ΕΛΛΗΝΙΚΗ ΔΗΜΟΚΡΑΤΙΑ
ΙΟΝΙΟ ΠΑΝΕΠΙΣΤΗΜΙΟ

ΔΙΕΥΘΥΝΣΗ ΤΕΧΝΙΚΩΝ ΥΠΗΡΕΣΙΩΝ

ΕΡΓΟ :

ΚΤΙΡΙΟ ΤΜΗΜΑΤΟΣ ΜΟΥΣΙΚΩΝ ΣΠΟΥΔΩΝ ΣΤΟ ΟΙΚΟΠΕΔΟ Ε.Α.Σ.Κ.

ΘΕΣΗ ΕΡΓΟΥ :

9η ΠΑΡΟΔΟΣ Δ. ΘΕΟΤΟΚΗ ,
ΠΕΡΙΟΧΗ ΠΑΛΛΑΔΑ - Ο.Τ. 379 , ΚΕΡΚΥΡΑ

ΣΤΑΔΙΟ ΜΕΛΕΤΗΣ :	**ΣΤΑΤΙΚΗ ΜΕΛΕΤΗ ΕΦΑΡΜΟΓΗΣ**	ΣΤΑ.
ΘΕΜΑ ΤΕΥΧΟΥΣ :	ΤΕΥΧΟΣ ΣΤΑΤΙΚΩΝ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΩΝ ΚΤΙΡΙΟ Α	Τ.01

ΑΡΧΙΤΕΚΤΟΝΙΚΗ ΜΕΛΕΤΗ	ΣΤΑΤΙΚΗ ΜΕΛΕΤΗ	ΜΕΛΕΤΗ Η/Μ ΕΓΚΑΤΑΣΤΑΣΕΩΝ	ΗΜΕΡΟΜΗΝΙΑ
Δ. ΒΑΣΙΛΟΠΟΥΛΟΣ & ΣΥΝΕΡΓΑΤΕΣ Ε.Ε. ΣΥΝΕΡΓΑΤΕΣ ΑΡΧΙΤΕΚΤΟΝΕΣ : Σ.ΚΟΛΟΒΟΥ, Ε. ΝΤΟΥΡΜΑ, Χ. ΣΟΥΛΙΩΤΗ, Φ. ΓΕΡΟΝΤΑΚΗΣ.	ΑΡΤΕΜΙΣ ΣΥΜΒΟΥΛΟΙ ΜΗΧΑΝΙΚΟΙ Ε.Π.Ε.	Η-Μ ΣΧΕΔΙΑΣΜΟΣ Κ. ΓΕΩΡΓΑΚΟΠΟΥΛΟΣ- Σ. ΤΣΑΝΤΕΣ & ΣΙΑ Ε.Ε.	ΣΕΠΤΕΜΒΡΙΟΣ 2019
ΣΥΜΒΟΥΛΟΣ ΑΚΟΥΣΤΙΚΗΣ ΜΕΛΕΤΗΣ: Ι. ΜΑΡΙΝΟΣ	ΓΕΩΤΕΧΝΙΚΗ ΜΕΛΕΤΗ: Ν. ΔΕΡΕΚΑΣ		

ΣΦΡΑΓΙΔΕΣ - ΥΠΟΓΡΑΦΕΣ

ΑΡΤΕΜΙΣ ΣΥΜΒΟΥΛΟΙ ΜΗΧΑΝΙΚΟΙ ΕΠΕ
ΕΤΑΙΡΕΙΑ ΣΤΑΤΙΚΩΝ ΜΕΛΕΤΩΝ
ΛΟΥΚΑΡΕΩΣ 57-59 114 75 ΑΘΗΝΑ
ΤΗΛ.: 210 6450349, ΦΑΞ: 210 6450745
ΑΦΜ: 099841348, ΔΟΥ: ΙΘ' ΑΘΗΝΩΝ

	Ποιότητα Υλικών	
1	Σκυρόδεμα φ.ο. κτιρίων	C25/30
3	Σκυρόδεμα φ.ο. φρεατοπασσάλων	C25/30
4	Εκτοξευόμενο σκυρόδεμα επί φρεατοπασσάλων	C25/30
5	Σκυρόδεμα καθαριότητας θεμελίων	C12/15
6	Σκυρόδεμα ελαφρά ωπλισμένων δαπέδων	C20/25
7	Χάλυβας κυρίως οπλισμού	B500C
8	Χάλυβας συνδετήρων	B500C
9	Χάλυβας δομικών πλεγμάτων	B500A
10	Δομικός χάλυβας μεταλλικών κατασκευών	S235, S275
11	Ποιότητα κοχλιών	8.8
12	Φυσική ξυλεία δαπέδων	C24

	Σεισμολογικά στοιχεία		
1	Οριζόντια σεισμική επιτάχυνση	A_h=	0,24g
2	Κατακόρυφη σεισμική επιτάχυνση	A_v=	0,7*0,24g=0,168g
3	Σπουδαιότητα κτιρίου		Σ3
4	Συντελεστής Σπουδαιότητας	γ=	1,15
5	Συντελεστής θεμελίωσης	θ=	1
6	Συντελεστής συμπεριφοράς οριζόντιας σεισμικής δράσης	q_h=	3,5
7	Συντελεστής συμπεριφοράς κατακόρυφης σεισμικής δράσης	q_v=	0,5q=1,75
8	Συντελεστής Φασματικής Ενίσχυσης	β_0=	2,5
9	Κατηγορία Εδάφους		Γ
10	Χαρακτηριστικές περίοδοι εδάφους	T1=0,20sec	T2=0,80sec
11	Συντελεστής κρίσιμης απόσβεσης για ρηγματωμένο σκυρόδεμα	ζ=	5%
17	Συντελεστής συνδυασμού δράσεων ανάλογα με τα φορτία χρήσης (πιν. 4.1 ΕΑΚ2000, 1.2)	ψ_2=	0,50

	Μόνιμα Φορτία		
1	Ειδικό βάρος ωπλισμένου σκυροδέματος	25,00	kN/m^3
2	Ειδικό βάρος χάλυβα οπλισμού	78,90	kN/m^3
3	Δρομικές οπτοπλινθοδομές	2,10	kN/m^2
4	Μπατικές Οπτοπλινθοδομές	3,60	kN/m^2
5	Συμπαγείς Οπτοπλινθοδομές (πάχος 20cm)	3,80	kN/m^2
6	Συμπαγείς Οπτοπλινθοδομές (πάχος 30cm)	5,80	kN/m^2
5	Ελαφρά Χωρίσματα πάχους 10cm	0,45	kN/m^2
6	Επιστρώσεις δαπέδων εσωτερικών χώρων	2,00	kN/m^2
7	Επιστρώσεις κλιμάκων, πλατύσκαλων, εξωστών	3,50	kN/m^2
8	Επικάλυψη δωμάτων	3,50	kN/m^2
9	Επικάλυψη στεγάστρων, στεγών	0,25	kN/m^2
10	Επικάλυψη αιθρίου με γυαλί	1.00	kN/m^2
11	Ειδικό βάρος χώματος φύτευσης	20,00	kN/m^3
12	Ειδικό βάρος γεμίσματος δαπέδων εσωτερικών χώρων	10,00	kN/m^3
13	Ειδικό βάρος ύδατος (δεξαμενή πυρόσβεσης)	10,00	kN/m^3

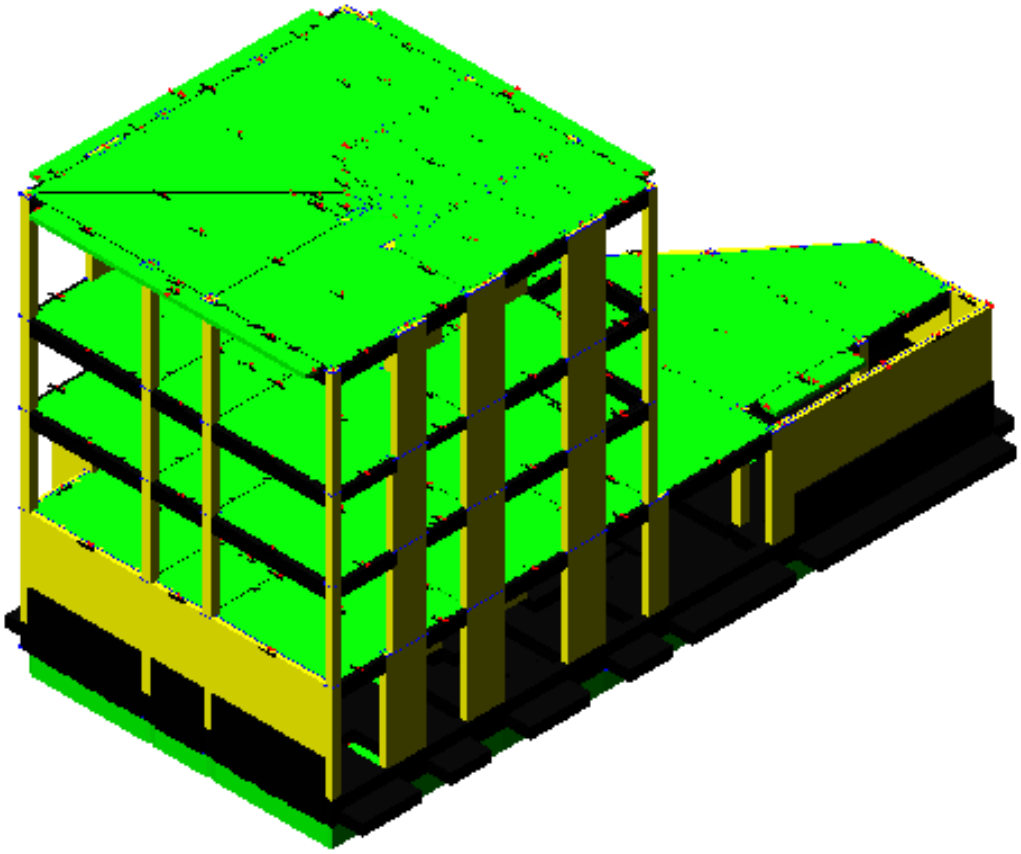
	Μεταβλητά Φορτία		
1	Ωφέλιμο φορτίο γραφείων	3,50	kN/m^2
2	Ωφέλιμο φορτίο αιθουσών διδασκαλίας	3,50-5,00	kN/m^2
3	Ωφέλιμο φορτίο αιθουσών εκδηλώσεων/ αμφιθεάτρων	7,50	kN/m^2
4	Ωφέλιμο φορτίο δαπέδων εξωστών	5,00	kN/m^2
5	Ωφέλιμο φορτίο κλιμάκων, πλατύσκαλων, χώρων κυκλοφορίας	5,00	kN/m^2
6	Ωφέλιμο φορτίο θέσεων στάθμευσης και κυκλοφορίας οχήματων στο δάπεδο υπογείου	5,00	kN/m^2
7	Ωφέλιμο φορτίο μη βατών δωμάτων	2,00	kN/m^2
8	Ωφέλιμο φορτίο βατών δωμάτων	5,00	kN/m^2
9	Ωφέλιμο φορτίο Η/Μ εγκαταστάσεων στο δώμα	2,00	kN/m^2
10	Ωφέλιμο φορτίο Η/Μ εγκαταστάσεων στο υπόγειο	10,00	kN/m^2
11	Ωφέλιμο φορτίο αποθηκευτικών χώρων υπογείου	10,00	kN/m^2
12	Ανεμοπίεση στους υποφορείς από δομικό χάλυβα	u=	33m/sec
13	Φορτίο Χιονιού	0,60	kN/m^2

	Εδαφολογικά στοιχεία		
1	Κατηγορία Εδάφους (από Γεωτεχνική Έρευνα-Μελέτη, Αύγουστος 2007)	Γ	
2	Περίοδοι φάσματος (κατά ΕΑΚ 2000)	Τ1=0,20sec	Τ2 =0,80sec
3	Συντελεστής θεμελίωσης (κατά ΕΑΚ 2000)	θ=	1
	Επιτρεπόμενη τάση (βάσει Γεωτεχνικής, Αυγούστου 2007)	σεπ=	100 kPa
4	Επιτρεπόμενη τάση που λήφθηκε υπόψη στους υπολογισμούς (προσαύξηση λόγω εμβάθυνσης θεμελίωσης)	σεπ=	190 kPa
5	Δείκτης εδάφους (από Γεωτεχνική Έρευνα-Μελέτη, Αύγουστος 2007)	K_v=	33.000 kN/m^3
6	Φαινόμενο βάρος γαιών	γ=	20-24 KN/m^3

	Συντελεστές ασφάλειας υλικών	
1	Σκυρόδεμα	1,50
2	Χάλυβας οπλισμού	1,15
3	Δομικού χάλυβα	1,10
4	Συγκολλήσεων, κοχλιώσεων	1,25

	Επικαλύψεις κύριων οπλισμών φερόντων δομικών στοιχείων • *Παρ.5.1 ΕΚΩΣ2000, Παραθαλάσσιο Περιβάλλον* • *Κανονισμός πυροπροστασίας για πυραντίσταση 60 λεπτών στους υπέργειους ορόφους και 90 λεπτών στο υπόγειο (εκπαιδευτήρια)*	
1	Συμπαγείς πλάκες	4,5cm
3	Δοκοί υπογείου	4,5cm
4	Δοκοί λοιπών σταθμών	4,5cm
5	Υποστυλώματα	4,5cm
6	Θεμελίωση	5,0cm

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Δεδομένα

Δεδομένα Υποστυλωμάτων

Πεδίο	Περιγραφή
Α/Α	Αύξων αριθμός υποστυλώματος
Αρ. Τμ	Αριθμός τμημάτων
Τμ	Τμήμα
Β(cm), D(cm)	Διαστάσεις υποστυλώματος
Γωνία [ο]	Γωνία υποστυλώματος
Στ	Σταθερό σημείο, σύμφωνα με το σχήμα: 23 21 +--------+ | | +--------+ 34 41
Υστ. (m), Χστ. (m)	Συντεταγμένες σταθερού σημείου υποστυλώματος κατά Υ και Χ αντίστοιχα
Υκβ. (m), Χκβ. (m)	Συντεταγμένες κέντρου βάρους υποστυλώματος κατά Υ και Χ αντίστοιχα
Α	Συνθήκες στήριξης υποστυλώματος, σύμφωνα με το παρακάτω σχήμα: |----- 0 ------| |----- 1 ----ο| |ο---- 2 -----| |ο---- 3 ----ο| Κωδικός 0: Μέλος αμφίπακτο Κωδικός 1: Μέλος με πάκτωση στην αρχή και με άρθρωση στο τέλος Κωδικός 2: Μέλος με άρθρωση στην αρχή και πάκτωση στο τέλος Κωδικός 3: Μέλος αμφιαρθρωτό
ny, nz	Συντελεστές διάτμησης κατά Υ και Ζ αντίστοιχα

Δεδομένα Υποστυλωμάτων Στάθμης 1

Α/Α	no	Τμ	Β [cm]	D [cm]	Γωνία [ο]	Στ.	Υστ [m]	Χστ [m]	Υκβ [m]	Χκβ [m]	Α	ny	nz
1	1	1	40	40	0.0	34	10.00	10.00	10.20	10.20	0.00	0.80	0.80
2	1	1	40	40	0.0	34	10.00	15.40	10.20	15.60	0.00	0.80	0.80
3	1	1	40	40	360.0	34	10.00	18.05	10.20	18.25	0.00	0.80	0.80
4	1	1	30	40	0.0	34	10.00	23.50	10.20	23.65	0.00	0.80	0.80
5	1	1	30	180	0.0	34	12.40	23.50	13.30	23.65	0.00	0.80	0.80
6	1	1	40	40	0.0	34	16.00	10.00	16.20	10.20	0.00	0.80	0.80
7	1	1	40	40	360.0	34	16.00	15.40	16.20	15.60	0.00	0.80	0.80
8	3	1	30	205	360.0	34	16.00	18.05	17.02	18.20	0.00	0.80	0.80
8	3	2	30	205	360.0	34	16.00	20.05	17.02	20.20	0.00	0.80	0.80
8	3	3	230	30	0.0	34	18.05	18.05	18.20	19.20	0.00	0.80	0.80
9	1	1	30	170	0.0	41	16.00	23.80	16.85	23.65	0.00	0.80	0.80
10	1	1	40	40	0.0	34	20.20	10.00	20.40	10.20	0.00	0.80	0.80
11	1	1	40	40	0.0	34	20.20	15.40	20.40	15.60	0.00	0.80	0.80
12	1	1	30	190	0.0	34	20.20	20.05	21.15	20.20	0.00	0.80	0.80
13	1	1	30	170	0.0	21	22.10	23.80	21.25	23.65	0.00	0.80	0.80
14	2	1	40	40	0.0	34	24.00	10.00	24.20	10.20	0.00	0.80	0.80
14	2	2	110	30	0.0	34	24.10	10.40	24.25	10.95	0.00	0.80	0.80
15	1	1	40	40	0.0	34	24.00	15.40	24.20	15.60	0.00	0.80	0.80
16	1	1	40	40	360.0	34	24.00	19.95	24.20	20.15	0.00	0.80	0.80
17	1	1	30	90	360.0	34	24.00	23.50	24.45	23.65	0.00	0.80	0.80
18	1	1	40	40	0.0	34	25.23	7.30	25.43	7.50	0.00	0.80	0.80
19	1	1	40	40	0.0	34	28.41	10.00	28.61	10.20	0.00	0.80	0.80
20	1	1	40	40	0.0	34	29.50	15.40	29.70	15.60	0.00	0.80	0.80
21	1	1	40	40	360.0	34	29.50	21.95	29.70	22.15	0.00	0.80	0.80
22	1	1	30	100	0.0	34	29.50	23.50	30.00	23.65	0.00	0.80	0.80
23	1	1	40	40	0.0	34	34.75	15.40	34.95	15.60	0.00	0.80	0.80
24	1	1	40	40	0.0	34	34.75	21.95	34.95	22.15	0.00	0.80	0.80
25	1	1	40	40	0.0	34	38.80	21.95	39.00	22.15	0.00	0.80	0.80
26	1	1	20	20	360.0	34	10.02	12.80	10.12	12.90	0.00	0.80	0.80
27	1	1	20	20	0.0	34	10.02	16.85	10.12	16.95	0.00	0.80	0.80
28	1	1	20	20	0.0	34	10.02	20.90	10.12	21.00	0.00	0.80	0.80
29	1	1	20	20	90.0	34	32.46	23.77	32.56	23.67	0.00	0.80	0.80

30	1	1	20	20	90.0	34	36.81	23.77	36.91	23.67	0.00	0.80	0.80
31	1	1	20	20	0.0	34	38.97	22.94	39.07	23.04	0.00	0.80	0.80
32	1	1	20	20	180.0	34	39.17	20.49	39.08	20.39	0.00	0.80	0.80
33	1	1	20	20	49.8	34	36.95	17.22	37.09	17.21	0.00	0.80	0.80
34	1	1	20	20	229.5	34	33.48	14.01	33.34	14.02	0.00	0.80	0.80
35	1	1	20	20	49.7	34	30.03	11.33	30.17	11.32	0.00	0.80	0.80
36	1	1	20	20	229.7	34	27.28	8.73	27.14	8.74	0.00	0.80	0.80
37	1	1	20	20	270.0	34	23.12	7.32	23.02	7.43	0.00	0.80	0.80
38	1	1	20	20	270.0	34	19.20	7.35	19.10	7.45	0.00	0.80	0.80
39	1	1	20	20	0.0	34	14.10	8.75	14.20	8.85	0.00	0.80	0.80
40	1	1	30	150	360.0	34	12.90	10.00	13.65	10.15	0.00	0.80	0.80
41	1	1	20	20	90.0	34	18.20	10.23	18.30	10.13	0.00	0.80	0.80
42	1	1	20	20	90.0	34	22.20	10.23	22.30	10.13	0.00	0.80	0.80
43	1	1	20	20	90.0	34	26.30	10.23	26.40	10.13	0.00	0.80	0.80
44	1	1	20	20	90.0	34	15.10	10.25	15.20	10.15	0.00	0.80	0.80
45	1	1	20	20	90.0	34	11.55	10.25	11.65	10.15	0.00	0.80	0.80
46	1	1	40	40	0.0	34	14.05	7.30	14.25	7.50	0.00	0.80	0.80
47	1	1	20	20	90.0	34	15.82	7.55	15.92	7.45	0.00	0.80	0.80

Δεδομένα Υποστυλωμάτων Στάθμης 2

Α/Α	**no**	**Τμ**	**B**	**D**	**Γωνία**	**Στ.**	**Υστ**	**Χστ**	**Υκβ**	**Χκβ**	**A**	**ny**	**nz**
			[cm]	**[cm]**	**[o]**		**[m]**	**[m]**	**[m]**	**[m]**			
1	1	1	40	40	0.0	34	10.00	10.00	10.20	10.20	0.00	0.80	0.80
2	1	1	40	40	0.0	34	10.00	15.40	10.20	15.60	0.00	0.80	0.80
3	1	1	40	40	360.0	34	10.00	18.05	10.20	18.25	0.00	0.80	0.80
4	1	1	30	40	0.0	34	10.00	23.50	10.20	23.65	0.00	0.80	0.80
5	1	1	30	180	0.0	34	12.40	23.50	13.30	23.65	0.00	0.80	0.80
6	1	1	40	40	0.0	34	16.00	10.00	16.20	10.20	0.00	0.80	0.80
7	1	1	40	40	360.0	34	16.00	15.40	16.20	15.60	0.00	0.80	0.80
8	3	1	30	205	360.0	34	16.00	18.05	17.02	18.20	0.00	0.80	0.80
8	3	2	30	205	360.0	34	16.00	20.05	17.02	20.20	0.00	0.80	0.80
8	3	3	230	30	0.0	34	18.05	18.05	18.20	19.20	0.00	0.80	0.80
9	1	1	30	170	0.0	41	16.00	23.80	16.85	23.65	0.00	0.80	0.80
10	1	1	40	40	0.0	34	20.20	10.00	20.40	10.20	0.00	0.80	0.80
11	1	1	40	40	0.0	34	20.20	15.40	20.40	15.60	0.00	0.80	0.80
12	1	1	30	190	0.0	34	20.20	20.05	21.15	20.20	0.00	0.80	0.80
13	1	1	30	170	0.0	21	22.10	23.80	21.25	23.65	0.00	0.80	0.80
14	2	1	40	40	0.0	34	24.00	10.00	24.20	10.20	0.00	0.80	0.80
14	2	2	110	30	0.0	34	24.10	10.40	24.25	10.95	0.00	0.80	0.80
15	1	1	40	40	0.0	34	24.00	15.40	24.20	15.60	0.00	0.80	0.80
16	1	1	40	40	360.0	34	24.00	19.95	24.20	20.15	0.00	0.80	0.80
17	1	1	30	90	360.0	34	24.00	23.50	24.45	23.65	0.00	0.80	0.80
18	1	1	40	40	0.0	34	25.23	7.30	25.43	7.50	0.00	0.80	0.80
19	1	1	40	40	0.0	34	28.41	10.00	28.61	10.20	0.00	0.80	0.80
20	1	1	40	40	0.0	34	29.50	15.40	29.70	15.60	0.00	0.80	0.80
21	1	1	40	40	360.0	34	29.50	21.95	29.70	22.15	0.00	0.80	0.80
22	1	1	30	100	0.0	34	29.50	23.50	30.00	23.65	0.00	0.80	0.80
23	1	1	40	40	0.0	34	34.75	15.40	34.95	15.60	0.00	0.80	0.80
24	1	1	40	40	0.0	34	34.75	21.95	34.95	22.15	0.00	0.80	0.80
25	1	1	40	40	0.0	34	38.80	21.95	39.00	22.15	0.00	0.80	0.80
26	1	1	500	30	360.0	34	10.00	10.40	10.15	12.90	0.00	0.80	0.80
27	1	1	225	30	0.0	34	10.00	15.80	10.15	16.92	0.00	0.80	0.80
28	1	1	505	30	0.0	34	10.00	18.45	10.15	20.98	0.00	0.80	0.80
29	1	1	412	25	90.0	34	30.50	23.80	32.56	23.67	0.00	0.80	0.80
30	1	1	458	25	90.0	34	34.62	23.80	36.91	23.67	0.00	0.80	0.80
31	1	1	138	30	0.0	34	38.90	22.35	39.05	23.04	0.00	0.80	0.80
32	1	1	312	30	180.0	34	39.20	21.95	39.05	20.39	0.00	0.80	0.80
33	1	1	531	30	49.8	34	34.96	15.63	37.06	17.26	0.00	0.80	0.80
34	1	1	454	30	229.5	34	35.15	15.40	33.34	14.02	0.00	0.80	0.80
35	1	1	379	30	49.7	34	28.61	10.23	30.14	11.36	0.00	0.80	0.80
36	1	1	417	30	229.7	34	28.81	10.00	27.13	8.75	0.00	0.80	0.80
37	1	1	441	30	270.0	34	25.23	7.30	23.02	7.45	0.00	0.80	0.80

38	1	1	343	30	270.0	34	20.81	7.30	19.10	7.45	0.00	0.80	0.80
39	1	1	230	30	0.0	34	14.05	7.70	14.20	8.85	0.00	0.80	0.80
40	1	1	30	150	360.0	34	12.90	10.00	13.65	10.15	0.00	0.80	0.80
41	1	1	380	30	90.0	34	16.40	10.30	18.30	10.15	0.00	0.80	0.80
42	1	1	340	30	90.0	34	20.60	10.30	22.30	10.15	0.00	0.80	0.80
43	1	1	401	30	90.0	34	24.40	10.30	26.40	10.15	0.00	0.80	0.80
44	1	1	160	30	90.0	34	14.40	10.30	15.20	10.15	0.00	0.80	0.80
45	1	1	250	30	90.0	34	10.40	10.30	11.65	10.15	0.00	0.80	0.80
46	1	1	40	40	0.0	34	14.05	7.30	14.25	7.50	0.00	0.80	0.80
47	1	1	294	30	90.0	34	14.45	7.60	15.92	7.48	0.00	0.80	0.80

Δεδομένα Υποστυλωμάτων Στάθμης 3

A/A	no	Τμ	B [cm]	D [cm]	Γωνία [o]	Στ.	Υστ [m]	Χστ [m]	Υκβ [m]	Χκβ [m]	A	ny	nz
1	1	1	40	40	0.0	34	10.00	10.00	10.20	10.20	0.00	0.80	0.80
2	1	1	40	40	0.0	34	10.00	15.40	10.20	15.60	0.00	0.80	0.80
3	1	1	40	40	360.0	34	10.00	18.05	10.20	18.25	0.00	0.80	0.80
4	1	1	30	40	0.0	34	10.00	23.50	10.20	23.65	0.00	0.80	0.80
5	1	1	30	150	0.0	21	14.20	23.80	13.45	23.65	0.00	0.80	0.80
6	1	1	40	40	0.0	34	16.00	10.00	16.20	10.20	0.00	0.80	0.80
7	1	1	40	40	360.0	34	16.00	15.40	16.20	15.60	0.00	0.80	0.80
8	3	1	30	205	360.0	34	16.00	18.05	17.02	18.20	0.00	0.80	0.80
8	3	2	30	205	360.0	34	16.00	20.05	17.02	20.20	0.00	0.80	0.80
8	3	3	230	30	0.0	34	18.05	18.05	18.20	19.20	0.00	0.80	0.80
9	1	1	30	170	0.0	41	16.00	23.80	16.85	23.65	0.00	0.80	0.80
10	1	1	40	40	0.0	34	20.20	10.00	20.40	10.20	0.00	0.80	0.80
11	1	1	40	40	0.0	34	20.20	15.40	20.40	15.60	0.00	0.80	0.80
12	1	1	30	190	0.0	34	20.20	20.05	21.15	20.20	0.00	0.80	0.80
13	1	1	30	170	0.0	41	20.40	23.80	21.25	23.65	0.00	0.80	0.80
14	2	1	40	40	0.0	34	24.00	10.00	24.20	10.20	0.00	0.80	0.80
14	2	2	110	30	0.0	34	24.10	10.40	24.25	10.95	0.00	0.80	0.80
15	1	1	40	40	0.0	34	24.00	15.40	24.20	15.60	0.00	0.80	0.80
16	1	1	40	40	360.0	34	24.00	19.95	24.20	20.15	0.00	0.80	0.80
17	1	1	30	40	360.0	34	24.00	23.50	24.20	23.65	0.00	0.80	0.80
40	1	1	30	150	360.0	34	12.90	10.00	13.65	10.15	0.00	0.80	0.80

Δεδομένα Υποστυλωμάτων Στάθμης 4

A/A	no	Τμ	B [cm]	D [cm]	Γωνία [o]	Στ.	Υστ [m]	Χστ [m]	Υκβ [m]	Χκβ [m]	A	ny	nz
1	1	1	40	40	0.0	34	10.00	10.00	10.20	10.20	0.00	0.80	0.80
2	1	1	40	40	0.0	34	10.00	15.40	10.20	15.60	0.00	0.80	0.80
3	1	1	40	40	360.0	34	10.00	18.05	10.20	18.25	0.00	0.80	0.80
4	1	1	30	40	0.0	34	10.00	23.50	10.20	23.65	0.00	0.80	0.80
5	1	1	30	150	0.0	21	14.20	23.80	13.45	23.65	0.00	0.80	0.80
6	1	1	40	40	0.0	34	16.00	10.00	16.20	10.20	0.00	0.80	0.80
7	1	1	40	40	360.0	34	16.00	15.40	16.20	15.60	0.00	0.80	0.80
8	3	1	30	205	360.0	34	16.00	18.05	17.02	18.20	0.00	0.80	0.80
8	3	2	30	205	360.0	34	16.00	20.05	17.02	20.20	0.00	0.80	0.80
8	3	3	230	30	0.0	34	18.05	18.05	18.20	19.20	0.00	0.80	0.80
9	1	1	30	170	0.0	41	16.00	23.80	16.85	23.65	0.00	0.80	0.80
10	1	1	40	40	0.0	34	20.20	10.00	20.40	10.20	0.00	0.80	0.80
11	1	1	40	40	0.0	34	20.20	15.40	20.40	15.60	0.00	0.80	0.80
12	1	1	30	190	0.0	34	20.20	20.05	21.15	20.20	0.00	0.80	0.80
13	1	1	30	170	0.0	41	20.40	23.80	21.25	23.65	0.00	0.80	0.80
14	2	1	40	40	0.0	34	24.00	10.00	24.20	10.20	0.00	0.80	0.80
14	2	2	110	30	0.0	34	24.10	10.40	24.25	10.95	0.00	0.80	0.80
15	1	1	40	40	0.0	34	24.00	15.40	24.20	15.60	0.00	0.80	0.80
16	1	1	40	40	360.0	34	24.00	19.95	24.20	20.15	0.00	0.80	0.80
17	1	1	30	40	360.0	34	24.00	23.50	24.20	23.65	0.00	0.80	0.80
40	1	1	30	150	360.0	34	12.90	10.00	13.65	10.15	0.00	0.80	0.80

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Δεδομένα Υποστυλωμάτων Στάθμης 5

Α/Α	no	Τμ	B [cm]	D [cm]	Γωνία [o]	Στ.	Υστ [m]	Χστ [m]	Υκβ [m]	Χκβ [m]	A	ny	nz
1	1	1	40	40	0.0	34	10.00	10.00	10.20	10.20	0.00	0.80	0.80
2	1	1	40	40	0.0	34	10.00	15.40	10.20	15.60	0.00	0.80	0.80
3	1	1	40	40	360.0	34	10.00	18.05	10.20	18.25	0.00	0.80	0.80
4	1	1	30	40	0.0	34	10.00	23.50	10.20	23.65	0.00	0.80	0.80
5	1	1	30	130	0.0	41	12.90	23.80	13.55	23.65	0.00	0.80	0.80
6	1	1	40	40	0.0	34	16.00	10.00	16.20	10.20	0.00	0.80	0.80
8	3	1	30	205	360.0	34	16.00	18.05	17.02	18.20	0.00	0.80	0.80
8	3	2	30	205	360.0	34	16.00	20.05	17.02	20.20	0.00	0.80	0.80
8	3	3	230	30	0.0	34	18.05	18.05	18.20	19.20	0.00	0.80	0.80
9	1	1	30	170	0.0	41	16.00	23.80	16.85	23.65	0.00	0.80	0.80
10	1	1	40	40	0.0	34	20.20	10.00	20.40	10.20	0.00	0.80	0.80
11	1	1	40	40	0.0	34	20.20	15.40	20.40	15.60	0.00	0.80	0.80
12	1	1	30	190	0.0	34	20.20	20.05	21.15	20.20	0.00	0.80	0.80
13	1	1	30	170	0.0	41	20.40	23.80	21.25	23.65	0.00	0.80	0.80
14	2	1	40	40	0.0	34	24.00	10.00	24.20	10.20	0.00	0.80	0.80
14	2	2	110	30	0.0	34	24.10	10.40	24.25	10.95	0.00	0.80	0.80
15	1	1	40	40	0.0	34	24.00	15.40	24.20	15.60	0.00	0.80	0.80
16	1	1	40	40	360.0	34	24.00	19.95	24.20	20.15	0.00	0.80	0.80
17	1	1	30	40	360.0	34	24.00	23.50	24.20	23.65	0.00	0.80	0.80
40	1	1	30	150	360.0	34	12.90	10.00	13.65	10.15	0.00	0.80	0.80

Δεδομένα Ελεύθερων Κόμβων

Πεδίο	Περιγραφή
A/A	Αύξων αριθμός ελεύθερου κόμβου
X(m)	Συντεταγμένες ελεύθερου κόμβου κατά τον άξονα X
Y(m)	Συντεταγμένες ελεύθερου κόμβου κατά τον άξονα Y
Z(m)	Συντεταγμένες ελεύθερου κόμβου κατά τον άξονα Z

Δεδομένα Ελεύθερων Κόμβων Στάθμης 1

Α/Α	X [m]	Y [m]	Z [m]
1001	23.675	34.625	1.000
1002	23.675	39.203	1.000
1003	18.820	39.075	1.000
1004	12.542	31.607	1.000
1005	7.425	20.809	1.000
1006	7.300	17.384	1.000

Δεδομένα Ελεύθερων Κόμβων Στάθμης 2

Α/Α	X [m]	Y [m]	Z [m]
1001	23.675	34.625	6.300
1002	23.675	39.203	6.300
1003	18.820	39.075	6.300
1004	12.542	31.607	6.300
1005	7.425	20.809	6.300
1006	7.300	17.384	6.300

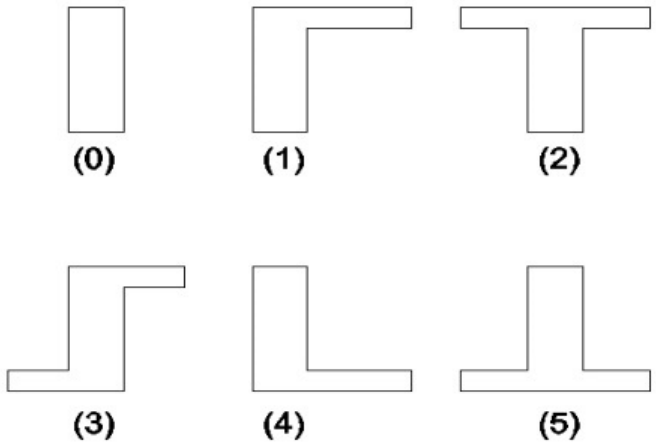
Δεδομένα Ελεύθερων Κόμβων Στάθμης 5

Α/Α	X [m]	Y [m]	Z [m]
1001	16.000	16.000	18.300
1002	16.371	18.050	18.300

1003	15.400	19.000	18.300
1004	17.200	17.200	18.300

Δεδομένα Δοκών

Πεδίο		Περιγραφή
A/A		Αύξων αριθμός δοκού
Κόμβος	Αρχ	Κόμβος από τον οποίον ξεκινάει η δοκός (Αριθμός υποστυλώματος ή ελεύθερου κόμβου . Αριθμός τμήματος)
	Τέλ	Κόμβος στον οποίο καταλήγει η δοκός (Αριθμός υποστυλώματος ή ελεύθερου κόμβου . Αριθμός τμήματος)
Σχήμα		Σχήμα της δοκού σύμφωνα με τους κωδικούς στο σχήμα.
Διαστάσεις	B(cm)	Πλάτος δοκού
	D (cm)	Ολικό ύψος δοκού συμπεριλαμβανομένου και του πάχους της πλάκας
	dπ (cm)	Πάχος της πλάκας
	Bσ (cm)	Συνεργαζόμενο πλάτος δοκού
	Ldef(m)	Παραμορφώσιμο μήκος δοκού
	Ltot (m)	Ολικό μήκος δοκού
A		Συνθήκες στήριξης δοκού, σύμφωνα με το παρακάτω σχήμα: |----- 0 ------| |----- 1 ----o| |o---- 2 -----| |o---- 3 ----o| Κωδικός 0: Μέλος αμφίπακτο Κωδικός 1: Μέλος με πάκτωση στην αρχή και με άρθρωση στο τέλος Κωδικός 2: Μέλος με άρθρωση στην αρχή και πάκτωση στο τέλος Κωδικός 3: Μέλος αμφιαρθρωτό
ny, nz		Συντελεστές διάτμησης κατά Y και Z αντίστοιχα
Φορτία	g	Μόνιμο κατανεμημένο φορτίο στη δοκό
(kN/m)	q	Κινητό κατανεμημένο φορτίο στη δοκό



Δοκοί Στάθμης 1

A/A	Κόμβος		Σχήμα	B	D	dπ	Bσ	Ldef	Ltot	A	ny	nz	g	q
	Αρχ	Τέλ		[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[m]	[m]				[kN/m]	[kN/m]
1	1.0	26.0	5	40	250	50	140.00	2.70	2.91	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
2	2.0	26.0	5	40	250	50	299.33	2.70	2.91	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
3	2.0	27.0	5	40	250	50	295.13	1.35	1.57	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
4	3.0	27.0	5	40	250	50	295.13	1.30	1.47	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
5	3.0	28.0	5	40	250	50	272.04	2.75	3.01	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
6	4.0	28.0	5	40	250	50	261.54	2.65	2.82	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
7	1.0	45.0	5	40	250	50	395.00	1.45	1.66	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
8	40.0	45.0	5	40	250	50	385.29	2.00	2.75	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

9	6.1	7.1	5	100	102	50	471.74	5.40	5.63	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
10	7.1	8.1	5	100	102	50	476.63	3.81	5.44	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
11	8.2	9.1	5	100	102	50	521.06	4.49	5.83	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
12	10.1	11.1	5	100	102	50	362.63	5.40	5.54	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
13	11.1	12.1	5	100	102	50	300.00	4.66	5.42	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
14	12.1	13.1	5	100	102	50	337.72	3.45	3.65	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
15	14.1	15.1	5	100	102	50	459.17	4.90	5.31	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
16	15.1	16.1	5	100	102	50	435.96	4.55	4.66	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
17	16.1	17.1	5	100	102	50	385.82	3.51	3.84	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
18	20.1	21.1	5	100	102	50	571.11	6.55	6.69	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
19	21.1	22.1	5	100	102	50	300.00	1.53	1.88	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
20	23.1	24.1	5	100	102	50	300.00	6.55	6.69	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
21	24.1	1001.0	5	100	102	50	300.00	1.56	1.92	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
22	39.0	46.0	5	40	250	50	332.25	1.35	1.56	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
23	39.0	40.0	5	40	250	50	332.25	1.41	1.98	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
24	18.0	37.0	5	40	250	50	140.00	2.41	2.62	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
25	37.0	1005.0	5	40	250	50	140.00	2.21	2.22	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
26	46.0	47.0	5	40	250	50	140.00	1.67	1.87	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
27	47.0	1006.0	5	40	250	50	140.00	1.47	1.63	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
28	6.0	41.0	5	40	250	50	370.87	2.10	2.31	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
29	10.0	41.0	5	40	250	50	370.87	2.10	2.31	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
30	10.0	42.0	5	40	250	50	370.87	1.90	2.12	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
31	14.0	42.0	5	40	250	50	370.87	2.02	2.64	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
32	14.0	43.0	5	40	250	50	372.18	2.25	2.85	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
33	19.0	43.0	5	40	250	50	372.18	2.20	2.42	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
34	2.1	7.1	5	100	102	50	396.57	6.00	6.14	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
35	7.1	11.1	5	100	102	50	483.48	4.20	4.34	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
36	11.1	15.1	5	100	102	50	486.92	3.80	3.94	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
37	15.1	20.1	5	100	102	50	610.17	5.50	5.64	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
38	20.1	23.1	5	100	102	50	413.45	5.25	5.39	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
39	3.1	8.1	5	100	102	50	422.03	7.31	9.02	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
40	8.3	12.1	5	100	102	50	373.77	3.84	5.60	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
41	12.1	16.1	5	100	102	50	300.00	3.05	4.02	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
42	4.1	5.1	5	40	102	50	382.97	3.10	3.51	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
43	5.1	9.1	5	40	102	50	357.77	3.55	4.79	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
44	9.1	13.1	5	40	102	50	240.00	4.40	5.60	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
45	13.1	17.1	5	40	102	50	240.00	3.20	4.16	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
46	17.1	22.1	5	40	102	50	408.12	5.55	6.22	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
47	22.0	29.0	5	40	250	50	240.00	2.56	3.06	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
48	29.0	1001.0	5	40	250	50	240.00	2.06	2.07	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
49	30.0	1001.0	5	40	250	50	240.00	2.29	2.29	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
50	30.0	1002.0	5	40	250	50	240.00	2.29	2.30	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
51	19.0	36.0	5	40	250	50	189.04	2.07	2.23	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
52	18.0	36.0	5	40	102	50	189.04	2.11	2.27	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
53	19.0	35.0	5	40	250	50	189.04	1.92	2.08	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
54	35.0	1004.0	5	40	250	50	189.04	1.89	1.89	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
55	23.0	34.0	5	40	250	50	189.04	2.25	2.41	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
56	34.0	1004.0	5	40	250	50	189.04	2.28	2.29	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
57	23.0	33.0	5	40	250	50	189.04	2.68	2.84	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
58	33.0	1003.0	5	40	250	50	189.04	2.55	2.67	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
59	25.0	32.0	5	40	250	50	240.00	1.76	1.98	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
60	32.0	1003.0	5	40	250	50	240.00	1.57	1.58	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
61	25.0	31.0	5	40	250	50	240.00	0.89	1.10	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
62	31.0	1002.0	5	40	250	50	240.00	0.65	0.79	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
63	10.1	1005.0	5	100	102	50	530.35	2.81	3.21	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
64	21.1	24.1	5	100	102	50	398.15	5.25	5.53	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
65	24.1	25.1	5	100	102	50	385.55	4.05	4.33	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
66	38.0	1005.0	5	40	250	50	140.00	1.71	1.73	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
67	38.0	1006.0	5	40	250	50	140.00	1.72	1.87	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
68	40.0	44.0	5	40	250	50	372.30	1.55	2.30	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
69	6.0	44.0	5	40	250	50	370.99	1.00	1.21	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Δοκοί Στάθμης 2

Α/Α	Κόμβος		Σχήμα	Β	D	dπ	Βσ	Ldef	Ltot	Α	ny	nz	g	q
	Αρχ	Τέλ		[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[m]	[m]				[kN/m]	[kN/m]
1	6.1	7.1	3	40	60	20	176.50	5.40	5.68	0	0.80	0.80	24.51	8.40
2	7.1	8.1	3	40	60	20	110.55	3.81	5.52	0	0.80	0.80	19.26	3.18
4	8.2	9.1	1	25	60	20	111.50	4.49	6.42	0	0.80	0.80	24.17	7.42
5	10.1	11.1	2	40	60	20	292.00	5.40	5.68	0	0.80	0.80	20.83	6.70
6	11.1	12.1	2	40	60	20	232.50	4.66	5.44	0	0.80	0.80	21.94	5.25
7	12.1	13.1	1	25	70	20	98.50	3.45	4.57	0	0.80	0.80	18.46	6.74
8	14.1	15.1	3	30	82	20	135.40	4.90	5.72	0	0.80	0.80	18.65	-0.00
9	15.1	16.1	3	30	82	20	132.47	4.55	4.84	0	0.80	0.80	18.65	-0.00
10	16.1	17.1	3	30	72	20	108.10	3.51	3.83	0	0.80	0.80	34.61	6.52
11	20.1	21.1	2	40	60	20	380.10	6.55	6.83	0	0.80	0.80	61.14	4.83
12	21.1	22.1	1	40	60	20	106.15	1.53	1.92	0	0.80	0.80	45.84	4.47
13	23.1	24.1	2	40	60	20	378.22	6.55	6.83	0	0.80	0.80	47.17	2.13
14	2.1	7.1	2	40	60	20	295.37	6.00	6.28	0	0.80	0.80	29.38	9.76
15	7.1	11.1	2	40	60	20	245.70	4.20	4.48	0	0.80	0.80	23.41	5.83
16	11.1	15.1	2	40	60	20	231.40	3.80	4.08	0	0.80	0.80	18.16	6.02
17	15.1	20.1	2	40	60	20	305.25	5.50	5.78	0	0.80	0.80	56.51	6.63
18	20.1	23.1	2	40	60	20	175.30	5.25	5.53	0	0.80	0.80	40.53	2.51
19	3.1	8.1	2	30	60	20	264.90	7.31	9.05	0	0.80	0.80	26.93	8.86
20	8.3	12.1	1	30	60	20	86.44	3.84	5.46	0	0.80	0.80	25.43	6.26
21	12.1	16.1	3	30	60	20	87.31	3.05	4.02	0	0.80	0.80	12.10	4.71
22	21.1	24.1	1	30	60	20	135.63	5.25	5.54	0	0.80	0.80	33.09	1.02
23	24.1	25.1	1	30	60	20	137.63	4.05	4.34	0	0.80	0.80	20.26	0.62
24	4.1	5.1	1	30	60	20	120.00	3.10	4.02	0	0.80	0.80	10.59	2.54
25	5.1	9.1	1	30	60	20	85.12	3.55	4.79	0	0.80	0.80	16.41	1.48
26	9.1	13.1	0	30	60	20	30.00	4.40	5.60	0	0.80	0.80	24.00	3.89
27	13.1	17.1	1	30	60	20	85.12	3.20	4.16	0	0.80	0.80	4.92	1.79
28	17.1	22.1	1	30	60	20	123.52	5.55	6.22	0	0.80	0.80	19.71	1.96

Δοκοί Στάθμης 3

Α/Α	Κόμβος		Σχήμα	Β	D	dπ	Βσ	Ldef	Ltot	Α	ny	nz	g	q
	Αρχ	Τέλ		[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[m]	[m]				[kN/m]	[kN/m]
1	1.1	2.1	1	40	60	20	157.45	5.40	5.68	0	0.80	0.80	24.34	4.51
2	2.1	3.1	1	40	60	20	118.40	2.65	2.90	0	0.80	0.80	17.23	0.88
3	3.1	4.1	1	40	60	20	157.45	5.40	5.65	0	0.80	0.80	25.05	4.68
4	6.1	7.1	2	40	40	20	299.00	5.40	5.68	0	0.80	0.80	16.22	5.59
5	7.1	8.1	2	40	40	20	181.10	3.81	5.45	0	0.80	0.80	12.77	2.77
6	10.1	11.1	2	40	40	20	292.00	5.40	5.68	0	0.80	0.80	13.45	4.42
7	8.2	9.1	2	25	70	20	198.00	4.49	6.39	0	0.80	0.80	22.11	6.96
8	11.1	12.1	2	40	40	20	232.50	4.66	5.44	0	0.80	0.80	15.45	3.00
9	12.1	13.1	0	25	70	20	25.00	3.45	4.56	0	0.80	0.80	15.79	3.54
10	14.1	15.1	1	40	60	20	138.60	4.90	5.72	0	0.80	0.80	13.84	1.85
11	15.1	16.1	1	40	60	20	132.75	4.55	4.80	0	0.80	0.80	21.97	2.44
12	16.1	17.1	0	30	60	20	30.00	3.50	3.76	0	0.80	0.80	14.90	-0.00
13	1.1	40.1	1	30	60	20	100.00	3.45	4.23	0	0.80	0.80	19.88	3.60
14	6.1	10.1	1	40	60	20	150.00	4.20	4.48	0	0.80	0.80	18.93	2.55
15	10.1	14.1	1	40	60	20	137.90	3.87	4.46	0	0.80	0.80	12.51	1.25
16	2.1	7.1	2	40	40	20	298.64	6.00	6.28	0	0.80	0.80	17.75	6.62
17	7.1	11.1	2	40	40	20	247.15	4.20	4.48	0	0.80	0.80	13.61	3.98
18	11.1	15.1	2	40	40	20	231.95	3.80	4.08	0	0.80	0.80	16.00	4.10
19	3.1	8.1	2	40	40	20	293.76	7.31	9.03	0	0.80	0.80	16.17	5.80
20	8.3	12.1	2	30	60	20	144.62	3.84	5.46	0	0.80	0.80	26.54	7.02
21	12.1	16.1	1	30	60	20	87.71	3.05	4.02	0	0.80	0.80	20.95	2.06
22	4.1	5.1	1	30	60	20	100.70	3.25	3.84	0	0.80	0.80	16.38	3.27
23	5.1	9.1	1	30	60	20	86.00	3.40	4.53	0	0.80	0.80	5.80	0.63
24	9.1	13.1	0	30	60	20	30.00	4.40	5.60	0	0.80	0.80	19.56	3.50

25	13.1	17.1	0	30	60	20	30.00	2.95	3.82	0	0.80	0.80	15.70	-0.00
26	6.1	40.1	1	30	60	20	100.00	2.55	3.33	0	0.80	0.80	14.93	1.49

Δοκοί Στάθμης 4

A/A	Κόμβος		Σχήμα	B	D	dπ	Bσ	Ldef	Ltot	A	ny	nz	g	q
	Αρχ	Τέλ		[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[m]	[m]				[kN/m]	[kN/m]
1	1.1	2.1	1	40	60	20	157.45	5.40	5.68	0	0.80	0.80	25.98	4.72
2	2.1	3.1	1	40	60	20	118.40	2.65	2.90	0	0.80	0.80	17.95	1.25
3	3.1	4.1	1	40	60	20	157.45	5.40	5.65	0	0.80	0.80	24.94	4.27
4	6.1	7.1	2	40	40	20	299.00	5.40	5.68	0	0.80	0.80	16.34	6.09
5	7.1	8.1	2	40	40	20	181.10	3.81	5.45	0	0.80	0.80	17.43	2.04
6	10.1	11.1	2	40	40	20	292.00	5.40	5.68	0	0.80	0.80	14.68	4.88
7	8.2	9.1	1	25	60	20	111.50	4.49	6.38	0	0.80	0.80	24.07	7.25
8	11.1	12.1	2	40	40	20	232.50	4.66	5.44	0	0.80	0.80	11.96	2.47
9	12.1	13.1	0	25	60	20	25.00	3.45	4.56	0	0.80	0.80	15.62	3.15
10	14.1	15.1	1	40	60	20	138.60	4.90	5.72	0	0.80	0.80	14.96	1.95
11	15.1	16.1	1	40	60	20	132.75	4.55	4.80	0	0.80	0.80	14.35	1.62
12	16.1	17.1	0	30	60	20	30.00	3.50	3.76	0	0.80	0.80	14.40	-0.00
13	1.1	40.1	1	30	60	20	100.00	3.45	4.23	0	0.80	0.80	22.41	4.13
14	6.1	10.1	1	40	60	20	150.00	4.20	4.48	0	0.80	0.80	21.06	2.75
15	10.1	14.1	1	40	60	20	137.90	3.87	4.46	0	0.80	0.80	13.70	1.35
16	2.1	7.1	2	40	40	20	298.64	6.00	6.28	0	0.80	0.80	17.91	6.52
17	7.1	11.1	2	40	40	20	247.15	4.20	4.48	0	0.80	0.80	16.72	3.17
18	11.1	15.1	2	40	40	20	231.95	3.80	4.08	0	0.80	0.80	12.50	4.23
19	3.1	8.1	2	40	40	20	294.01	7.31	9.03	0	0.80	0.80	17.09	5.72
20	8.3	12.1	1	30	60	20	87.37	3.84	5.46	0	0.80	0.80	27.27	5.39
21	12.1	16.1	1	30	60	20	87.71	3.05	4.02	0	0.80	0.80	20.41	1.92
22	4.1	5.1	1	30	50	20	100.70	3.25	3.84	0	0.80	0.80	10.61	2.75
23	5.1	9.1	1	30	40	20	86.23	3.40	4.53	0	0.80	0.80	3.73	0.38
24	9.1	13.1	0	30	60	20	30.00	4.40	5.60	0	0.80	0.80	22.67	3.49
25	13.1	17.1	0	30	60	20	30.00	2.95	3.82	0	0.80	0.80	18.90	-0.00
26	6.1	40.1	1	30	60	20	100.00	2.55	3.33	0	0.80	0.80	10.58	-0.48

Δοκοί Στάθμης 5

A/A	Κόμβος		Σχήμα	B	D	dπ	Bσ	Ldef	Ltot	A	ny	nz	g	q
	Αρχ	Τέλ		[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[m]	[m]				[kN/m]	[kN/m]
1	1.1	2.1	1	30	60	20	138.75	5.40	5.69	0	0.80	0.80	17.26	1.40
2	2.1	3.1	1	30	60	20	108.40	2.65	2.94	0	0.80	0.80	12.93	1.08
3	3.1	4.1	1	30	60	20	157.58	5.40	5.66	0	0.80	0.80	18.83	1.53
4	8.1	1001.0	2	40	50	20	172.05	3.51	5.19	0	0.80	0.80	28.43	4.07
5	8.2	9.1	2	40	40	20	212.12	4.49	6.31	0	0.80	0.80	11.45	1.20
6	8.1	1002.0	2	40	50	20	164.65	2.89	4.15	0	0.80	0.80	16.14	2.07
7	11.1	12.1	2	40	40	20	209.00	4.66	5.45	0	0.80	0.80	8.38	0.71
8	12.1	13.0	2	40	40	20	186.13	3.45	4.60	0	0.80	0.80	10.37	1.03
9	14.1	15.1	1	30	60	20	155.80	4.90	5.26	0	0.80	0.80	16.74	1.24
10	15.1	16.1	1	30	60	20	122.75	4.55	4.84	0	0.80	0.80	15.24	1.26
11	16.1	17.1	1	30	60	20	96.50	3.50	3.76	0	0.80	0.80	16.48	1.21
12	1.1	40.1	1	30	60	20	100.00	3.45	4.23	0	0.80	0.80	14.20	0.94
13	6.1	40.1	1	30	60	20	120.00	2.55	3.33	0	0.80	0.80	15.09	1.37
14	6.1	10.1	1	40	60	20	130.00	4.20	4.48	0	0.80	0.80	21.96	2.10
15	10.1	14.1	1	40	60	20	137.50	3.87	4.46	0	0.80	0.80	18.19	1.26
16	11.1	1003.0	2	40	50	20	99.50	1.41	1.70	0	0.80	0.80	32.53	4.58
17	11.1	15.1	2	40	50	20	229.90	3.80	4.08	0	0.80	0.80	15.20	1.77
18	3.1	8.1	2	30	50	20	283.01	7.31	9.05	0	0.80	0.80	16.55	2.14
19	8.3	12.1	2	30	40	20	137.64	3.84	5.48	0	0.80	0.80	8.13	0.82
20	12.1	16.1	2	30	40	20	143.92	3.05	4.02	0	0.80	0.80	8.09	0.96
21	4.1	5.1	1	30	60	20	100.70	3.35	4.03	0	0.80	0.80	8.42	0.82
22	5.1	9.1	1	30	60	20	85.12	3.30	4.37	0	0.80	0.80	6.90	0.39

23	9.1	13.1	1	30	60	20	108.75	4.40	5.60	0	0.80	0.80	8.22	0.60
24	13.1	17.1	1	30	60	20	85.12	2.95	3.82	0	0.80	0.80	6.16	0.40
25	1.1	1001.0	2	40	50	20	280.00	8.20	8.49	0	0.80	0.80	7.04	0.43
26	1001.0	1004.0	2	40	50	20	81.55	1.70	1.70	0	0.80	0.80	16.83	1.96
27	14.1	1003.0	2	40	50	20	280.00	7.03	7.42	0	0.80	0.80	5.99	0.28
28	1002.0	1003.0	2	40	50	20	280.00	1.36	1.36	0	0.80	0.80	23.35	2.96
29	1002.0	1004.0	2	40	50	20	73.09	1.19	1.19	0	0.80	0.80	18.44	2.17

Ειδικοί Σύνδεσμοι

Πεδίο	Περιγραφή
A/A	Αύξων αριθμός ειδικού συνδέσμου
Στ. Αρχ	Στάθμη από την οποία ξεκινάει ο ειδικός σύνδεσμος
Στ. Τελ	Στάθμη στην οποία καταλήγει ο ειδικός σύνδεσμος
Κόμβος Αρχ	Κόμβος από τον οποίο ξεκινάει ο ειδικός σύνδεσμος (Υποστύλωμα ή ελεύθερος κόμβος της στάθμης αρχής)
Κόμβος Τέλ	Κόμβος στον οποίο καταλήγει ο ειδικός σύνδεσμος (Υποστύλωμα ή ελεύθερος κόμβος της στάθμης τέλους)
JZ (dm^4)	Ροπή αδράνειας του τοπικού άξονα Z του ειδικού συνδέσμου
JY (dm^4)	Ροπή αδράνειας του τοπικού άξονα Y του ειδικού συνδέσμου
JX (dm^4)	Ροπή αδράνειας του τοπικού άξονα X του ειδικού συνδέσμου
F (cm^2)	Το εμβαδόν της διατομής του ειδικού συνδέσμου
α^o	Η στροφή των κυρίων αξόνων Y,Z του τοπικού συστήματος του ειδικού συνδέσμου
E (kN/m^2)	Μέτρο ελαστικότητας του ειδικού συνδέσμου
B (cm)	Το πλάτος της διατομής του ειδικού συνδέσμου
D (cm)	Το ύψος της διατομής του ειδικού συνδέσμου
A	Συνθήκες στήριξης του ειδικού συνδέσμου, σύμφωνα με το παρακάτω σχήμα: |----- 0 ------| |----- 1 ----o| |o---- 2 -----| |o---- 3 ----o| Κωδικός 0: Μέλος αμφίπακτο Κωδικός 1: Μέλος με πάκτωση στην αρχή και με άρθρωση στο τέλος Κωδικός 2: Μέλος με άρθρωση στην αρχή και πάκτωση στο τέλος Κωδικός 3: Μέλος αμφιαρθρωτό
ny, nz	Συντελεστές διάτμησης κατά Y και Z αντίστοιχα

Δεδομένα ειδικών συνδέσμων

A/A	Στ.		Κόμβος		JZ	JY	JZ	F	a	E	B	D	A	ny	nz
	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	[dm^4]	[dm^4]	[dm^4]	[cm^2]	[o]	[kN/m^2]	cm	cm			
2	5	5	8	1004	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	3.2e+07	100	20	0	0.80	0.80

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Πλάκες

Φορτία

Δεδομένα Συμπαγών Πλακών και Προβόλων

Πεδίο		Περιγραφή
Α/Α		Αύξων αριθμός πλάκας
d (cm)		Το πάχος της πλάκας
Περιβάλλουσες Δοκοί		Οι δοκοί και οι τοίχοι που περιβάλλουν την πλάκα
Φορτία (N/m^2)	Ίδιο	Το ίδιο βάρος της πλάκας
	Μόνιμο	Το μόνιμο φορτίο της πλάκας
	Κινητό	Το κινητό φορτίο της πλάκας
	Ολικό	Το συνολικό φορτίο της πλάκας (Ίδιο + Μόνιμο + Κινητό)
Ακραίο (N/m)		Φορτίο στο ακραίο άκρο του προβόλου

Δεδομένα Πλακών με Νευρώσεις

Πεδίο		Περιγραφή
Α/Α		Αύξων αριθμός πλάκας
b (cm)	Χ	Το πλάτος των διαδοκίδων στον άξονα Χ'
	Υ	Το πλάτος των διαδοκίδων στον άξονα Υ'
d (cm)	1	Το ολικό πάχος της πλάκας
	2	Το πάχος της πλάκας μεταξύ των διαδοκίδων
	S	Το πλάτος της συμπαγούς ζώνης
w (cm)	Χ	Η απόσταση των διαδοκίδων κατά τον άξονα Χ'
	Υ	Η απόσταση των διαδοκίδων κατά τον άξονα Υ'
Περιβάλλουσες δοκοί		Οι δοκοί που περιβάλλουν την πλάκα
Φορτίο (N/m^2)	Ίδιο	Το Ίδιο βάρος της πλάκας
	Μόνιμο	Το μόνιμο φορτίο της πλάκας
	Κινητό	Το κινητό φορτίο της πλάκας
	Ολικό	Το συνολικό φορτίο της πλάκας

Δεδομένα Φορτίων Δοκών

Πεδίο		Περιγραφή
Α/Α		Αύξων αριθμός πλάκας ή προβόλου
bxd (cm)		Διαστάσεις δοκού (Πλάτος x Ύψος)
Πλάκες	Π1	Αύξων αριθμός πλάκας αριστερά της δοκού
	Π2	Αύξων αριθμός πλάκας δεξιά της δοκού
Φορτία (N/m)	Ίδιο	Ίδιο βάρος της δοκού
	G(Π1-Π2)	Το φορτίο της δοκού από τα μόνιμα φορτία των πλακών
	Q(Π1-Π2)	Το φορτίο της δοκού από τα κινητά φορτία των πλακών
	Τοίχοι	Το φορτίο της δοκού από τις υπερκείμενες τοιχοπληρώσεις
	Ολικό	Το συνολικό φορτίο της δοκού (Ίδιο + Μόνιμο + Κινητό + Τοίχοι)

Στάθμη 1: Συμπαγείς πλάκες και πρόβολοι

	d(cm)	Περιβάλλουσες	Ίδιο	Μόνιμο	Κινητό	Ακραίο	Ολικό
α/α	**d1**	**δοκοί**	**N/m2**	**N/m2**	**N/m2**	**N/m**	**φορτίο**
Π1	100	Δ1-Δ2-Δ7-Δ8-Δ9-Δ34-Δ68-Δ6		45630	7330		77960
Π2	100	Δ3-Δ4-Δ10-Δ34-Δ39		45630	7330		77960
Π3	100	Δ5-Δ6-Δ11-Δ39-Δ42-Δ43		45630	7330		77960
Π4	100	Δ22-Δ23-Δ26-Δ27-Δ28-Δ29-Δ		45630	7330		77960
Π5	100	Δ9-Δ12-Δ28-Δ29-Δ35		45630	7330		77960
Π6	100	Δ10-Δ13-Δ35-Δ40		45630	7330		77960
Π7	100	Δ11-Δ14-Δ40-Δ44		45630	7330		77960
Π8	100	Δ24-Δ25-Δ30-Δ31-Δ32-Δ33-Δ		45630	7330		77960
Π9	100	Δ12-Δ15-Δ30-Δ31-Δ36-Δ1001		45630	7330		77960
Π10	100	Δ13-Δ16-Δ36-Δ41-Δ37		45630	7330		77960
Π11	100	Δ14-Δ17-Δ41-Δ45		45630	7330		77960

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Π12	100	Δ32-Δ33-Δ37-Δ38-Δ53-Δ54-Δ		45630	7330		77960
Π13	100	Δ16-Δ17-Δ18-Δ19-Δ37-Δ46		45630	7330		77960
Π14	100	Δ18-Δ20-Δ38-Δ64		45630	7330		77960
Π15	100	Δ20-Δ57-Δ58-Δ59-Δ60-Δ65-Δ		45630	7330		77960
Π16	100	Δ19-Δ21-Δ47-Δ48-Δ64		45630	7330		77960
Π17	100	Δ21-Δ49-Δ50-Δ61-Δ62-Δ65		45630	7330		77960

Στάθμη 1: Φορτία δοκών

	b x d	Πλάκα	Πλάκα	Ίδιο	G(Π1-Π2)	Q(Π1-Π2)	Τοιχοπ.	Ολικό
α/α	(cm)	Π1	Π2	N/m	N/m	N/m	N/m	φορτίο
1	40x250	1			0	0	0	25000
2	40x250	1			0	0	0	25000
3	40x250	2			0	0	0	25000
4	40x250	2			0	0	0	25000
5	40x250	3			0	0	0	25000
6	40x250	3			0	0	0	25000
7	40x250	1			0	0	0	25000
8	40x250	1			0	0	0	25000
9	100x102	1	5		0	0	0	25500
10	100x102	2	6		0	0	0	25500
11	100x102	3	7		0	0	0	25500
12	100x102	5	9		0	0	0	25500
13	100x102	6	10		0	0	0	25500
14	100x102	7	11		0	0	0	25500
15	100x102	9			0	0	0	25500
16	100x102	10	13		0	0	0	25500
17	100x102	11	13		0	0	0	25500
18	100x102	13	14		0	0	0	25500
19	100x102	13	16		0	0	0	25500
20	100x102	14	15		0	0	0	25500
21	100x102	16	17		0	0	0	25500
22	40x250	4			0	0	0	25000
23	40x250	4			0	0	0	25000
24	40x250	8			0	0	0	25000
25	40x250	8			0	0	0	25000
26	40x250	4			0	0	0	25000
27	40x250	4			0	0	0	25000
28	40x250	4	5		0	0	0	25000
29	40x250	4	5		0	0	0	25000
30	40x250	8	9		0	0	0	25000
31	40x250	8	9		0	0	0	25000
32	40x250	8	12		0	0	0	25000
33	40x250	8	12		0	0	0	25000
34	100x102	1	2		0	0	0	25500
35	100x102	5	6		0	0	0	25500
36	100x102	9	10		0	0	0	25500
37	100x102	12	13		0	0	0	25500
38	100x102	12	14		0	0	0	25500
39	100x102	2	3		0	0	0	25500
40	100x102	6	7		0	0	0	25500
41	100x102	10	11		0	0	0	25500
42	40x102	3			0	0	0	10200
43	40x102	3			0	0	0	10200
44	40x102	7			0	0	0	10200
45	40x102	11			0	0	0	10200
46	40x102	13			0	0	0	10200
47	40x250	16			0	0	0	25000
48	40x250	16			0	0	0	25000
49	40x250	17			0	0	0	25000
50	40x250	17			0	0	0	25000
51	40x250	8			0	0	0	25000
52	40x102	8			0	0	0	10200

53	40x250	12			0	0	0	25000
54	40x250	12			0	0	0	25000
55	40x250	12			0	0	0	25000
56	40x250	12			0	0	0	25000
57	40x250	15			0	0	0	25000
58	40x250	15			0	0	0	25000
59	40x250	15			0	0	0	25000
60	40x250	15			0	0	0	25000
61	40x250	17			0	0	0	25000
62	40x250	17			0	0	0	25000
63	100x102	4	8		0	0	0	25500
64	100x102	14	16		0	0	0	25500
65	100x102	15	17		0	0	0	25500
66	40x250	4			0	0	0	25000
67	40x250	4			0	0	0	25000
68	40x250	1	4		0	0	0	25000
69	40x250	1	4		0	0	0	25000
1001	20x50	8	9		0	0	0	2500
1002	20x50	8			0	0	0	2500
1003	20x50	9			0	0	0	2500

Στάθμη 2: Συμπαγείς πλάκες και πρόβολοι

	d(cm)	Περιβάλλουσες	Ιδιο	Μόνιμο	Κινητό	Ακραίο	Ολικό
α/α	d1	δοκοί	N/m2	N/m2	N/m2	N/m	φορτίο
Π1	20	Δ1-Δ14-Δ1001-Δ1002-Δ1035-	5000	5600	4500		15100
Π2	20	Δ2-Δ14-Δ19-Δ1003-Δ1004	5000	5600	4500		15100
Π3	20	Δ4-Δ19-Δ24-Δ25-Δ1005-Δ100	5000	5600	5000		15600
Π4	20	Δ1-Δ5-Δ15-Δ1029-Δ1030	5000	2000	3500		10500
Π5	20	Δ2-Δ6-Δ15-Δ20	5000	2500	3500		11000
Π6	20	Δ4-Δ7-Δ20-Δ26-Δ6	5000	3500	5000		13500
Π7	20	Δ5-Δ16-Δ1031-Δ1032-Δ1041-	5000	2500	3500		11000
Π8	20	Δ6-Δ16-Δ21-Δ1043-Δ1044-Δ1	5000	2500	3500		11000
Π9	18	Δ7-Δ10-Δ21-Δ27	4500	3000	5000		12500
Π10	22	Δ10-Δ11-Δ12-Δ17-Δ28-Δ1043	5500	14000	2500		22000
Π11	20	Δ17-Δ18-Δ1017-Δ1018-Δ1019	5000	14000	2500		21500
Π12	20	Δ11-Δ13-Δ18-Δ22	5000	14000	1000		20000
Π13	20	Δ13-Δ23-Δ1013-Δ1014-Δ1015	5000	14000	1000		20000
Π14	20	Δ1021-Δ1022-Δ1023-Δ1024-Δ	5000	9000	5000		19000
ΠΡ15	20	Δ1047-Δ1048-Δ1049-Δ22	5000	14000	1000	0	20000

Στάθμη 2: Φορτία δοκών

	b x d	Πλάκα	Πλάκα	Ιδιο	G(Π1-Π2)	Q(Π1-Π2)	Τοιχοπ.	Ολικό
α/α	(cm)	Π1	Π2	N/m	N/m	N/m	N/m	φορτίο
1	40x60	1	4	6000	18508	8401	0	32909
2	40x60	2	5	6000	5757	3179	7500	22436
4	25x60	3	6	3750	10420	7423	10000	31592
5	40x60	4	7	6000	12830	6699	2000	27529
6	40x60	5	8	6000	8437	5252	7500	27188
7	25x70	6	9	4375	6580	6742	7500	25198
10	30x72	9	10	5400	29211	6517	0	41128
11	40x60	10	12	6000	55136	4833	0	65969
12	40x60	10		6000	-5000	0	5000	6000
13	40x60	12	13	6000	41165	2134	0	49299
14	40x60	1	2	6000	23377	9755	0	39132
15	40x60	4	5	6000	9910	5828	7500	29238
16	40x60	7	8	6000	10158	6020	2000	24178
17	40x60	10	11	6000	50513	6626	0	63139
18	40x60	11	12	6000	34532	2510	0	43041
19	30x60	2	3	4500	17428	8855	5000	35783
20	30x60	5	6	4500	8429	6260	12500	31689
21	30x60	8	9	4500	-2402	4708	10000	16806

22	30x60	12		4500	28590	1022	0	34112
23	30x60	13		4500	10759	617	5000	20876
24	30x70	3		5250	5342	2545	0	13137
25	30x80	3		6000	2912	1477	7500	17889
26	30x80	6		6000	5497	3891	12500	27888
27	30x60	9		4500	415	1791	0	6706
28	30x60	10		4500	15210	1965	0	21675
1001	30x300	1		22500	14699	6243	0	43442
1002	30x300	1		22500	15516	6615	0	44631
1003	30x300	2		22500	3432	1297	0	27229
1004	30x300	2		22500	3432	1297	0	27229
1005	30x300	3		22500	16487	7695	0	46682
1006	30x300	3		22500	16062	7565	0	46127
1013	30x300	13		22500	28141	1479	0	52120
1014	30x300	13		22500	33898	1790	0	58189
1015	30x300	13		22500	13154	688	0	36342
1016	30x300	13		22500	23885	1260	0	47645
1017	30x300	11		22500	5308	1170	0	28978
1018	30x300	11		22500	21344	3123	0	46967
1019	30x300	11		22500	40990	5397	0	68887
1020	30x300	11		22500	31889	4354	0	58743
1021	30x300	14		22500	-8602	53	0	13952
1022	30x300	14		22500	11989	4873	0	39363
1023	30x300	14		22500	18069	6626	0	47195
1024	30x300	14		22500	13942	4979	0	41421
1025	30x300	14		22500	22551	7983	0	53034
1026	30x300	14		22500	23436	8290	0	54226
1027	30x300	14		22500	4735	1558	0	28794
1028	30x300	14		22500	9797	3733	0	36031
1029	30x300	4	14	22500	25677	10460	0	58637
1030	30x300	4	14	22500	22474	9186	0	54161
1031	30x300	7	14	22500	26642	10599	0	59741
1032	30x300	7	14	22500	34694	13539	0	70733
1033	30x300	11	14	22500	57274	11859	0	91633
1034	30x300	11	14	22500	56019	8755	0	87275
1035	30x300	1	14	22500	40506	16275	0	79280
1036	30x300	1	14	22500	8470	3328	0	34298
1037	30x300	1		22500	6449	2737	0	31686
1038	30x300	1		22500	23824	10106	0	56431
1039	30x300	14		22500	17460	6224	0	46185
1040	30x300	14		22500	8765	3133	0	34398
1041	20x50	7	11	2500	32816	8572	0	43888
1042	20x50	7	11	2500	63631	13575	0	79706
1043	20x50	8	10	2500	312372	51565	0	366436
1044	20x50	8	10	2500	-35007	309	0	-32198
1045	20x50	8	10	2500	0	0	0	2500
1046	20x50	7	11	2500	0	0	0	2500

Στάθμη 3: Συμπαγείς πλάκες και πρόβολοι

	d(cm)	Περιβάλλουσες	Ιδιο	Μόνιμο	Κινητό	Ακραίο	Ολικό
α/α	d1	δοκοί	N/m2	N/m2	N/m2	N/m	φορτίο
Π1	20	Δ1-Δ4-Δ13-Δ16-Δ26	5000	3000	4000		12000
Π2	20	Δ2-Δ5-Δ16-Δ19	5000	2500	4000		11500
Π3	20	Δ3-Δ7-Δ19-Δ22-Δ23	5000	3000	4000		12000
Π4	20	Δ4-Δ6-Δ14-Δ17	5000	2500	3500		11000
Π5	20	Δ5-Δ8-Δ17-Δ20	5000	3000	3500		11500
Π6	20	Δ7-Δ9-Δ20-Δ24-Δ8	5000	3500	5000		13500
Π7	20	Δ6-Δ10-Δ15-Δ18-Δ1001-Δ100	5000	2500	3500		11000
Π8	20	Δ8-Δ11-Δ18-Δ21	5000	5000	3000		13000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Στάθμη 3: Φορτία δοκών

	b x d	Πλάκα	Πλάκα	Ίδιο	G(Π1-Π2)	Q(Π1-Π2)	Τοιχοπ.	Ολικό
α/α	(cm)	Π1	Π2	N/m	N/m	N/m	N/m	φορτίο
1	40x60	1		6000	7135	4515	11200	28850
2	40x60	2		6000	27	884	11200	18111
3	40x60	3		6000	7845	4679	11200	29724
4	40x40	1	4	4000	10725	5587	1500	21812
5	40x40	2	5	4000	3169	2769	5600	15538
6	40x40	4	7	4000	9447	4419	0	17866
7	25x60	3	6	3750	9464	6964	8900	29078
8	40x40	5	8	4000	4950	3002	6500	18452
9	25x70	6		4375	4917	3538	6500	19330
10	40x60	7		6000	-1062	1845	8900	15683
11	40x60	8		6000	7068	2441	8900	24410
13	30x60	1		4500	5585	3601	9800	23486
14	40x60	4		6000	4033	2547	8900	21479
15	40x60	7		6000	-2392	1248	8900	13757
16	40x40	1	2	4000	12254	6619	1500	24373
17	40x40	4	5	4000	8114	3975	1500	17589
18	40x40	7	8	4000	10499	4101	1500	20100
19	40x40	2	3	4000	10666	5801	1500	21967
20	30x60	5	6	4500	10838	7020	11200	33558
21	30x60	8		4500	5248	2060	11200	23008
22	30x60	3		4500	5383	3274	6500	19657
23	30x60	3		4500	1301	626	0	6427
24	30x60	6		4500	3861	3505	11200	23065
26	30x60	1		4500	1532	1487	8900	16419
1001	20x50	7		2500	400	-12457	0	-9557
1002	20x50	7		2500	34950	1626	0	39076
1003	20x50	7		2500	0	0	0	2500

Στάθμη 4: Συμπαγείς πλάκες και πρόβολοι

	d(cm)	Περιβάλλουσες	Ίδιο	Μόνιμο	Κινητό	Ακραίο	Ολικό
α/α	d1	δοκοί	N/m2	N/m2	N/m2	N/m	φορτίο
Π1	20	Δ1-Δ4-Δ13-Δ16-Δ26	5000	3000	4000		12000
Π2	20	Δ2-Δ5-Δ16-Δ19	5000	2500	4000		11500
Π3	20	Δ3-Δ7-Δ19-Δ22-Δ23	5000	3000	4000		12000
Π4	20	Δ4-Δ6-Δ14-Δ17	5000	2000	3500		10500
Π5	20	Δ5-Δ8-Δ17-Δ20	5000	3000	2000		10000
Π6	20	Δ7-Δ9-Δ20-Δ24-Δ8	5000	3500	5000		13500
Π7	20	Δ6-Δ10-Δ15-Δ18-Δ1001-Δ100	5000	2000	3500		10500
Π8	20	Δ8-Δ11-Δ18-Δ21-Δ1003	5000	2000	3500		10500

Στάθμη 4: Φορτία δοκών

	b x d	Πλάκα	Πλάκα	Ίδιο	G(Π1-Π2)	Q(Π1-Π2)	Τοιχοπ.	Ολικό
α/α	(cm)	Π1	Π2	N/m	N/m	N/m	N/m	φορτίο
1	40x60	1		6000	7579	4722	12400	30701
2	40x60	2		6000	545	1251	11400	19196
3	40x60	3		6000	6544	4265	12400	29209
4	40x40	1	4	4000	12342	6090	0	22432
5	40x40	2	5	4000	-966	2039	14400	19473
6	40x40	4	7	4000	8676	4877	2000	19553
7	25x60	3	6	3750	8922	7252	11400	31324
8	40x40	5	8	4000	5962	2466	2000	14428
9	25x60	6		3750	3473	3155	8400	18777
10	40x60	7		6000	-2440	1946	11400	16906
11	40x60	8		6000	-3048	1616	11400	15967
13	30x60	1		4500	6513	4128	11400	26541
14	40x60	4		6000	3661	2746	11400	23806
15	40x60	7		6000	-3696	1350	11400	15054
16	40x40	1	2	4000	11906	6522	2000	24427

17	40x40	4	5	4000	4324	3165	8400	19890
18	40x40	7	8	4000	8498	4233	0	16731
19	40x40	2	3	4000	9093	5724	4000	22817
20	30x60	5	6	4500	8372	5390	14400	32662
21	30x60	8		4500	1507	1918	14400	22325
22	30x50	3		3750	4861	2749	2000	13360
23	30x40	3		3000	731	381	0	4112
24	30x60	6		4500	3766	3492	14400	26158
26	30x60	1		4500	-2325	-476	8400	10099
1001	20x50	7		2500	16383	-8731	0	10152
1002	20x50	7		2500	51715	2660	0	56875
1003	20x50	8		2500	65651	5958	0	74110

Στάθμη 5: Συμπαγείς πλάκες και πρόβολοι

	d(cm)	Περιβάλλουσες	Ιδιο	Μόνιμο	Κινητό	Ακραίο	Ολικό
α/α	d1	δοκοί	N/m2	N/m2	N/m2	N/m	φορτίο
Π1	20	Δ1-Δ2-Δ4-Δ18-Δ25-Δ26	5000	1200	1000		7200
Π2	20	Δ3-Δ5-Δ18-Δ21-Δ22	5000	1200	1000		7200
Π3	20	Δ4-Δ26-Δ1002	5000	2000	2000		9000
Π4	20	Δ12-Δ13-Δ14-Δ15-Δ25-Δ26-Δ	5000	1200	1000		7200
Π5	20	Δ6-Δ29-Δ1002	5000	2000	2000		9000
Π6	20	Δ6-Δ7-Δ16-Δ19-Δ28	5000	1200	1000		7200
Π7	20	Δ9-Δ16-Δ17-Δ27	5000	1200	1000		7200
Π8	20	Δ7-Δ10-Δ17-Δ20	5000	1200	1000		7200
Π9	20	Δ8-Δ11-Δ20-Δ24	5000	1200	1000		7200
ΠΡ10	20	Δ2-Δ3-Δ1009-Δ1010-Δ1011-Δ	5000	1200	1000	5000	7200
ΠΡ11	20	Δ13-Δ14-Δ1006-Δ1007-Δ1008	5000	1200	1000	5000	7200
ΠΡ12	20	Δ9-Δ10-Δ1003-Δ1004-Δ1005-	5000	1200	1000	0	7200
Π13	20	Δ5-Δ8-Δ19-Δ23	5000	1200	1000		7200

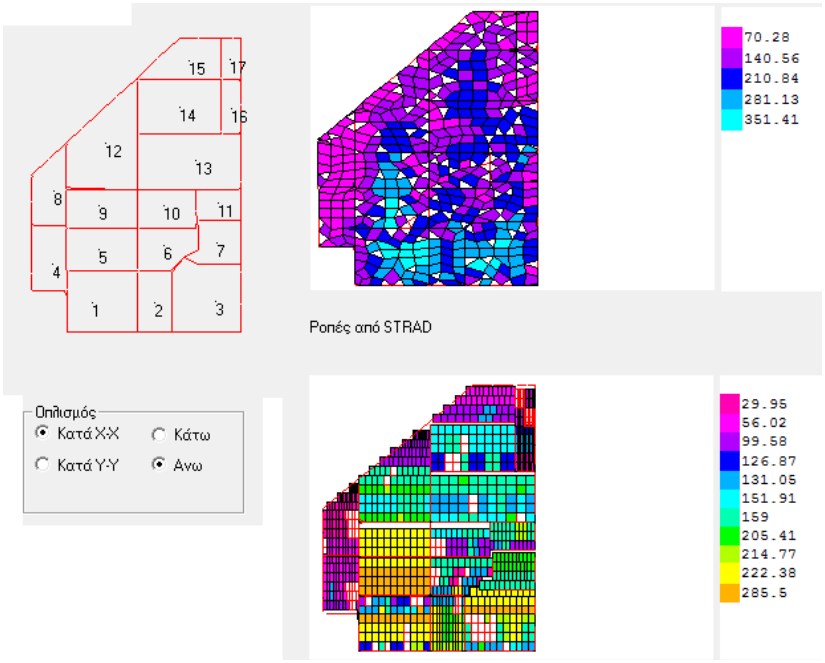
Στάθμη 5: Φορτία δοκών

	b x d	Πλάκα	Πλάκα	Ιδιο	G(Π1-Π2)	Q(Π1-Π2)	Τοιχοπ.	Ολικό
α/α	(cm)	Π1	Π2	N/m	N/m	N/m	N/m	φορτίο
1	30x60	1		4500	12756	1402	0	18658
2	30x60	1	ΠΡ10	4500	8430	1078	0	14007
3	30x60	2	ΠΡ10	4500	14331	1526	0	20356
4	40x50	1	3	5000	23425	4067	0	32492
5	40x40	2	13	4000	7447	1205	0	12652
6	40x50	5	6	5000	11142	2072	0	18214
7	40x40	6	8	4000	4377	709	0	9087
8	40x40	9	13	4000	6366	1032	0	11398
9	30x60	7	ΠΡ12	4500	12235	1241	0	17976
10	30x60	8	ΠΡ12	4500	10741	1258	0	16499
11	30x60	9		4500	11981	1207	0	17688
12	30x60	4		4500	9703	937	0	15140
13	30x60	4	ΠΡ11	4500	10594	1366	0	16460
14	40x60	4	ΠΡ11	6000	15963	2096	0	24059
15	40x60	4		6000	12193	1259	0	19451
16	40x50	6	7	5000	27528	4576	0	37104
17	40x50	7	8	5000	10200	1765	0	16966
18	30x50	1	2	3750	12798	2138	0	18686
19	30x40	6	13	3000	5128	822	0	8950
20	30x40	8	9	3000	5091	964	0	9055
21	30x60	2		4500	3917	822	0	9238
22	30x60	2		4500	2399	388	0	7287
23	30x60	13		4500	3724	599	0	8823
24	30x60	9		4500	1661	403	0	6564
25	40x50	1	4	5000	2041	430	0	7471
26	40x50	3	4	5000	0	0	0	5000

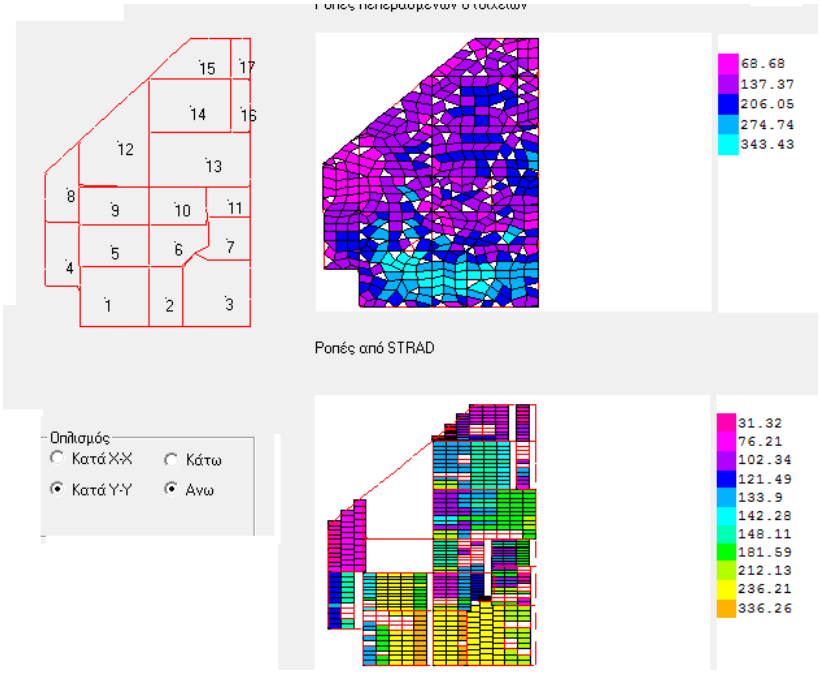
27	40x50	4	7	5000	987	283	0	6271
28	40x50	4	6	5000	0	0	0	5000
29	40x50	4	5	5000	0	0	0	5000
1002	100x20	3	5	5000	-1907	-290	0	2803

Οπλισμοί

Οι πλάκες επιλύθηκαν με επιφανειακά πεπερασμένα στοιχεία με διάσταση καννάβου ~50cm, λαμβάνοντας υπόψη τη δυσκαμψία των πεδιλοδοκών που περιγράφηκαν για την προσομοίωση της κοιτόστρωσης στο χωρικό μοντέλο. Οι πεδιλοδοκοί εισήχθησαν με πάχος κορμού/ πάχος πέλματος όμοιο με την πλάκα κοιτόστρωσης και πλάτος έδρασης τέτοιο ώστε να καλύπτεται η όλη κάτοψη. Θεωρήθηκαν με τη δυσκαμψία σταδίου ΙΙ ήτοι μείωση της κύριας καμπτικής ροπής αδράνειας Iy κατά 50% και της στρεπτικής ροπής αδράνειας Ix κατά 90%.
Τα αποτελέσματα της επίλυσης αξιοποιήθηκαν για τον έλεγχο πλακών σε κάμψη και την όπλιση αυτών.



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α



Στάθμη 1: Πλάκες - συνοπτικά

α/α	Πάχος Πλάκας d	Ζώνη Επίλυσης	Στήριξη	Στήριξη	Ροπές M	Τάσεις Beton σ	Οπλισμός As	Ράβδοι
	[cm]		1	2	[kNm]	[MPa]	[cm2]	Διάμετροι και αποστάσεις
Π 1	100	4YY	T 2	Δ 9	287.18	7.96	15.00	Φ14/10(23)
					-73.68	4.12	1.73	
								Φ12/40(22)
Π 1	100	5YY	T 2	Δ 9	235.72	8.15	15.00	Φ14/10(26)
					-90.98	3.61	1.32	
								Φ12/40(25)
Π 1	100	6YY	T 1	Δ 9	119.17	6.21	15.00	Φ14/10(29)
					-92.52	2.28	0.51	
								Φ12/40(28)
Π 1	100	7YY	T 1	Δ 9	178.06	7.38	15.00	Φ14/10(32)
					-94.34	0.00	0.00	
Π 1	100	18XX	T 8	Δ 34	277.40	8.15	15.00	Φ14/10(90)
					-65.70	3.12	0.98	
								Φ12/40(89)
Π 1	100	19XX	T 8	Δ 34	221.58	7.77	15.00	Φ14/10(96)
					-27.58	2.60	0.67	
								Φ12/40(95)
Π 1	100	20XX	T 7	Δ 34	104.10	7.12	15.00	Φ14/10(103)
					-69.03	2.83	0.80	
								Φ12/40(102)
Π 1	100	31XX	T 69	Δ 34	93.64	6.42	15.00	Φ14/10(209)
					0.00	0.00	0.00	
Π 1	100	32XX	T 68	Δ 34	130.35	7.98	15.00	Φ14/10(220)
					-54.19	3.62	1.33	
								Φ12/40(219)
Π 2	100	3YY	T 3	Δ 10	283.24	7.91	0.00	
					-70.27	3.40	1.17	
								Φ12/40(12)
Π 2	100	18XX	Δ 34	Δ 39	205.59	7.80	15.00	Φ14/10(93)
					-79.27	4.29	2.29	
								Φ12/40(92)
Π 2	100	19XX	Δ 34	Δ 39	207.52	7.48	15.00	Φ14/10(99)
					-85.71	4.49	2.29	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

								Φ12/40(98)
Π 2	100	20XX	Δ 34	Δ 39	217.10	7.01	15.00	Φ14/10(106)
					-90.77	4.64	2.29	
								Φ12/40(105)
Π 2	100	24YY	Τ 4	Δ 10	336.26	8.63	0.00	
					-64.91	3.79	1.46	
								Φ12/40(145)
Π 2	100	31XX	Δ 34	Δ 39	131.41	7.18	15.00	Φ14/10(212)
					-79.63	4.36	2.11	
								Φ12/40(211)
Π 2	100	32XX	Δ 34	Δ 39	191.70	7.61	15.00	Φ14/10(223)
					-82.68	4.44	2.11	
								Φ12/40(222)
Π 3	100	1YY	Τ 5	Δ 11	222.06	7.21	15.00	Φ14/20(2)
								Φ14/20(3)
					-53.75	3.61	1.31	
								Φ12/40(1)
Π 3	100	18XX	Δ 39	Δ 42	192.02	7.94	15.00	Φ14/10(94)
					-72.47	0.00	0.00	
Π 3	100	19XX	Δ 39	Δ 42	155.01	7.94	15.00	Φ14/10(101)
					-52.97	3.58	1.30	
								Φ12/40(100)
Π 3	100	20XX	Δ 39	Δ 42	118.95	6.30	15.00	Φ14/10(107)
					-33.21	0.00	0.00	
Π 3	100	21YY	Τ 6	Δ 11	186.88	6.86	15.00	Φ14/20(109)
								Φ14/20(110)
					-94.28	3.69	1.38	
								Φ12/40(108)
Π 3	100	22YY	Τ 6	Δ 11	186.88	6.86	15.00	Φ14/20(123)
								Φ14/20(124)
					-94.28	3.69	1.38	
								Φ12/40(122)
Π 3	100	23YY	Τ 6	Δ 11	190.88	7.03	15.00	Φ14/20(136)
								Φ14/20(137)
					-45.28	3.11	0.97	
								Φ12/40(135)
Π 3	100	31XX	Δ 39	Δ 43	243.77	7.39	15.00	Φ14/10(214)
					-99.18	4.15	1.76	
								Φ12/40(213)
Π 3	100	32XX	Δ 39	Δ 43	261.52	7.63	15.00	Φ14/10(224)
					-99.40	0.00	0.00	
Π 4	100	8YY	Τ 23	Δ 63	147.84	6.32	0.00	
					-64.66	3.35	1.13	
								Φ12/40(35)
Π 4	100	9YY	Τ 22	Δ 63	117.38	5.51	0.00	
					-50.00	2.17	0.46	
								Φ12/40(38)
Π 4	100	10XX	Τ 27	Τ 28	51.15	5.54	15.00	Φ14/10(43)
					-24.81	1.99	0.39	
								Φ12/40(42)
Π 4	100	29XX	Τ 67	Τ 29	65.17	3.96	15.00	Φ14/10(192)
					-11.93	1.18	0.14	
								Φ12/40(191)
Π 4	100	30XX	Τ 66	Τ 29	53.12	3.94	15.00	Φ14/10(199)
					-23.96	2.09	0.43	
								Φ12/40(198)
Π 4	100	31XX	Τ 26	Τ 69	28.45	5.54	15.00	Φ14/10(208)
					-20.73	2.26	0.51	
								Φ12/40(207)
Π 4	100	32XX	Τ 26	Τ 68	77.87	4.51	15.00	Φ14/10(218)
					-44.29	3.28	1.08	
								Φ12/40(217)
Π 5	100	4YY	Δ 9	Δ 12	155.09	7.21	15.00	Φ14/10(24)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

					-38.70	0.00	0.00	
Π 5	100	5YY	Δ 9	Δ 12	221.93	7.08	15.00	Φ14/10(27)
					-30.82	0.00	0.00	
Π 5	100	6YY	Δ 9	Δ 12	132.78	6.24	15.00	Φ14/10(31)
					-30.64	2.74	0.75	
								Φ12/40(30)
Π 5	100	7YY	Δ 9	Δ 12	240.19	7.34	15.00	Φ14/10(33)
					-46.40	0.00	0.00	
Π 5	100	10XX	Τ 28	Δ 35	323.80	8.41	15.00	Φ14/20(44)
								Φ14/20(45)
					-36.60	0.00	0.00	
Π 5	100	29XX	Τ 29	Δ 35	268.23	7.72	15.00	Φ14/10(193)
					-17.59	0.00	0.00	
Π 5	100	30XX	Τ 29	Δ 35	232.58	7.24	15.00	Φ14/10(201)
					-21.17	2.29	0.52	
								Φ12/40(200)
Π 6	100	2YY	Δ 40	Δ 13	117.47	5.25	15.00	Φ14/10(6)
					-169.80	3.09	0.96	
								Φ12/40(5)
Π 6	100	3YY	Δ 10	Δ 13	56.61	6.81	15.00	Φ14/10(13)
					-99.52	0.00	0.00	
Π 6	100	10XX	Δ 35	Δ 10	126.36	7.12	15.00	Φ14/10(47)
					-234.77	5.53	3.22	
								Φ12/35(46)
Π 6	100	24YY	Δ 10	Δ 13	116.88	5.73	15.00	Φ14/10(147)
					-226.32	5.70	3.44	
								Φ12/32(146)
Π 6	100	29XX	Δ 35	Δ 40	26.98	6.19	15.00	Φ14/10(194)
					0.00	0.00	0.00	
Π 6	100	30XX	Δ 35	Δ 40	160.68	6.09	15.00	Φ14/10(203)
					-88.15	3.93	1.58	
								Φ12/40(202)
Π 7	100	21YY	Δ 11	Δ 14	19.87	5.93	15.00	Φ14/10(112)
					-81.84	4.42	2.01	
								Φ12/40(111)
Π 7	100	22YY	Δ 11	Δ 14	19.87	5.93	15.00	Φ14/10(126)
					-81.84	4.42	2.01	
								Φ12/40(125)
Π 7	100	23YY	Δ 11	Δ 14	78.03	7.52	15.00	Φ14/10(138)
					-60.49	0.00	0.00	
Π 7	100	29XX	Δ 40	Δ 44	151.47	5.93	15.00	Φ14/10(196)
					-121.41	4.14	1.75	
								Φ12/40(195)
Π 7	100	30XX	Δ 40	Δ 44	172.04	6.29	15.00	Φ14/10(205)
					-83.56	3.70	1.38	
								Φ12/40(204)
Π 8	100	8YY	Δ 63	Τ 51	81.53	4.41	0.00	
					-153.63	2.63	0.69	
								Φ12/40(36)
Π 8	100	9YY	Δ 63	Δ 52	40.93	4.43	0.00	
					-26.21	2.42	0.58	
								Φ12/40(39)
Π 8	100	25XX	Δ 52	Τ 32	24.67	2.72	15.00	Φ14/10(159)
					-30.32	1.63	0.28	
								Φ12/40(158)
Π 8	100	26XX	Τ 24	Τ 32	17.27	3.01	15.00	Φ14/10(167)
					-12.28	1.75	0.30	
								Φ12/40(166)
Π 8	100	27XX	Τ 24	Τ 31	41.30	3.37	15.00	Φ14/10(176)
					-14.71	1.91	0.36	
								Φ12/40(175)
Π 8	100	28XX	Τ 25	Τ 30	50.40	4.49	15.00	Φ14/10(184)
					-20.84	0.00	0.00	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Π 9	100	27XX	Τ 31	Δ 36	201.99	6.78	15.00	Φ14/10(178)
					-21.50	2.19	0.47	
								Φ12/40(177)
Π 9	100	28XX	Τ 30	Δ 36	215.37	6.98	15.00	Φ14/10(185)
					-20.85	0.00	0.00	
Π 10	100	2YY	Δ 13	Δ 16	6.92	5.38	15.00	Φ14/10(7)
					0.00	0.00	0.00	
Π 10	100	3YY	Δ 13	Δ 16	137.25	5.66	15.00	Φ14/10(15)
					-66.80	2.66	0.70	
								Φ12/40(14)
Π 10	100	24YY	Δ 13	Δ 16	0.00	6.17	15.00	Φ14/10(149)
					-2.49	0.79	0.06	
								Φ12/40(148)
Π 10	100	27XX	Δ 36	Δ 41	139.69	5.97	15.00	Φ14/10(180)
					-26.80	2.57	0.65	
								Φ12/40(179)
Π 10	100	28XX	Δ 36	Δ 41	94.25	6.05	15.00	Φ14/10(187)
					-115.14	3.76	1.43	
								Φ12/40(186)
Π 11	100	21YY	Δ 14	Δ 17	141.42	6.58	15.00	Φ14/10(114)
					-189.13	5.50	3.18	
								Φ12/35(113)
Π 11	100	22YY	Δ 14	Δ 17	141.42	5.74	15.00	Φ14/10(128)
					-189.13	5.81	3.57	
								Φ12/31(127)
Π 11	100	23YY	Δ 14	Δ 17	107.10	5.66	15.00	Φ14/10(140)
					-91.24	2.23	0.49	
								Φ12/40(139)
Π 11	100	27XX	Δ 41	Δ 45	156.39	6.77	15.00	Φ14/10(182)
					-83.82	0.24	0.01	
								Φ12/40(181)
Π 11	100	28XX	Δ 41	Δ 45	103.44	5.85	15.00	Φ14/10(189)
					-101.16	4.30	1.90	
								Φ12/40(188)
Π 12	100	14XX	Τ 56	Δ 38	110.54	5.17	15.00	Φ14/10(64)
					-16.99	1.92	0.36	
								Φ12/40(63)
Π 12	100	15XX	Τ 54	Δ 38	98.47	5.08	15.00	Φ14/10(71)
					-23.74	0.00	0.00	
Π 12	100	16XX	Τ 33	Δ 37	191.95	6.67	15.00	Φ14/10(79)
					-27.14	2.34	0.54	
								Φ12/40(78)
Π 12	100	17XX	Τ 53	Δ 37	158.58	6.11	15.00	Φ14/10(85)
					-24.80	1.69	0.28	
								Φ12/40(84)
Π 12	100	25XX	Τ 32	Δ 37	141.95	6.14	15.00	Φ14/10(160)
					-23.77	0.00	0.00	
Π 12	100	26XX	Τ 32	Δ 37	192.36	6.68	15.00	Φ14/10(169)
					-27.25	2.37	0.56	
								Φ12/40(168)
Π 13	100	2YY	Δ 16	Δ 18	127.85	6.03	15.00	Φ14/10(8)
					-15.59	0.00	0.00	
Π 13	100	3YY	Δ 16	Δ 18	107.15	5.51	15.00	Φ14/10(16)
					-25.76	0.00	0.00	
Π 13	100	16XX	Δ 37	Δ 46	152.62	6.65	15.00	Φ14/20(81)
								Φ14/20(82)
					-35.98	2.67	0.71	
								Φ12/40(80)
Π 13	100	17XX	Δ 37	Δ 46	151.16	6.20	15.00	Φ14/20(87)
								Φ14/20(88)
					-37.95	2.92	0.85	
								Φ12/40(86)
Π 13	100	21YY	Δ 17	Δ 19	170.97	6.78	15.00	Φ14/10(116)

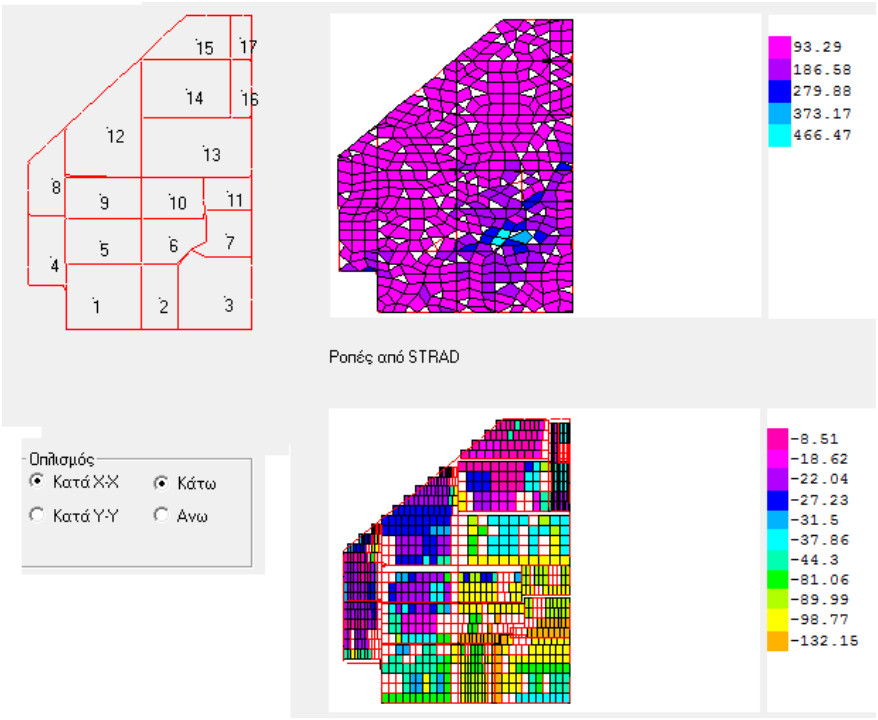
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

					-42.51	3.22	1.04	
								Φ12/40(115)
Π 13	100	22ΥΥ	Δ 17	Δ 19	197.70	6.71	15.00	Φ14/10(130)
					-76.60	3.22	1.04	
								Φ12/40(129)
Π 13	100	23ΥΥ	Δ 17	Δ 18	143.49	6.06	15.00	Φ14/10(141)
					-9.23	0.00	0.00	
Π 13	100	24ΥΥ	Δ 16	Δ 18	108.20	5.97	15.00	Φ14/10(151)
					-25.76	2.25	0.50	
								Φ12/40(150)
Π 13	100	25ΧΧ	Δ 37	Δ 46	127.37	6.14	15.00	Φ14/20(162)
								Φ14/20(163)
					-39.46	2.63	0.69	
								Φ12/40(161)
Π 13	100	26ΧΧ	Δ 37	Δ 46	141.93	6.31	15.00	Φ14/20(171)
								Φ14/20(172)
					-93.89	3.68	1.37	
								Φ12/40(170)
Π 14	100	2ΥΥ	Δ 18	Δ 20	138.76	5.69	15.00	Φ14/10(9)
					-26.75	0.00	0.00	
Π 14	100	3ΥΥ	Δ 18	Δ 20	125.15	5.89	15.00	Φ14/10(17)
					-20.05	0.00	0.00	
Π 14	100	13ΧΧ	Δ 38	Δ 64	142.32	5.75	15.00	Φ14/10(58)
					-14.12	1.15	0.13	
								Φ12/40(57)
Π 14	100	14ΧΧ	Δ 38	Δ 64	142.30	5.85	15.00	Φ14/10(66)
					-8.70	1.23	0.15	
								Φ12/40(65)
Π 14	100	15ΧΧ	Δ 38	Δ 64	119.29	5.94	15.00	Φ14/10(73)
					-17.44	1.93	0.37	
								Φ12/40(72)
Π 14	100	23ΥΥ	Δ 18	Δ 20	133.29	5.66	15.00	Φ14/10(143)
					-37.42	1.74	0.30	
								Φ12/40(142)
Π 14	100	24ΥΥ	Δ 18	Δ 20	120.10	5.89	15.00	Φ14/10(153)
					-30.93	2.50	0.62	
								Φ12/40(152)
Π 15	100	2ΥΥ	Δ 20	Τ 60	62.39	5.10	15.00	Φ14/10(10)
					-10.01	0.00	0.00	
Π 15	100	3ΥΥ	Δ 20	Τ 57	34.63	4.90	15.00	Φ14/10(20)
					-12.70	1.18	0.14	
								Φ12/40(19)
Π 15	100	11ΧΧ	Τ 58	Δ 65	49.46	3.52	15.00	Φ14/10(48)
					-7.51	0.00	0.00	
Π 15	100	12ΧΧ	Τ 57	Δ 65	90.20	5.28	15.00	Φ14/10(53)
					-12.05	1.49	0.22	
								Φ12/40(52)
Π 15	100	23ΥΥ	Δ 20	Τ 59	68.84	4.68	15.00	Φ14/10(144)
					-9.89	0.00	0.00	
Π 15	100	24ΥΥ	Δ 20	Τ 58	96.36	4.78	15.00	Φ14/10(155)
					-11.11	1.12	0.12	
								Φ12/40(154)
Π 16	100	13ΧΧ	Δ 64	Τ 48	126.87	5.45	15.00	Φ14/10(61)
					-37.85	2.72	0.73	
								Φ12/40(60)
Π 16	100	14ΧΧ	Δ 64	Τ 48	131.06	5.53	15.00	Φ14/10(69)
					-43.47	0.53	0.03	
								Φ12/40(68)
Π 16	100	15ΧΧ	Δ 64	Τ 47	29.95	3.12	15.00	Φ14/10(76)
					-22.03	1.83	0.33	
								Φ12/40(75)
Π 16	100	21ΥΥ	Δ 19	Δ 21	117.13	5.25	0.00	
					-38.51	1.82	0.32	

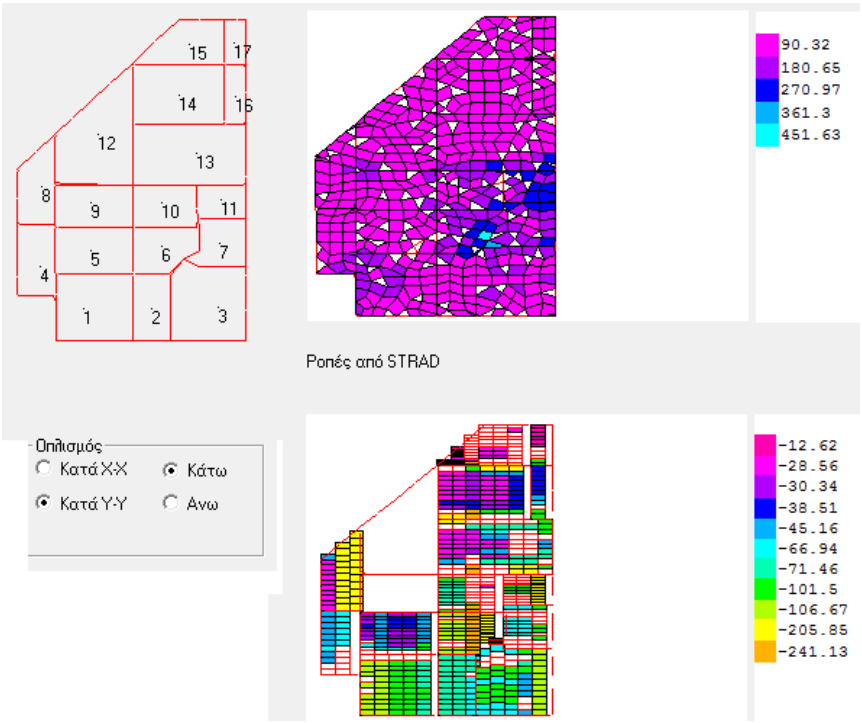
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

								Φ12/40(117)
Π 16	100	22YY	Δ 19	Δ 21	0.00	5.41	0.00	
					-38.51	2.41	0.57	
								Φ12/40(131)
Π 17	100	11XX	Δ 65	Τ 50	4.36	3.50	15.00	Φ14/10(51)
					-4.22	1.03	0.10	
								Φ12/40(50)
Π 17	100	12XX	Δ 65	Τ 49	11.92	3.71	15.00	Φ14/10(56)
					-2.98	0.87	0.07	
								Φ12/40(55)
Π 17	100	21YY	Δ 21	Τ 62	12.24	4.53	0.00	
					-10.33	1.60	0.25	
								Φ12/40(118)
Π 17	100	22YY	Δ 21	Τ 61	31.33	4.53	0.00	
					-12.62	1.77	0.31	
								Φ12/40(132)

Στάθμη 1: Στηρίξεις - συνοπτικά



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α



α/α	Διαστάσεις Στήριξης (Δοκού)	Πλάκα	Πλάκα	Ροπή Στήριξης M (Δοκού)	Τάσεις Beton σ	Απαραίτητος Οπλισμός Στήριξης (Άνω)	Πρόσθετος Οπλισμός Στήριξης (Άνω)
	[cm]	1	2	[kNm]	[MPa]	[cm2]	
Τ 1			Π1	0.00	0.00	3.85	
Τ 1			Π1	0.00	0.00	3.85	Φ8/40(34)
Τ 2			Π1	0.00	0.00	3.85	
Τ 2			Π1	0.00	0.00	3.85	
Τ 3			Π2	0.00	0.00	0.00	
Τ 4			Π2	0.00	0.00	0.00	
Τ 5			Π3	0.00	0.00	3.85	Φ8/40(4)
Τ 6			Π3	0.00	0.00	3.85	Φ8/40(119)
Τ 6			Π3	0.00	0.00	3.85	
Τ 6			Π3	0.00	0.00	3.85	
Τ 7			Π1	-20.50	2.25	3.85	
Τ 8			Π1	-51.33	3.53	3.85	
Τ 8			Π1	-63.77	3.92	3.85	
Δ 9	100x102	Π1	Π5	-129.58	5.50	15.00	
Δ 9	100x102	Π1	Π5	-129.70	5.51	15.00	
Δ 9	100x102	Π1	Π5	-129.95	5.51	15.00	
Δ 9	100x102	Π1	Π5	-129.86	5.51	15.00	
Δ 10	100x102	Π2	Π6	-87.09	4.55	15.00	Φ10/10(21)
Δ 10	100x102	Π6		0.00	0.00	3.85	
Δ 10	100x102	Π2	Π6	-241.13	7.36	15.00	Φ8/13(156)
Δ 11	100x102	Π3		0.00	0.00	3.85	
Δ 11	100x102	Π3	Π7	-255.39	7.55	15.00	
Δ 11	100x102	Π3	Π7	-255.39	7.55	15.00	
Δ 11	100x102	Π3	Π7	-180.56	6.43	15.00	
Δ 12	100x102	Π5		0.00	0.00	3.85	
Δ 12	100x102	Π5		0.00	0.00	3.85	
Δ 12	100x102	Π5		0.00	0.00	3.85	
Δ 12	100x102	Π5		0.00	0.00	3.85	
Δ 13	100x102	Π6	Π10	-229.96	7.20	15.00	
Δ 13	100x102	Π6	Π10	-63.83	3.92	15.00	
Δ 13	100x102	Π6	Π10	-111.66	5.13	15.00	
Δ 14	100x102	Π7	Π11	-21.30	2.29	15.00	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Δ 14	100x102	Π7	Π11	-21.30	2.29	15.00	
Δ 14	100x102	Π7	Π11	-210.56	6.91	15.00	
Δ 16	100x102	Π10	Π13	-200.15	6.75	15.00	
Δ 16	100x102	Π10	Π13	-137.10	5.65	15.00	
Δ 16	100x102	Π10	Π13	-130.98	5.53	15.00	
Δ 17	100x102	Π11	Π13	-198.68	6.73	15.00	
Δ 17	100x102	Π11	Π13	-198.68	6.73	15.00	
Δ 17	100x102	Π11	Π13	-152.51	5.94	15.00	
Δ 18	100x102	Π13	Π14	-165.80	6.18	15.00	
Δ 18	100x102	Π13	Π14	-173.89	6.32	15.00	
Δ 18	100x102	Π13	Π14	-166.49	6.19	15.00	
Δ 18	100x102	Π13	Π14	-170.83	6.27	15.00	
Δ 19	100x102	Π13	Π16	-101.50	4.90	15.00	Φ8/11(120)
Δ 19	100x102	Π13	Π16	-101.50	4.90	15.00	Φ8/11(133)
Δ 20	100x102	Π14	Π15	-107.99	5.05	15.00	
Δ 20	100x102	Π14	Π15	-77.53	4.31	15.00	
Δ 20	100x102	Π14	Π15	-107.82	5.04	15.00	
Δ 20	100x102	Π14	Π15	-91.00	4.65	15.00	
Δ 21	100x102	Π16	Π17	-30.34	2.73	3.75	Φ8/40(121)
Δ 21	100x102	Π16	Π17	-30.34	2.73	3.75	Φ8/40(134)
Τ 22			Π4	-57.35	3.72	1.40	
Τ 23			Π4	-159.41	6.07	3.93	
Τ 24			Π8	-12.41	1.76	3.85	Φ8/40(173)
Τ 24			Π8	-22.05	2.33	3.85	
Τ 25			Π8	-32.25	2.81	3.85	
Τ 26			Π4	0.00	0.00	3.85	Φ8/40(215)
Τ 26			Π4	0.00	0.00	3.85	Φ8/40(225)
Τ 27			Π4	0.00	0.00	3.85	
Τ 28		Π4	Π5	-54.95	3.64	15.00	
Τ 29		Π4	Π5	-52.15	3.55	15.00	
Τ 29		Π4	Π5	-52.16	3.55	15.00	
Τ 30		Π8	Π9	-63.38	3.91	15.00	
Τ 31		Π8	Π9	-63.35	3.91	15.00	
Τ 32		Π8	Π12	-156.41	6.02	15.00	
Τ 32		Π8	Π12	-159.93	6.08	15.00	
Τ 33			Π12	0.00	0.00	3.85	Φ8/40(83)
Δ 34	100x102	Π1	Π2	-117.58	5.26	15.00	
Δ 34	100x102	Π1	Π2	-117.58	5.26	15.00	
Δ 34	100x102	Π1	Π2	-117.58	5.26	15.00	
Δ 34	100x102	Π1	Π2	-107.86	5.04	15.00	
Δ 34	100x102	Π1	Π2	-109.38	5.08	15.00	
Δ 35	100x102	Π5	Π6	-167.44	6.21	15.00	
Δ 35	100x102	Π5	Π6	-66.00	3.98	15.00	
Δ 35	100x102	Π5	Π6	-70.41	4.11	15.00	
Δ 36	100x102	Π9	Π10	-84.93	4.50	15.00	
Δ 36	100x102	Π9	Π10	-56.29	3.69	15.00	
Δ 37	100x102	Π12	Π13	-146.11	5.83	15.00	
Δ 37	100x102	Π12	Π13	-126.69	5.45	15.00	
Δ 37	100x102	Π12	Π13	-117.47	5.25	15.00	
Δ 37	100x102	Π12	Π13	-180.49	6.43	15.00	
Δ 38	100x102		Π14	-8.88	1.49	3.85	
Δ 38	100x102	Π12	Π14	-70.80	4.12	15.00	
Δ 38	100x102	Π12	Π14	-95.91	4.77	15.00	
Δ 39	100x102	Π2	Π3	-132.23	5.56	15.00	
Δ 39	100x102	Π2	Π3	-132.23	5.56	15.00	
Δ 39	100x102	Π2	Π3	-132.23	5.56	15.00	
Δ 39	100x102	Π2	Π3	-133.40	5.58	15.00	
Δ 39	100x102	Π2	Π3	-133.40	5.58	15.00	
Δ 40	100x102		Π6	0.00	0.00	3.85	Φ8/40(11)
Δ 40	100x102	Π6	Π7	-148.65	5.87	15.00	
Δ 40	100x102	Π6	Π7	-56.24	3.69	15.00	
Δ 41	100x102	Π10	Π11	-32.16	2.81	15.00	
Δ 41	100x102	Π10	Π11	-32.20	2.81	15.00	

Δ 42	40x102	Π3		0.00	0.00	3.85	
Δ 42	40x102	Π3		0.00	0.00	3.85	
Δ 42	40x102	Π3		0.00	0.00	3.85	
Δ 43	40x102	Π3		0.00	0.00	3.85	
Δ 43	40x102	Π3		0.00	0.00	3.85	
Δ 44	40x102	Π7		0.00	0.00	3.85	
Δ 44	40x102	Π7		0.00	0.00	3.85	
Δ 45	40x102	Π11		0.00	0.00	3.85	
Δ 45	40x102	Π11		-83.12	4.45	3.85	
Δ 46	40x102	Π13		0.00	0.00	3.85	
Δ 46	40x102	Π13		0.00	0.00	3.85	
Δ 46	40x102	Π13		0.00	0.00	3.85	
Δ 46	40x102	Π13		0.00	0.00	3.85	
Τ 47		Π16		-22.03	2.33	3.85	
Τ 48		Π16		0.00	0.00	3.85	
Τ 48		Π16		0.00	0.00	3.85	
Τ 49		Π17		-2.98	0.87	3.85	
Τ 50		Π17		-38.95	3.08	3.85	
Τ 51		Π8		-17.72	2.09	0.43	
Δ 52	40x102	Π8		-47.11	3.38	1.15	
Δ 52	40x102		Π8	-31.50	2.78	3.85	Φ8/40(164)
Τ 53			Π12	0.00	0.00	3.85	
Τ 54			Π12	-11.67	1.70	3.85	Φ8/40(77)
Τ 56			Π12	-16.99	2.05	3.85	
Τ 57		Π15		0.00	0.00	3.85	
Τ 57			Π15	0.00	0.00	3.85	
Τ 58			Π15	0.00	0.00	3.85	
Τ 58		Π15		0.00	0.00	3.85	
Τ 59		Π15		0.00	0.00	3.85	
Τ 60		Π15		0.00	0.00	3.85	
Τ 61		Π17		0.00	0.00	0.00	
Τ 62		Π17		0.00	0.00	0.00	
Δ 63	100x102	Π4	Π8	-29.19	2.68	3.75	Φ8/40(37)
Δ 63	100x102	Π4	Π8	-28.09	2.63	3.75	Φ8/40(40)
Δ 64	100x102	Π14	Π16	-91.29	4.66	15.00	
Δ 64	100x102	Π14	Π16	-67.19	4.02	15.00	
Δ 64	100x102	Π14	Π16	-58.68	3.76	15.00	
Δ 65	100x102	Π15	Π17	-53.76	3.61	15.00	
Δ 65	100x102	Π15	Π17	-49.81	3.47	15.00	
Τ 66			Π4	-17.71	2.09	3.85	
Τ 67			Π4	0.00	0.00	3.85	
Τ 68		Π4	Π1	-125.96	5.43	15.00	
Τ 69		Π4	Π1	-125.95	5.43	15.00	

Στάθμη 1: Θέσεις ράβδων ανοιγμάτων

α/α	ράβδοι	X1	X2	X3	X4	πλάκα	ζώνη
1	Φ12/40	-0.20			6.25	Π3	1YY
2	Φ14/20	-0.15			6.20	Π3	1YY
3	Φ14/20	-0.25	2.15	3.90	6.30	Π3	1YY
5	Φ12/40	-0.20			2.05	Π6	2YY
6	Φ14/10	-0.15			1.60	Π6	2YY
7	Φ14/10	-0.15			2.95	Π10	2YY
8	Φ14/10	-0.15			4.65	Π13	2YY
9	Φ14/10	-0.15			4.40	Π14	2YY
10	Φ14/10	-0.15			3.60	Π15	2YY
12	Φ12/40	-0.15			6.00	Π2	3YY
13	Φ14/10	-0.15			3.35	Π6	3YY
14	Φ12/40	-0.65			3.45	Π10	3YY
15	Φ14/10	-0.15			2.95	Π10	3YY
16	Φ14/10	-0.15			4.65	Π13	3YY
17	Φ14/10	-0.15			4.40	Π14	3YY

19	Φ12/40	-0.65			1.20	Π15	3YY
20	Φ14/10	-0.15			1.10	Π15	3YY
22	Φ12/40	-0.25			6.05	Π1	4YY
23	Φ14/10	-0.15			5.55	Π1	4YY
24	Φ14/10	-0.15			3.35	Π5	4YY
25	Φ12/40	-0.25			6.00	Π1	5YY
26	Φ14/10	-0.15			5.55	Π1	5YY
27	Φ14/10	-0.15			3.35	Π5	5YY
28	Φ12/40	-0.25			5.90	Π1	6YY
29	Φ14/10	-0.15			5.55	Π1	6YY
30	Φ12/40	-0.55			3.45	Π5	6YY
31	Φ14/10	-0.15			3.35	Π5	6YY
32	Φ14/10	-0.15			5.55	Π1	7YY
33	Φ14/10	-0.15			3.35	Π5	7YY
35	Φ12/40	-0.15			6.30	Π4	8YY
36	Φ12/40	-0.60			6.75	Π8	8YY
38	Φ12/40	-0.15			6.30	Π4	9YY
39	Φ12/40	-0.60			5.25	Π8	9YY
42	Φ12/40	-0.25			2.90	Π4	10XX
43	Φ14/10	-0.15			2.45	Π4	10XX
44	Φ14/20	-0.15			4.95	Π5	10XX
45	Φ14/20	-1.15	1.65	3.15	7.10	Π5	10XX
46	Φ12/35	-0.65			2.05	Π6	10XX
47	Φ14/10	-0.15			2.00	Π6	10XX
48	Φ14/10	-0.15			3.55	Π15	11XX
50	Φ12/40	-0.65			1.05	Π17	11XX
51	Φ14/10	-0.15			1.00	Π17	11XX
52	Φ12/40	-0.25			5.65	Π15	12XX
53	Φ14/10	-0.15			5.25	Π15	12XX
55	Φ12/40	-0.55			1.05	Π17	12XX
56	Φ14/10	-0.15			1.00	Π17	12XX
57	Φ12/40	-0.25			6.10	Π14	13XX
58	Φ14/10	-0.15			5.70	Π14	13XX
60	Φ12/40	-0.55			1.05	Π16	13XX
61	Φ14/10	-0.15			1.00	Π16	13XX
63	Φ12/40	-0.25			1.75	Π12	14XX
64	Φ14/10	-0.15			1.35	Π12	14XX
65	Φ12/40	-0.55			6.10	Π14	14XX
66	Φ14/10	-0.15			5.70	Π14	14XX
68	Φ12/40	-0.55			1.05	Π16	14XX
69	Φ14/10	-0.15			1.00	Π16	14XX
71	Φ14/10	-0.15			2.85	Π12	15XX
72	Φ12/40	-0.65			6.10	Π14	15XX
73	Φ14/10	-0.15			5.70	Π14	15XX
75	Φ12/40	-0.55			1.05	Π16	15XX
76	Φ14/10	-0.15			1.00	Π16	15XX
78	Φ12/40	-0.20			5.30	Π12	16XX
79	Φ14/10	-0.15			4.95	Π12	16XX
80	Φ12/40	-0.55			7.60	Π13	16XX
81	Φ14/20	-0.15			7.50	Π13	16XX
82	Φ14/20	-1.75	2.45	4.95	7.65	Π13	16XX
84	Φ12/40	-0.25			4.95	Π12	17XX
85	Φ14/10	-0.15			4.55	Π12	17XX
86	Φ12/40	-0.55			7.60	Π13	17XX
87	Φ14/20	-0.15			7.50	Π13	17XX
88	Φ14/20	-1.75	2.45	4.95	7.65	Π13	17XX
89	Φ12/40	-0.25			5.30	Π1	18XX
90	Φ14/10	-0.15			4.90	Π1	18XX
92	Φ12/40	-0.55			2.35	Π2	18XX
93	Φ14/10	-0.15			1.85	Π2	18XX
94	Φ14/10	-0.15			4.80	Π3	18XX
95	Φ12/40	-0.25			5.30	Π1	19XX
96	Φ14/10	-0.15			4.90	Π1	19XX

98	Φ12/40	-0.55			2.25	Π2	19XX
99	Φ14/10	-0.15			1.85	Π2	19XX
100	Φ12/40	-0.55			4.90	Π3	19XX
101	Φ14/10	-0.15			4.80	Π3	19XX
102	Φ12/40	-0.25			5.30	Π1	20XX
103	Φ14/10	-0.15			4.90	Π1	20XX
105	Φ12/40	-0.55			2.35	Π2	20XX
106	Φ14/10	-0.15			1.85	Π2	20XX
107	Φ14/10	-0.15			4.80	Π3	20XX
108	Φ12/40	-0.20			6.55	Π3	21YY
109	Φ14/20	-0.15			6.20	Π3	21YY
110	Φ14/20	-0.25	2.15	3.90	8.55	Π3	21YY
111	Φ12/40	-0.55			3.85	Π7	21YY
112	Φ14/10	-0.15			3.45	Π7	21YY
113	Φ12/35	-0.55			2.60	Π11	21YY
114	Φ14/10	-0.15			2.20	Π11	21YY
115	Φ12/40	-0.55			5.15	Π13	21YY
116	Φ14/10	-0.15			4.65	Π13	21YY
117	Φ12/40	-0.65			4.85	Π16	21YY
118	Φ12/40	-0.60			3.55	Π17	21YY
122	Φ12/40	-0.25			6.55	Π3	22YY
123	Φ14/20	-0.15			6.20	Π3	22YY
124	Φ14/20	-0.30	2.15	3.90	7.90	Π3	22YY
125	Φ12/40	-0.55			3.85	Π7	22YY
126	Φ14/10	-0.15			3.45	Π7	22YY
127	Φ12/31	-0.55			2.60	Π11	22YY
128	Φ14/10	-0.15			2.20	Π11	22YY
129	Φ12/40	-0.55			5.15	Π13	22YY
130	Φ14/10	-0.15			4.65	Π13	22YY
131	Φ12/40	-0.65			4.85	Π16	22YY
132	Φ12/40	-0.60			3.55	Π17	22YY
135	Φ12/40	-0.25			6.65	Π3	23YY
136	Φ14/20	-0.15			6.20	Π3	23YY
137	Φ14/20	-0.30	2.15	3.90	9.50	Π3	23YY
138	Φ14/10	-0.15			3.45	Π7	23YY
139	Φ12/40	-0.65			2.70	Π11	23YY
140	Φ14/10	-0.15			2.20	Π11	23YY
141	Φ14/10	-0.15			4.65	Π13	23YY
142	Φ12/40	-0.65			4.90	Π14	23YY
143	Φ14/10	-0.15			4.40	Π14	23YY
144	Φ14/10	-0.15			3.60	Π15	23YY
145	Φ12/40	-0.15			6.05	Π2	24YY
146	Φ12/32	-0.65			3.75	Π6	24YY
147	Φ14/10	-0.15			3.35	Π6	24YY
148	Φ12/40	-0.55			3.35	Π10	24YY
149	Φ14/10	-0.15			2.95	Π10	24YY
150	Φ12/40	-0.55			5.05	Π13	24YY
151	Φ14/10	-0.15			4.65	Π13	24YY
152	Φ12/40	-0.55			4.80	Π14	24YY
153	Φ14/10	-0.15			4.40	Π14	24YY
154	Φ12/40	-0.55			2.40	Π15	24YY
155	Φ14/10	-0.15			2.35	Π15	24YY
158	Φ12/40	-0.20			2.45	Π8	25XX
159	Φ14/10	-0.15			2.00	Π8	25XX
160	Φ14/10	-0.15			4.95	Π12	25XX
161	Φ12/40	-0.65			7.60	Π13	25XX
162	Φ14/20	-0.15			7.50	Π13	25XX
163	Φ14/20	-4.50	2.45	4.95	7.65	Π13	25XX
166	Φ12/40	-0.20			2.85	Π8	26XX
167	Φ14/10	-0.15			2.45	Π8	26XX
168	Φ12/40	-0.55			5.30	Π12	26XX
169	Φ14/10	-0.15			4.95	Π12	26XX
170	Φ12/40	-0.55			7.60	Π13	26XX

171	Φ14/20	-0.15			7.50	Π13	26XX
172	Φ14/20	-1.75	2.45	4.95	7.65	Π13	26XX
175	Φ12/40	-0.25			2.85	Π8	27XX
176	Φ14/10	-0.15			2.45	Π8	27XX
177	Φ12/40	-0.55			5.30	Π9	27XX
178	Φ14/10	-0.15			4.95	Π9	27XX
179	Φ12/40	-0.55			4.10	Π10	27XX
180	Φ14/10	-0.15			3.70	Π10	27XX
181	Φ12/40	-0.55			3.05	Π11	27XX
182	Φ14/10	-0.15			3.00	Π11	27XX
184	Φ14/10	-0.15			2.45	Π8	28XX
185	Φ14/10	-0.15			4.95	Π9	28XX
186	Φ12/40	-0.65			4.10	Π10	28XX
187	Φ14/10	-0.15			3.75	Π10	28XX
188	Φ12/40	-0.55			3.05	Π11	28XX
189	Φ14/10	-0.15			2.95	Π11	28XX
191	Φ12/40	-0.25			2.90	Π4	29XX
192	Φ14/10	-0.15			2.45	Π4	29XX
193	Φ14/10	-0.15			4.95	Π5	29XX
194	Φ14/10	-0.15			3.95	Π6	29XX
195	Φ12/40	-0.65			2.80	Π7	29XX
196	Φ14/10	-0.15			2.75	Π7	29XX
198	Φ12/40	-0.25			2.80	Π4	30XX
199	Φ14/10	-0.15			2.45	Π4	30XX
200	Φ12/40	-0.55			5.30	Π5	30XX
201	Φ14/10	-0.15			4.95	Π5	30XX
202	Φ12/40	-0.55			4.35	Π6	30XX
203	Φ14/10	-0.15			3.95	Π6	30XX
204	Φ12/40	-0.55			2.80	Π7	30XX
205	Φ14/10	-0.15			2.75	Π7	30XX
207	Φ12/40	-0.20			2.90	Π4	31XX
208	Φ14/10	-0.15			2.45	Π4	31XX
209	Φ14/10	-0.15			4.90	Π1	31XX
211	Φ12/40	-0.65			2.25	Π2	31XX
212	Φ14/10	-0.15			1.85	Π2	31XX
213	Φ12/40	-0.55			4.90	Π3	31XX
214	Φ14/10	-0.15			4.80	Π3	31XX
217	Φ12/40	-0.20			2.85	Π4	32XX
218	Φ14/10	-0.15			2.45	Π4	32XX
219	Φ12/40	-0.55			5.30	Π1	32XX
220	Φ14/10	-0.15			4.90	Π1	32XX
222	Φ12/40	-0.55			2.35	Π2	32XX
223	Φ14/10	-0.15			1.85	Π2	32XX
224	Φ14/10	-0.15			4.80	Π3	32XX

Στάθμη 1: Θέσεις ράβδων στηρίξεων

α/α	**ράβδοι**	**L1**	**L2**	**δοκός**	**πλάκα 1**	**πλάκα 2**
4	Φ8/40	0.00	5.60	Δ5		Π3
11	Φ8/40	0.00	0.45	Δ40		Π6
21	Φ10/10	0.70	1.55	Δ10	Π2	Π6
34	Φ8/40	0.00	3.35	Δ1		Π1
37	Φ8/40	0.70	3.75	Δ63	Π4	Π8
40	Φ8/40	0.70	0.70	Δ63	Π4	Π8
77	Φ8/40	0.00	1.20	Δ54		Π12
83	Φ8/40	0.00	4.20	Δ33		Π12
119	Φ8/40	0.00	5.60	Δ6		Π3
120	Φ8/11	0.45	0.45	Δ19	Π13	Π16
121	Φ8/40	0.45	0.45	Δ21	Π16	Π17
133	Φ8/11	0.45	0.45	Δ19	Π13	Π16
134	Φ8/40	0.45	0.45	Δ21	Π16	Π17
156	Φ8/13	0.70	2.15	Δ10	Π2	Π6

164	Φ8/40	0.00	1.80	Δ52		Π8
173	Φ8/40	0.00	2.25	Δ24		Π8
215	Φ8/40	0.00	2.30	Δ26		Π4
225	Φ8/40	0.00	2.30	Δ26		Π4

Στάθμη 1: Έλεγχος σε λυγηρότητα (ανάγκη ελέγχου παραμόρφωσης)

Πλάκα	Μήκος	Συντ. a	Χωρίς διαχωριστικά	Μήκος	Συντ. a	Με διαχωριστικά
	[m]		Απαραίτητο Πάχος Πλάκας για Απαλλαγή [cm]	[m]		Απαραίτητο Πάχος Πλάκας για Απαλλαγή [cm]
1	5.4	0.8	20 < 100	5.4	0.8	18 < 100
2	2.7	0.6	10 < 100	2.7	0.6	7 < 100
3	5.4	0.8	19 < 100	5.4	0.8	17 < 100
4	2.7	0.8	12 < 100	2.7	0.8	8 < 100
5	4.2	0.8	16 < 100	4.2	0.8	12 < 100
6	4.2	0.6	13 < 100	2.4	0.8	7 < 100
7	3.3	0.8	14 < 100	3.3	0.8	10 < 100
8	2.7	0.8	12 < 100	2.2	0.8	7 < 100
10	3.8	0.6	13 < 100	3.8	0.6	8 < 100
11	3.0	0.6	11 < 100	3.0	0.6	7 < 100
12	5.5	0.8	20 < 100	5.5	0.8	18 < 100
13	5.5	0.6	16 < 100	5.5	0.6	12 < 100
14	5.2	0.6	15 < 100	5.2	0.6	12 < 100
15	4.1	0.8	16 < 100	4.1	0.8	12 < 100
16	1.5	0.8	9 < 100	1.5	0.8	6 < 100
17	1.5	0.8	9 < 100	1.5	0.8	6 < 100

Στάθμη 1: Έλεγχος σε παραμόρφωση: P = 1.00 x G + 1.00 x Q

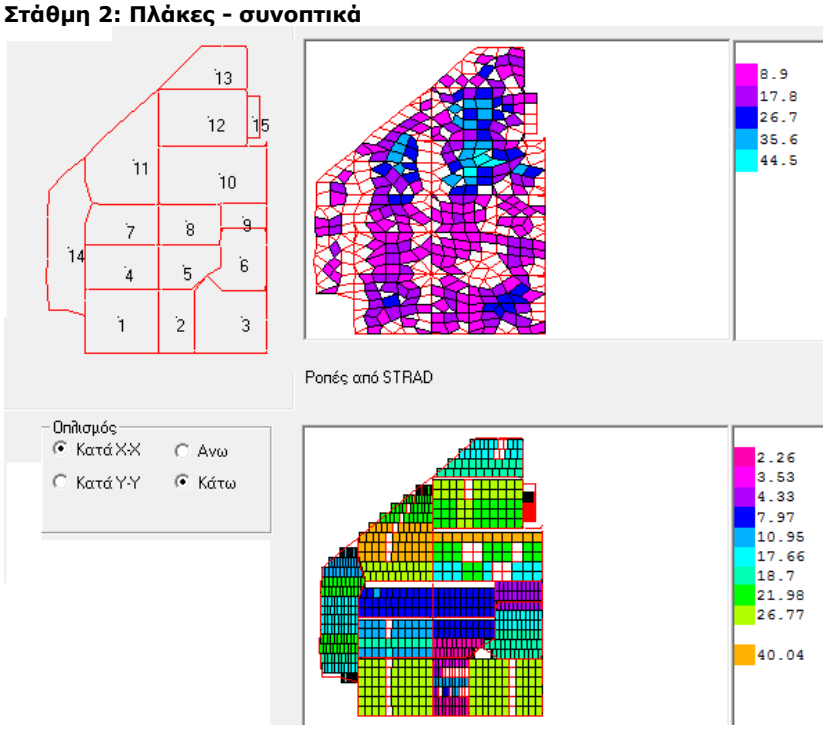
Πλάκα	L	P	a	Ζώνη Επίλυσης	L/250	L/500	Ελάχιστο Βέλος Κάμψης ae	Στιγμιαίο Βέλος Κάμψης a0	Μακροχρόνιο Βέλος Κάμψης at	Mr	Md	Συντ ελεστής Ερπυσμού Φ
	[m]	[kN/m]					mm	mm	mm	KNm	KNm	
1	5.4	47.5	0.8	X-X	21.8	10.9	0.1	0.1	0.0	300.0	88.0	3.7
1	5.5	47.5	0.8	X-X	21.8	10.9	0.1	0.1	0.0	300.0	88.0	3.7
1	5.4	47.5	0.8	X-X	21.8	10.9	0.1	0.1	0.0	300.0	88.0	3.7
1	5.5	59.0	0.6	X-X	21.8	10.9	0.1	0.1	0.0	300.0	66.9	3.7
1	5.5	59.0	0.6	X-X	21.8	10.9	0.1	0.1	0.0	300.0	66.9	3.7
2	2.7	78.0	0.6	X-X	10.8	5.4	0.0	0.0	0.0	300.0	23.7	3.7
2	2.7	78.0	0.6	X-X	10.8	5.4	0.0	0.0	0.0	300.0	23.7	3.7
2	2.7	78.0	0.6	X-X	10.8	5.4	0.0	0.0	0.0	300.0	23.7	3.7
2	2.7	78.0	0.6	X-X	10.8	5.4	0.0	0.0	0.0	300.0	23.7	3.7
2	2.7	78.0	0.6	X-X	10.8	5.4	0.0	0.0	0.0	300.0	23.7	3.7
3	5.4	55.7	0.8	X-X	21.4	10.7	0.1	0.1	0.0	300.0	100.3	3.7
3	5.4	55.7	0.8	X-X	21.4	10.7	0.1	0.1	0.0	300.0	100.3	3.7
3	5.3	55.7	0.8	X-X	21.4	10.7	0.1	0.1	0.0	300.0	100.3	3.7
3	5.4	55.7	0.8	X-X	21.4	10.7	0.1	0.1	0.0	300.0	100.3	3.7
3	5.4	55.7	0.8	X-X	21.4	10.7	0.1	0.1	0.0	300.0	100.3	3.7
4	2.7	78.0	0.8	X-X	10.7	5.3	0.0	0.0	0.0	300.0	39.3	3.7
4	2.7	78.0	0.8	X-X	10.7	5.3	0.0	0.0	0.0	300.0	39.3	3.7
4	2.7	78.0	0.8	X-X	10.7	5.3	0.0	0.0	0.0	300.0	39.3	3.7
4	2.7	78.0	0.8	X-X	10.8	5.4	0.0	0.0	0.0	300.0	40.0	3.7
4	2.7	78.0	0.8	X-X	10.8	5.4	0.0	0.0	0.0	300.0	40.0	3.7
5	4.2	58.3	0.8	Y-Y	16.7	8.3	0.0	0.0	0.0	300.0	67.2	3.7
5	4.2	58.2	0.8	Y-Y	16.7	8.4	0.0	0.0	0.0	300.0	67.3	3.7
5	4.2	57.9	0.8	Y-Y	16.8	8.4	0.0	0.0	0.0	300.0	67.5	3.7
5	4.2	58.0	0.8	Y-Y	16.8	8.4	0.0	0.0	0.0	300.0	67.4	3.7
6	2.4	73.2	0.8	Y-Y	9.7	4.8	0.0	0.0	0.0	300.0	29.2	3.7
6	4.2	49.1	0.6	Y-Y	16.8	8.4	0.0	0.0	0.0	300.0	33.7	3.7
6	2.8	64.9	0.8	X-X	11.3	5.6	0.0	0.0	0.0	300.0	34.3	3.7

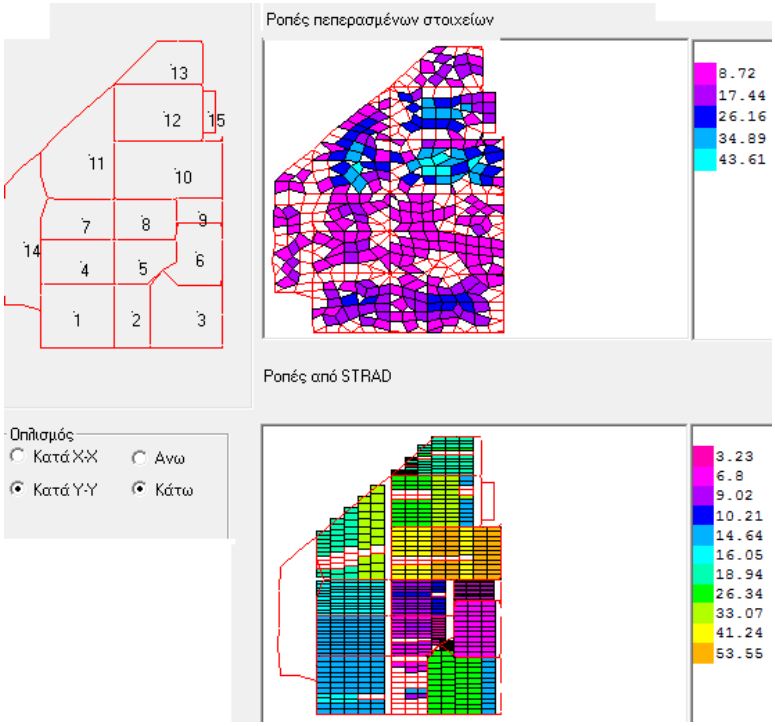
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

6	4.2	49.1	0.6	Y-Y	16.8	8.4	0.0	0.0	0.0	300.0	33.7	3.7
7	3.3	46.6	0.8	X-X	13.1	6.6	0.0	0.0	0.0	300.0	32.3	3.7
7	3.3	46.6	0.8	X-X	13.1	6.6	0.0	0.0	0.0	300.0	32.3	3.7
8	2.2	78.0	0.8	X-X	8.9	4.4	0.0	0.0	0.0	300.0	27.0	3.7
8	2.7	78.0	0.8	X-X	10.8	5.4	0.0	0.0	0.0	300.0	40.0	3.7
8	2.7	78.0	0.8	X-X	10.8	5.4	0.0	0.0	0.0	300.0	40.0	3.7
8	2.7	78.0	0.8	X-X	10.8	5.4	0.0	0.0	0.0	300.0	40.0	3.7
10	3.8	52.4	0.6	Y-Y	15.2	7.6	0.0	0.0	0.0	300.0	29.5	3.7
10	3.8	52.4	0.6	Y-Y	15.2	7.6	0.0	0.0	0.0	300.0	29.5	3.7
10	3.8	52.4	0.6	Y-Y	15.2	7.6	0.0	0.0	0.0	300.0	29.5	3.7
11	3.0	60.9	0.6	Y-Y	12.2	6.1	0.0	0.0	0.0	300.0	21.7	3.7
11	3.0	60.9	0.6	Y-Y	12.2	6.1	0.0	0.0	0.0	300.0	21.7	3.7
11	3.0	60.9	0.6	Y-Y	12.2	6.1	0.0	0.0	0.0	300.0	21.7	3.7
12	1.9	78.0	0.8	X-X	7.7	3.8	0.0	0.0	0.0	300.0	20.1	3.7
12	3.4	78.0	0.8	X-X	13.6	6.8	0.0	0.0	0.0	300.0	63.9	3.7
12	5.5	74.3	0.8	X-X	21.9	10.9	0.1	0.1	0.0	300.0	146.6	3.7
12	5.1	73.2	0.8	X-X	20.4	10.2	0.1	0.1	0.0	300.0	121.8	3.7
12	5.5	74.3	0.6	X-X	21.9	10.9	0.1	0.1	0.0	300.0	86.7	3.7
12	5.5	74.3	0.6	X-X	21.9	10.9	0.1	0.1	0.0	300.0	86.7	3.7
13	5.5	70.3	0.6	Y-Y	22.0	11.0	0.1	0.1	0.0	300.0	83.4	3.7
13	5.5	70.3	0.6	Y-Y	22.0	11.0	0.1	0.1	0.0	300.0	83.4	3.7
13	5.5	70.3	0.6	Y-Y	22.0	11.0	0.1	0.1	0.0	300.0	83.4	3.7
13	5.5	70.3	0.6	Y-Y	22.0	11.0	0.1	0.1	0.0	300.0	83.4	3.7
13	5.5	70.3	0.6	Y-Y	22.0	11.0	0.1	0.1	0.0	300.0	83.4	3.7
13	5.5	70.3	0.6	Y-Y	22.0	11.0	0.1	0.1	0.0	300.0	83.4	3.7
14	5.2	55.2	0.6	Y-Y	21.0	10.5	0.0	0.0	0.0	300.0	59.4	3.7
14	5.2	55.2	0.6	Y-Y	21.0	10.5	0.0	0.0	0.0	300.0	59.4	3.7
14	5.2	55.2	0.6	Y-Y	21.0	10.5	0.0	0.0	0.0	300.0	59.4	3.7
14	5.2	55.2	0.6	Y-Y	21.0	10.5	0.0	0.0	0.0	300.0	59.4	3.7
15	4.1	53.4	0.8	Y-Y	16.5	8.3	0.0	0.0	0.0	300.0	57.0	3.7
15	1.6	78.0	0.8	Y-Y	6.5	3.3	0.0	0.0	0.0	300.0	14.7	3.7
15	4.1	39.4	0.8	X-X	16.4	8.2	0.0	0.0	0.0	300.0	41.2	3.7
15	4.1	53.4	0.8	Y-Y	16.5	8.3	0.0	0.0	0.0	300.0	57.0	3.7
15	2.9	72.8	0.8	Y-Y	11.5	5.7	0.0	0.0	0.0	300.0	39.6	3.7
16	1.5	78.0	0.8	X-X	6.1	3.1	0.0	0.0	0.0	300.0	12.8	3.7
16	1.5	78.0	0.8	X-X	6.1	3.1	0.0	0.0	0.0	300.0	12.8	3.7
16	1.5	78.0	0.8	X-X	6.1	3.0	0.0	0.0	0.0	300.0	12.8	3.7
17	1.5	78.0	0.8	X-X	6.1	3.0	0.0	0.0	0.0	300.0	12.8	3.7
17	1.5	78.0	0.8	X-X	6.1	3.1	0.0	0.0	0.0	300.0	12.8	3.7

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Στάθμη 2: Πλάκες - συνοπτικά





α/α	Πάχος Πλάκας d	Ζώνη Επίλυσης	Στήριξη	Στήριξη	Ροπές M	Τάσεις Beton σ	Οπλισμός As	Ράβδοι
	[cm]		1	2	[kNm]	[MPa]	[cm2]	Διάμετροι και αποστάσεις
Π 1	20	12XX	Τ 1035	Δ 14	25.24	13.05	4.13	Φ10/35(41)
								Φ10/35(42)
					0.00	0.00	0.00	
Π 1	20	27YY	Τ 1002	Δ 1	12.88	10.66	3.00	Φ10/40(100)
								Φ10/40(101)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

					0.00	0.00	0.00	
Π 1	20	31YY	Τ 1001	Δ 1	12.90	10.55	3.00	Φ10/40(110)
								Φ10/40(111)
					0.00	0.00	0.00	
Π 1	20	39XX	Τ 1037	Δ 14	25.19	13.04	4.09	Φ10/35(138)
								Φ10/35(139)
					-8.41	0.00	0.00	
Π 1	20	40XX	Τ 1038	Δ 14	25.24	13.05	4.10	Φ10/35(149)
								Φ10/35(150)
					0.00	0.00	0.00	
Π 1	20	46XX	Τ 1036	Δ 14	25.17	13.04	4.08	Φ10/35(178)
								Φ10/35(179)
					0.00	0.00	0.00	
Π 1	20	48XX	Τ 1035	Δ 14	25.24	13.05	4.10	Φ10/35(192)
								Φ10/35(193)
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	2YY	Τ 1004	Δ 2	13.64	10.38	0.00	
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	5YY	Τ 1003	Δ 2	8.14	8.19	0.00	
					-8.69	0.00	0.00	
Π 2	20	12XX	Δ 14	Δ 19	10.57	9.21	3.00	Φ10/40(45)
								Φ10/40(46)
					-16.22	11.00	2.50	
								Φ10/30(44)
Π 2	20	39XX	Δ 14	Δ 19	2.84	5.02	3.00	Φ10/40(142)
								Φ10/40(143)
					-16.17	10.98	2.49	
								Φ10/30(141)
Π 2	20	40XX	Δ 14	Δ 19	0.00	9.21	3.00	Φ10/40(153)
								Φ10/40(154)
					-16.22	11.00	2.50	
								Φ10/30(152)
Π 2	20	46XX	Δ 14	Δ 19	3.33	5.41	3.00	Φ10/40(182)
								Φ10/40(183)
					-16.15	10.98	2.49	
								Φ10/30(181)
Π 2	20	48XX	Δ 14	Δ 19	0.46	6.29	3.00	Φ10/40(196)
								Φ10/40(197)
					-16.22	11.00	2.50	
								Φ10/30(195)
Π 3	20	1YY	Τ 1005	Δ 4	19.51	11.81	3.04	Φ10/40(1)
								Φ10/40(2)
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	20	12XX	Δ 19	Δ 25	25.53	13.10	4.14	Φ10/35(47)
								Φ10/35(48)
					-0.23	0.00	0.00	
Π 3	20	23YY	Τ 1006	Δ 4	13.17	10.08	3.00	Φ10/40(91)
								Φ10/40(92)
					-4.46	0.00	0.00	
Π 3	20	39XX	Δ 19	Δ 24	25.52	13.09	4.14	Φ10/35(145)
								Φ10/35(146)
					-8.15	1.47	0.03	
								Φ10/40(144)
Π 3	20	40XX	Δ 19	Δ 24	25.53	13.10	4.14	Φ10/35(155)
								Φ10/35(156)
					-0.13	0.00	0.00	
Π 3	20	41YY	Τ 1006	Δ 4	18.15	11.49	3.14	Φ10/40(160)
								Φ10/40(161)
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	20	46XX	Δ 19	Δ 25	25.51	13.09	4.14	Φ10/35(184)
								Φ10/35(185)
					-7.30	0.00	0.00	
Π 3	20	48XX	Δ 19	Δ 25	25.53	13.10	4.14	Φ10/35(199)

								Φ10/35(200)
					-7.30	1.20	0.02	
								Φ10/40(198)
Π 4	20	18XX	Τ 1029	Δ 15	14.89	10.63	3.00	Φ10/40(65)
								Φ10/40(66)
					0.00	0.00	0.00	
Π 4	20	20XX	Τ 1029	Δ 15	8.76	8.74	3.00	Φ10/40(70)
								Φ10/40(71)
					0.00	0.00	0.00	
Π 4	20	28YY	Δ 1	Δ 5	10.68	9.26	3.00	Φ10/40(102)
								Φ10/40(103)
					0.00	0.00	0.00	
Π 4	20	32YY	Δ 1	Δ 5	10.68	9.26	3.00	Φ10/40(113)
								Φ10/40(114)
					0.00	0.00	0.00	
Π 4	20	59XX	Τ 1030	Δ 15	8.64	8.70	3.00	Φ10/40(243)
								Φ10/40(244)
					0.00	0.00	0.00	
Π 5	20	3YY	Δ 2	Δ 6	6.14	7.50	3.00	Φ10/40(4)
								Φ10/40(5)
					0.00	0.00	0.00	
Π 5	20	6YY	Δ 2	Δ 6	5.83	7.50	3.00	Φ10/40(17)
								Φ10/40(18)
					-3.12	5.25	0.47	
								Φ10/40(16)
Π 5	20	20XX	Δ 15	Δ 2	1.26	4.91	3.00	Φ10/40(73)
								Φ10/40(74)
					-7.79	4.98	0.42	
								Φ10/40(72)
Π 5	20	21YY	Δ 20	Δ 6	2.59	4.80	3.00	Φ10/40(76)
								Φ10/40(77)
					-2.48	4.70	0.37	
								Φ10/40(75)
Π 5	20	59XX	Δ 15	Δ 20	7.49	7.89	3.00	Φ10/40(245)
								Φ10/40(246)
					0.00	0.00	0.00	
Π 6	20	11XX	Δ 20	Δ 26	15.82	10.89	3.00	Φ10/40(38)
								Φ10/40(39)
					-0.14	0.00	0.00	
Π 6	20	24YY	Δ 4	Δ 7	5.43	6.81	3.00	Φ10/40(93)
								Φ10/40(94)
					0.00	0.00	0.00	
Π 6	20	42YY	Δ 4	Δ 7	5.43	7.04	3.00	Φ10/40(162)
								Φ10/40(163)
					-0.16	0.00	0.00	
Π 6	20	60XX	Δ 20	Δ 26	15.60	10.83	3.00	Φ10/40(248)
								Φ10/40(249)
					0.00	0.00	0.00	
Π 7	20	9XX	Τ 1031	Δ 16	6.54	7.62	3.00	Φ10/40(33)
								Φ10/40(34)
					0.00	0.00	0.00	
Π 7	20	29YY	Δ 5	Δ 1046	13.43	10.16	3.00	Φ10/40(106)
								Φ10/40(107)
					-3.04	4.21	0.30	
								Φ10/40(105)
Π 7	20	33YY	Δ 5	Δ 1046	13.43	10.16	3.00	Φ10/40(116)
								Φ10/40(117)
					-1.55	0.00	0.00	
Π 7	20	51XX	Τ 1032	Δ 16	16.13	10.97	3.00	Φ10/40(218)
								Φ10/40(219)
					0.00	0.00	0.00	
Π 7	20	55XX	Τ 1032	Δ 16	8.07	8.74	3.00	Φ10/40(230)
								Φ10/40(231)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

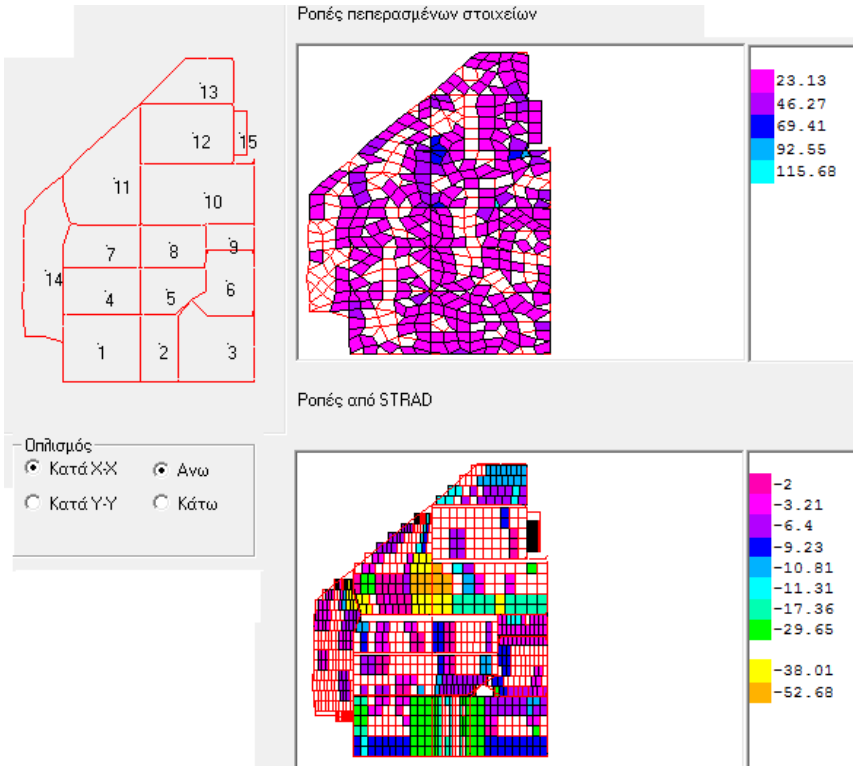
					0.00	0.00	0.00	
Π 8	20	3YY	Δ 6	Δ 1045	7.81	8.36	3.00	Φ10/40(7)
								Φ10/40(8)
					-0.13	1.11	0.02	
								Φ10/40(6)
Π 8	20	6YY	Δ 6	Δ 1045	7.81	8.36	3.00	Φ10/40(20)
								Φ10/40(21)
					-4.61	6.31	0.70	
								Φ10/40(19)
Π 8	20	10XX	Δ 16	Δ 21	8.18	8.21	3.00	Φ10/40(35)
								Φ10/40(36)
					0.00	0.00	0.00	
Π 8	20	21YY	Δ 6	Δ 1045	8.84	8.74	3.00	Φ10/40(78)
								Φ10/40(79)
					-0.29	0.00	0.00	
Π 8	20	52XX	Δ 16	Δ 21	9.35	10.25	3.00	Φ10/40(221)
								Φ10/40(222)
					0.00	0.00	0.00	
Π 8	20	56XX	Δ 16	Δ 21	8.05	8.15	3.00	Φ10/40(233)
								Φ10/40(234)
					0.00	0.00	0.00	
Π 9	18	25YY	Δ 7	Δ 10	5.76	7.94	2.70	Φ10/40(96)
								Φ10/40(97)
					-5.58	0.00	0.00	
Π 9	18	43YY	Δ 7	Δ 10	5.76	7.94	2.70	Φ10/40(165)
								Φ10/40(166)
					-2.21	0.00	0.00	
Π 9	18	53XX	Δ 21	Δ 27	3.67	6.45	2.70	Φ10/40(225)
								Φ10/40(226)
					-3.79	5.73	0.49	
								Φ10/40(224)
Π 9	18	57XX	Δ 21	Δ 27	3.67	6.45	2.70	Φ10/40(237)
								Φ10/40(238)
					-3.79	4.60	0.31	
								Φ10/40(236)
Π 10	22	4YY	Δ 1045	Δ 11	33.89	13.44	5.19	Φ10/30(10)
								Φ10/30(11)
					0.00	0.00	0.00	
Π 10	22	7YY	Δ 1045	Δ 11	33.89	13.44	5.15	Φ10/30(23)
								Φ10/30(24)
					0.00	0.00	0.00	
Π 10	22	22YY	Δ 1045	Δ 11	38.09	13.74	8.64	Φ12/25(80)
								Φ12/25(81)
					0.00	0.00	0.00	
Π 10	22	26YY	Δ 10	Δ 12	46.85	14.08	6.59	Φ10/20(98)
								Φ10/20(99)
					0.00	0.00	0.00	
Π 10	22	37XX	Δ 17	Δ 28	23.46	13.04	4.61	Φ10/30(129)
								Φ10/30(130)
					0.00	0.00	0.00	
Π 10	22	38XX	Δ 17	Δ 28	30.46	12.67	4.20	Φ10/35(135)
								Φ10/35(136)
					0.00	0.00	0.00	
Π 10	22	44YY	Δ 10	Δ 11	37.58	13.71	7.27	Φ10/20(167)
								Φ10/20(168)
					-2.90	0.00	0.00	
Π 10	22	49XX	Δ 17	Δ 28	11.05	11.61	3.30	Φ10/40(208)
								Φ10/40(209)
					-15.80	0.00	0.00	
Π 11	20	15XX	Τ 1020	Δ 18	19.77	12.08	3.22	Φ10/40(56)
								Φ10/40(57)
					0.00	0.00	0.00	
Π 11	20	30YY	Δ 1046	Τ 1018	26.37	13.86	5.23	Φ10/30(108)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

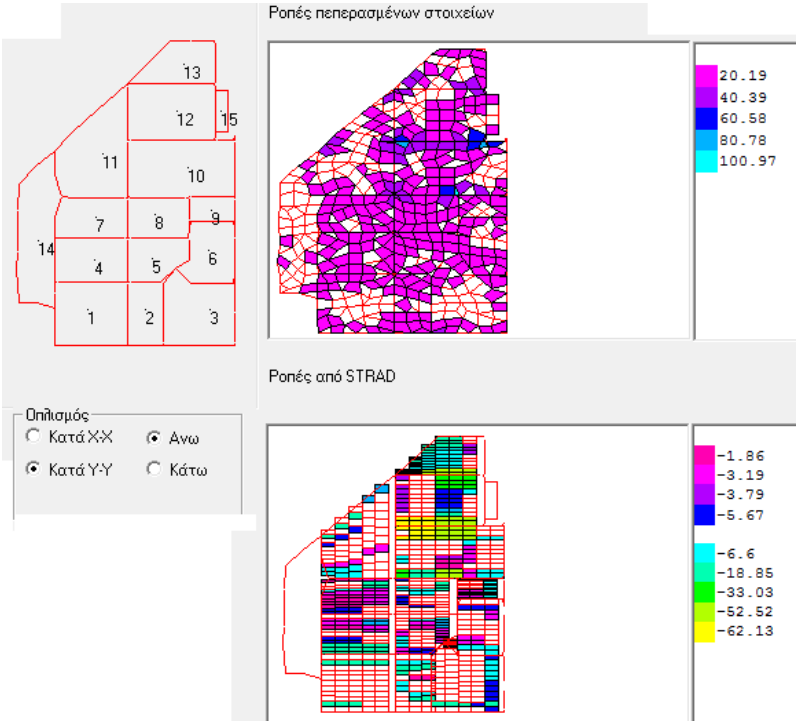
								Φ10/30(109)
					0.00	0.00	0.00	
Π 11	20	34YY	Δ 1046	Τ 1020	17.22	12.70	3.75	Φ10/40(118)
								Φ10/40(119)
					0.00	0.00	0.00	
Π 11	20	37XX	Τ 1034	Δ 17	46.35	14.17	7.85	Φ10/20(127)
								Φ10/20(128)
					-1.87	0.00	0.00	
Π 11	20	38XX	Τ 1019	Δ 17	36.65	14.14	7.29	Φ10/20(133)
								Φ10/20(134)
					0.00	0.00	0.00	
Π 11	20	49XX	Τ 1033	Δ 17	27.24	13.20	4.26	Φ10/35(206)
								Φ10/35(207)
					-2.12	0.00	0.00	
Π 12	20	4YY	Δ 11	Δ 13	24.42	13.31	4.40	Φ10/30(12)
								Φ10/30(13)
					0.00	0.00	0.00	
Π 12	20	7YY	Δ 11	Δ 13	24.42	13.31	4.40	Φ10/30(25)
								Φ10/30(26)
					-3.51	0.00	0.00	
Π 12	20	13XX	Δ 18	Δ 22	25.12	12.98	4.11	Φ10/35(52)
								Φ10/35(53)
					-0.24	0.00	0.00	
Π 12	20	15XX	Δ 18	Δ 22	23.02	12.88	3.92	Φ10/40(58)
								Φ10/40(59)
					-0.26	0.00	0.00	
Π 12	20	22YY	Δ 11	Δ 13	30.65	13.67	4.89	Φ10/30(83)
								Φ10/30(84)
					-5.25	1.59	0.04	
								Φ10/40(82)
Π 12	20	44YY	Δ 11	Δ 13	13.58	12.91	3.94	Φ10/35(169)
								Φ10/35(170)
					0.00	0.00	0.00	
Π 13	20	22YY	Δ 13	Τ 1014	16.71	11.54	3.00	Φ10/40(85)
								Φ10/40(86)
					-5.72	0.00	0.00	
Π 13	20	35XX	Τ 1016	Δ 23	10.50	9.42	3.00	Φ10/40(122)
								Φ10/40(123)
					-9.16	1.53	0.04	
								Φ10/40(121)
Π 13	20	36XX	Τ 1015	Δ 23	16.82	11.15	3.00	Φ10/40(124)
								Φ10/40(125)
					-8.16	0.00	0.00	
Π 13	20	44YY	Δ 13	Τ 1013	16.47	11.48	3.00	Φ10/40(171)
								Φ10/40(172)
					0.00	0.00	0.00	
Π 14	20	8XX	Τ 1024	Τ 1031	17.67	11.37	3.18	Φ10/40(30)
								Φ10/40(31)
					0.00	0.00	0.00	
Π 14	20	17XX	Τ 1026	Τ 1029	19.19	11.73	3.00	Φ10/40(63)
								Φ10/40(64)
					0.00	0.00	0.00	
Π 14	20	19XX	Τ 1040	Τ 1029	18.71	11.62	3.00	Φ10/40(68)
								Φ10/40(69)
					0.00	0.00	0.00	
Π 14	20	45XX	Τ 1039	Τ 1036	17.41	11.31	3.00	Φ10/40(176)
								Φ10/40(177)
					0.00	0.00	0.00	
Π 14	20	47XX	Τ 1039	Τ 1035	16.89	11.17	3.00	Φ10/40(190)
								Φ10/40(191)
					0.00	0.00	0.00	
Π 14	20	49XX	Τ 1023	Τ 1033	10.95	9.35	3.00	Φ10/40(204)
								Φ10/40(205)

					-0.27	0.00	0.00	
Π 14	20	50XX	Τ 1023	Τ 1032	21.98	12.31	3.41	Φ10/40(214)
								Φ10/40(215)
					0.00	0.00	0.00	
Π 14	20	54XX	Τ 1024	Τ 1032	18.53	11.58	3.00	Φ10/40(228)
								Φ10/40(229)
					0.00	0.00	0.00	
Π 14	20	58XX	Τ 1025	Τ 1030	17.73	11.39	3.00	Φ10/40(240)
								Φ10/40(241)
					0.00	0.00	0.00	
ΠΡ 15	20	14XX	Δ 22	Τ 1048	-11.31	9.48	0.00	
ΠΡ 15	20	16XX	Δ 22	Τ 1048	-10.80	9.24	0.00	

Στάθμη 2: Στηρίξεις - συνοπτικά



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α



α/α	Διαστάσεις Στήριξης (Δοκού)	Πλάκα	Πλάκα	Ροπή Στήριξης Μ (Δοκού)	Τάσεις Beton σ	Απαραίτητος Οπλισμός Στήριξης (Άνω)	Πρόσθετος Οπλισμός Στήριξης (Άνω)
	[cm]	1	2	[kNm]	[MPa]	[cm2]	
Δ 1	40x60	Π1		0.00	0.00	0.98	
Δ 1	40x60		Π4	-14.64	10.52	3.00	Φ10/40(104)
Δ 1	40x60	Π1		0.00	0.00	0.98	
Δ 1	40x60		Π4	-10.15	9.05	3.00	Φ10/40(115)
Δ 2	40x60	Π2		0.00	0.00	0.00	
Δ 2	40x60		Π5	-4.96	6.53	0.98	Φ10/40(9)
Δ 2	40x60	Π2		0.00	0.00	0.00	
Δ 2	40x60		Π5	0.00	0.00	0.98	Φ10/40(22)
Δ 2	40x60	Π5		-5.28	6.72	0.98	
Δ 4	25x60	Π3		0.00	0.00	0.98	
Δ 4	25x60	Π3		0.00	0.00	0.98	
Δ 4	25x60		Π6	-9.22	8.66	3.00	Φ10/40(95)
Δ 4	25x60	Π3		0.00	0.00	0.98	
Δ 4	25x60		Π6	0.00	0.00	0.98	Φ10/40(164)
Δ 5	40x60	Π4		0.00	0.00	0.98	
Δ 5	40x60		Π7	-8.26	8.25	3.00	
Δ 5	40x60	Π4		0.00	0.00	0.98	
Δ 5	40x60		Π7	-5.11	6.62	0.98	
Δ 6	40x60	Π5	Π8	-15.43	10.78	3.00	
Δ 6	40x60	Π5	Π8	-15.43	10.78	3.00	
Δ 6	40x60	Π5	Π8	-13.04	10.04	3.00	
Δ 7	25x70	Π6		0.00	0.00	0.98	
Δ 7	25x70		Π9	-3.83	6.58	0.98	
Δ 7	25x70	Π6		0.00	0.00	0.98	
Δ 7	25x70		Π9	0.00	0.00	0.98	
Δ 10	30x72	Π9		0.00	0.00	0.98	
Δ 10	30x72		Π10	-6.93	6.81	1.78	
Δ 10	30x72	Π9		0.00	0.00	0.98	
Δ 10	30x72		Π10	0.00	0.00	1.96	

Δ 11	40x60	Π10	Π12	-62.13	14.17	10.27	Φ10/14(15)
Δ 11	40x60	Π10	Π12	-62.13	14.17	13.46	Φ12/13(28)
Δ 11	40x60	Π10	Π12	-52.91	14.17	8.64	Φ10/39(88)
Δ 11	40x60	Π10	Π12	-52.51	14.17	11.84	Φ10/13(173)
Δ 12	40x60	Π10		0.00	0.00	1.78	
Δ 13	40x60	Π12		0.00	0.00	1.15	
Δ 13	40x60	Π12		0.00	0.00	1.15	
Δ 13	40x60	Π12	Π13	-33.07	13.82	5.16	Φ10/40(89)
Δ 13	40x60	Π12	Π13	-33.02	13.81	5.15	Φ10/40(174)
Δ 14	40x60	Π1	Π2	-29.32	13.47	4.60	Φ10/40(50)
Δ 14	40x60	Π1	Π2	-29.22	13.46	4.59	Φ10/40(148)
Δ 14	40x60	Π1	Π2	-29.32	13.47	4.60	Φ10/40(158)
Δ 14	40x60	Π1	Π2	-29.17	13.45	4.58	Φ10/40(187)
Δ 14	40x60	Π1	Π2	-29.32	13.47	4.60	Φ10/40(202)
Δ 15	40x60	Π4		0.00	0.00	0.98	
Δ 15	40x60	Π4	Π5	-15.07	10.68	3.00	
Δ 15	40x60	Π4	Π5	-15.34	10.75	3.00	
Δ 16	40x60	Π7		0.00	0.00	0.98	
Δ 16	40x60		Π8	-9.23	8.67	3.00	Φ10/40(37)
Δ 16	40x60	Π7		0.00	0.00	0.98	
Δ 16	40x60		Π8	-15.96	10.93	3.00	Φ10/40(223)
Δ 16	40x60	Π7		0.00	0.00	0.98	
Δ 16	40x60		Π8	-9.23	8.67	3.00	Φ10/40(235)
Δ 17	40x60	Π11	Π10	-52.67	14.17	8.59	Φ10/33(132)
Δ 17	40x60	Π11	Π10	-47.50	14.17	10.06	Φ10/17(137)
Δ 17	40x60	Π11	Π10	-39.50	14.16	8.42	Φ10/18(212)
Δ 18	40x60		Π12	0.00	0.00	1.03	
Δ 18	40x60	Π11	Π12	-22.50	12.41	3.49	
Δ 19	30x60	Π2	Π3	-29.62	13.51	4.65	Φ10/40(51)
Δ 19	30x60	Π2	Π3	-29.64	13.51	4.66	
Δ 19	30x60	Π2	Π3	-29.62	13.51	4.65	Φ10/40(159)
Δ 19	30x60	Π2	Π3	-29.65	13.51	4.66	Φ10/40(188)
Δ 19	30x60	Π2	Π3	-29.62	13.51	4.65	
Δ 20	30x60		Π6	0.00	0.00	0.98	Φ10/40(40)
Δ 20	30x60		Π5	0.00	0.00	0.98	
Δ 20	30x60	Π5		0.00	0.00	0.98	
Δ 20	30x60		Π6	-9.81	8.91	3.00	Φ10/40(250)
Δ 21	30x60	Π8		0.00	0.00	0.98	
Δ 21	30x60	Π8		0.00	0.00	0.98	
Δ 21	30x60		Π9	0.00	0.00	0.98	
Δ 21	30x60	Π8		0.00	0.00	0.98	
Δ 21	30x60		Π9	-4.40	7.02	0.98	
Δ 22	30x60	Π12		0.00	0.00	1.03	
Δ 22	30x60		ΠΡ15	-11.31	9.48	3.00	Φ10/26(54)
Δ 22	30x60	Π12		0.00	0.00	0.98	
Δ 22	30x60		ΠΡ15	-10.80	9.30	3.00	Φ10/26(61)
Δ 23	30x60	Π13		0.00	0.00	0.98	
Δ 23	30x60	Π13		0.00	0.00	0.98	
Δ 24	30x70	Π3		0.00	0.00	1.09	
Δ 24	30x70	Π3		0.00	0.00	1.09	

Δ 25	30x80	Π3		0.00	0.00	1.09	
Δ 25	30x80	Π3		0.00	0.00	1.09	
Δ 25	30x80	Π3		0.00	0.00	1.09	
Δ 26	30x80	Π6		0.00	0.00	0.98	
Δ 26	30x80	Π6		0.00	0.00	0.98	
Δ 27	30x60	Π9		0.00	0.00	0.98	
Δ 27	30x60	Π9		0.00	0.00	0.98	
Δ 28	30x60	Π10		0.00	0.00	1.15	
Δ 28	30x60	Π10		0.00	0.00	1.09	
Δ 28	30x60	Π10		0.00	0.00	0.98	
Τ 1001			Π1	0.00	0.00	0.98	Φ10/40(112)
Τ 1002			Π1	0.00	0.00	0.98	
Τ 1003			Π2	0.00	0.00	0.00	
Τ 1004			Π2	0.00	0.00	0.00	
Τ 1005			Π3	0.00	0.00	0.98	Φ10/40(3)
Τ 1006			Π3	0.00	0.00	0.98	
Τ 1006			Π3	0.00	0.00	0.98	
Τ 1013		Π13		0.00	0.00	0.98	
Τ 1014		Π13		-18.85	11.65	2.92	Φ10/26(90)
Τ 1015			Π13	-15.99	10.93	3.00	Φ10/40(126)
Τ 1016			Π13	-12.79	9.97	3.00	
Τ 1018		Π11		-6.13	7.20	1.31	
Τ 1019			Π11	0.00	0.00	1.96	
Τ 1020			Π11	-5.53	6.87	0.98	Φ10/40(60)
Τ 1020		Π11		0.00	0.00	0.98	
Τ 1023			Π14	0.00	0.00	0.98	Φ10/40(210)
Τ 1023			Π14	-3.21	5.32	0.98	Φ10/40(216)
Τ 1024			Π14	0.00	0.00	0.98	
Τ 1024			Π14	0.00	0.00	0.98	
Τ 1025			Π14	0.00	0.00	0.98	Φ10/40(242)
Τ 1026			Π14	0.00	0.00	0.98	
Τ 1029		Π14		0.00	0.00	0.98	
Τ 1029			Π4	0.00	0.00	0.98	
Τ 1029		Π14		0.00	0.00	0.98	
Τ 1029			Π4	0.00	0.00	0.98	
Τ 1030		Π14		0.00	0.00	0.98	
Τ 1030			Π4	0.00	0.00	0.98	Φ10/40(247)
Τ 1031		Π14		-3.90	5.83	0.98	Φ10/40(32)
Τ 1031			Π7	0.00	0.00	0.98	
Τ 1032		Π14		-6.39	7.34	0.98	Φ10/40(217)
Τ 1032			Π7	0.00	0.00	0.98	Φ10/40(220)
Τ 1032		Π14		0.00	0.00	0.98	
Τ 1032			Π7	-10.31	9.11	3.00	Φ10/40(232)
Τ 1033		Π14	Π11	-38.00	14.13	6.05	Φ10/40(211)
Τ 1034			Π11	0.00	0.00	1.96	Φ10/40(131)
Τ 1035			Π1	-25.56	12.95	3.99	Φ10/40(49)
Τ 1035		Π14		0.00	0.00	0.98	
Τ 1035			Π1	-25.46	12.93	3.97	Φ10/40(201)
Τ 1036		Π14		0.00	0.00	0.98	
Τ 1036			Π1	-20.73	12.07	3.22	Φ10/40(186)
Τ 1037			Π1	0.00	0.00	1.03	Φ10/40(147

							)
Τ 1038			Π1	-17.35	11.29	3.00	Φ10/40(157)
Τ 1039			Π14	0.00	0.00	0.98	
Τ 1039			Π14	0.00	0.00	0.98	
Τ 1040			Π14	0.00	0.00	0.98	
Δ 1045	20x50	Π8		0.00	0.00	0.98	
Δ 1045	20x50		Π10	-12.35	8.86	3.30	Φ10/40(14)
Δ 1045	20x50	Π8		0.00	0.00	0.98	
Δ 1045	20x50		Π10	-29.45	12.53	4.05	Φ10/40(27)
Δ 1045	20x50	Π8		0.00	0.00	0.98	
Δ 1045	20x50		Π10	-43.74	13.94	6.13	Φ10/40(87)
Δ 1046	20x50	Π7		0.00	0.00	0.98	
Δ 1046	20x50		Π11	0.00	0.00	1.31	
Δ 1046	20x50	Π7		0.00	0.00	0.98	
Δ 1046	20x50		Π11	-9.03	8.58	3.00	Φ10/40(120)

Στάθμη 2: Θέσεις ράβδων ανοιγμάτων

α/α	ράβδοι	X1	X2	X3	X4	πλάκα	ζώνη
1	Φ10/40	-0.10			5.95	Π3	1YY
2	Φ10/40	-0.10	2.60	3.30	6.05	Π3	1YY
4	Φ10/40	-0.10			3.90	Π5	3YY
5	Φ10/40	-0.10	0.95	2.90	4.75	Π5	3YY
6	Φ10/40	-0.35			3.60	Π8	3YY
7	Φ10/40	-0.10			3.60	Π8	3YY
8	Φ10/40	-2.05	0.90	2.65	3.60	Π8	3YY
10	Φ10/30	-0.10			5.30	Π10	4YY
11	Φ10/30	-0.15	0.65	3.40	7.15	Π10	4YY
12	Φ10/30	-0.10			4.95	Π12	4YY
13	Φ10/30	-2.10	0.90	3.90	5.05	Π12	4YY
16	Φ10/40	-0.10			4.05	Π5	6YY
17	Φ10/40	-0.10			3.90	Π5	6YY
18	Φ10/40	-0.10	0.95	2.90	4.75	Π5	6YY
19	Φ10/40	-0.25			3.60	Π8	6YY
20	Φ10/40	-0.10			3.60	Π8	6YY
21	Φ10/40	-0.80	0.90	2.65	3.60	Π8	6YY
23	Φ10/30	-0.10			5.30	Π10	7YY
24	Φ10/30	-0.15	0.65	3.50	8.65	Π10	7YY
25	Φ10/30	-0.10			4.95	Π12	7YY
26	Φ10/30	-3.10	1.85	3.90	5.05	Π12	7YY
30	Φ10/40	-0.10			2.55	Π14	8XX
31	Φ10/40	-0.20	0.95	2.00	2.55	Π14	8XX
33	Φ10/40	-0.10			5.20	Π7	9XX
34	Φ10/40	-0.20	1.20	3.95	5.30	Π7	9XX
35	Φ10/40	-0.10			4.35	Π8	10XX
36	Φ10/40	-0.35	1.00	3.25	4.45	Π8	10XX
38	Φ10/40	-0.10			3.30	Π6	11XX
39	Φ10/40	-0.10	0.80	2.40	3.40	Π6	11XX
41	Φ10/35	-0.10			5.20	Π1	12XX
42	Φ10/35	-0.25	0.65	3.70	6.90	Π1	12XX
44	Φ10/30	-0.35			2.65	Π2	12XX
45	Φ10/40	-0.10			2.40	Π2	12XX
46	Φ10/40	-2.55	0.65	1.70	5.80	Π2	12XX
47	Φ10/35	-0.10			5.20	Π3	12XX
48	Φ10/35	-1.45	1.25	3.95	5.30	Π3	12XX
52	Φ10/35	-0.10			6.35	Π12	13XX
53	Φ10/35	-0.20	2.15	4.50	6.45	Π12	13XX
56	Φ10/40	-0.10			3.15	Π11	15XX
57	Φ10/40	-0.10	0.50	2.10	6.05	Π11	15XX
58	Φ10/40	-0.10			6.35	Π12	15XX
59	Φ10/40	-1.45	1.40	4.00	6.45	Π12	15XX

63	Φ10/40	-0.10			2.65	Π14	17ΧΧ
64	Φ10/40	-0.20	0.95	1.65	2.75	Π14	17ΧΧ
65	Φ10/40	-0.10			5.20	Π4	18ΧΧ
66	Φ10/40	-0.20	1.20	3.95	5.30	Π4	18ΧΧ
68	Φ10/40	-0.10			2.65	Π14	19ΧΧ
69	Φ10/40	-0.20	0.70	1.85	2.75	Π14	19ΧΧ
70	Φ10/40	-0.10			5.20	Π4	20ΧΧ
71	Φ10/40	-0.20	1.20	3.90	5.90	Π4	20ΧΧ
72	Φ10/40	-0.35			2.50	Π5	20ΧΧ
73	Φ10/40	-0.10			2.50	Π5	20ΧΧ
74	Φ10/40	-3.05	0.65	1.75	2.50	Π5	20ΧΧ
75	Φ10/40	-0.10			2.35	Π5	21ΥΥ
76	Φ10/40	-0.10			2.15	Π5	21ΥΥ
77	Φ10/40	-0.10	0.60	1.50	3.60	Π5	21ΥΥ
78	Φ10/40	-0.10			3.60	Π8	21ΥΥ
79	Φ10/40	-0.80	0.90	2.65	3.65	Π8	21ΥΥ
80	Φ12/25	-0.15			5.35	Π10	22ΥΥ
81	Φ12/25	-0.15	0.65	3.60	6.75	Π10	22ΥΥ
82	Φ10/40	-0.40			5.20	Π12	22ΥΥ
83	Φ10/30	-0.10			4.95	Π12	22ΥΥ
84	Φ10/30	-1.55	0.90	3.60	6.50	Π12	22ΥΥ
85	Φ10/40	-0.10			3.90	Π13	22ΥΥ
86	Φ10/40	-1.10	1.55	3.10	4.00	Π13	22ΥΥ
91	Φ10/40	-0.10			5.80	Π3	23ΥΥ
92	Φ10/40	-0.20	1.30	4.40	5.86	Π3	23ΥΥ
93	Φ10/40	-0.10			5.70	Π6	24ΥΥ
94	Φ10/40	-0.20	1.30	4.35	5.80	Π6	24ΥΥ
96	Φ10/40	-0.10			2.10	Π9	25ΥΥ
97	Φ10/40	-0.20	0.55	1.50	2.20	Π9	25ΥΥ
98	Φ10/20	-0.10			5.20	Π10	26ΥΥ
99	Φ10/20	-0.20	0.85	3.65	5.30	Π10	26ΥΥ
100	Φ10/40	-0.10			5.80	Π1	27ΥΥ
101	Φ10/40	-0.20	1.30	4.40	5.90	Π1	27ΥΥ
102	Φ10/40	-0.10			3.90	Π4	28ΥΥ
103	Φ10/40	-0.35	1.70	2.90	4.00	Π4	28ΥΥ
105	Φ10/40	-0.35			3.60	Π7	29ΥΥ
106	Φ10/40	-0.10			3.60	Π7	29ΥΥ
107	Φ10/40	-0.35	1.40	2.65	3.60	Π7	29ΥΥ
108	Φ10/30	-0.10			8.35	Π11	30ΥΥ
109	Φ10/30	-0.15	0.85	6.95	8.45	Π11	30ΥΥ
110	Φ10/40	-0.10			5.80	Π1	31ΥΥ
111	Φ10/40	-0.10	1.30	4.40	5.90	Π1	31ΥΥ
113	Φ10/40	-0.10			3.90	Π4	32ΥΥ
114	Φ10/40	-0.35	0.95	2.90	4.00	Π4	32ΥΥ
116	Φ10/40	-0.10			3.60	Π7	33ΥΥ
117	Φ10/40	-0.20	1.40	2.65	3.65	Π7	33ΥΥ
118	Φ10/40	-0.10			6.65	Π11	34ΥΥ
119	Φ10/40	-0.15	1.05	3.10	6.75	Π11	34ΥΥ
121	Φ10/40	-0.25			4.00	Π13	35ΧΧ
122	Φ10/40	-0.10			4.00	Π13	35ΧΧ
123	Φ10/40	-0.25	1.25	2.95	4.00	Π13	35ΧΧ
124	Φ10/40	-0.10			5.50	Π13	36ΧΧ
125	Φ10/40	-0.25	2.50	4.15	5.60	Π13	36ΧΧ
127	Φ10/20	-0.10			5.20	Π11	37ΧΧ
128	Φ10/20	-0.15	1.10	4.10	9.45	Π11	37ΧΧ
129	Φ10/30	-0.10			7.80	Π10	37ΧΧ
130	Φ10/30	-2.55	1.35	6.55	7.90	Π10	37ΧΧ
133	Φ10/20	-0.10			4.75	Π11	38ΧΧ
134	Φ10/20	-0.20	1.10	3.20	8.25	Π11	38ΧΧ
135	Φ10/35	-0.10			7.80	Π10	38ΧΧ
136	Φ10/35	-2.35	1.65	4.20	7.90	Π10	38ΧΧ
138	Φ10/35	-0.10			5.20	Π1	39ΧΧ
139	Φ10/35	-0.10	1.10	3.65	6.90	Π1	39ΧΧ

141	Φ10/30	-0.35			2.65	Π2	39XX
142	Φ10/40	-0.10			2.40	Π2	39XX
143	Φ10/40	-1.55	0.65	1.70	3.35	Π2	39XX
144	Φ10/40	-0.35			5.25	Π3	39XX
145	Φ10/35	-0.10			5.20	Π3	39XX
146	Φ10/35	-1.45	1.45	3.95	5.25	Π3	39XX
149	Φ10/35	-0.10			5.20	Π1	40XX
150	Φ10/35	-0.25	0.65	4.15	6.90	Π1	40XX
152	Φ10/30	-0.35			2.65	Π2	40XX
153	Φ10/40	-0.10			2.40	Π2	40XX
154	Φ10/40	-2.55	0.65	1.70	4.75	Π2	40XX
155	Φ10/35	-0.10			5.20	Π3	40XX
156	Φ10/35	-1.45	0.95	3.95	5.30	Π3	40XX
160	Φ10/40	-0.10			5.80	Π3	41YY
161	Φ10/40	-0.20	2.10	3.50	5.89	Π3	41YY
162	Φ10/40	-0.10			5.70	Π6	42YY
163	Φ10/40	-0.10	1.30	4.35	5.80	Π6	42YY
165	Φ10/40	-0.10			2.10	Π9	43YY
166	Φ10/40	-0.20	0.55	1.50	2.20	Π9	43YY
167	Φ10/20	-0.10			5.20	Π10	44YY
168	Φ10/20	-0.20	1.20	3.50	7.10	Π10	44YY
169	Φ10/35	-0.10			4.95	Π12	44YY
170	Φ10/35	-3.60	2.40	3.95	6.50	Π12	44YY
171	Φ10/40	-0.10			3.85	Π13	44YY
172	Φ10/40	-2.95	1.55	2.85	3.95	Π13	44YY
176	Φ10/40	-0.10			2.55	Π14	45XX
177	Φ10/40	-0.20	0.65	1.80	2.65	Π14	45XX
178	Φ10/35	-0.10			5.20	Π1	46XX
179	Φ10/35	-0.25	0.65	3.65	6.85	Π1	46XX
181	Φ10/30	-0.35			2.65	Π2	46XX
182	Φ10/40	-0.10			2.40	Π2	46XX
183	Φ10/40	-3.05	0.65	1.70	3.75	Π2	46XX
184	Φ10/35	-0.10			5.20	Π3	46XX
185	Φ10/35	-1.45	1.55	3.95	5.30	Π3	46XX
190	Φ10/40	-0.10			2.50	Π14	47XX
191	Φ10/40	-0.20	0.65	1.75	2.60	Π14	47XX
192	Φ10/35	-0.10			5.20	Π1	48XX
193	Φ10/35	-0.25	0.65	3.65	6.90	Π1	48XX
195	Φ10/30	-0.35			2.65	Π2	48XX
196	Φ10/40	-0.10			2.40	Π2	48XX
197	Φ10/40	-1.55	0.65	1.70	3.35	Π2	48XX
198	Φ10/40	-0.35			5.25	Π3	48XX
199	Φ10/35	-0.10			5.20	Π3	48XX
200	Φ10/35	-1.45	1.55	3.95	5.25	Π3	48XX
204	Φ10/40	-0.10			2.85	Π14	49XX
205	Φ10/40	-0.10	0.70	2.05	4.55	Π14	49XX
206	Φ10/35	-0.10			4.85	Π11	49XX
207	Φ10/35	-2.05	1.30	3.45	8.35	Π11	49XX
208	Φ10/40	-0.10			7.80	Π10	49XX
209	Φ10/40	-1.95	2.00	2.80	7.90	Π10	49XX
214	Φ10/40	-0.10			2.85	Π14	50XX
215	Φ10/40	-0.10	0.50	2.30	2.85	Π14	50XX
218	Φ10/40	-0.10			4.85	Π7	51XX
219	Φ10/40	-0.10	1.10	3.65	4.95	Π7	51XX
221	Φ10/40	-0.10			4.35	Π8	52XX
222	Φ10/40	-0.35	1.70	3.25	4.45	Π8	52XX
224	Φ10/40	-0.10			3.25	Π9	53XX
225	Φ10/40	-0.10			3.25	Π9	53XX
226	Φ10/40	-0.10	0.80	2.40	3.25	Π9	53XX
228	Φ10/40	-0.10			2.60	Π14	54XX
229	Φ10/40	-0.20	0.65	1.85	2.70	Π14	54XX
230	Φ10/40	-0.10			5.15	Π7	55XX
231	Φ10/40	-0.25	1.20	3.85	5.25	Π7	55XX

233	Φ10/40	-0.10			4.35	Π8	56XX
234	Φ10/40	-0.35	1.00	3.25	4.45	Π8	56XX
236	Φ10/40	-0.10			3.25	Π9	57XX
237	Φ10/40	-0.10			3.25	Π9	57XX
238	Φ10/40	-0.10	0.80	2.40	3.25	Π9	57XX
240	Φ10/40	-0.10			2.55	Π14	58XX
241	Φ10/40	-0.10	0.65	1.80	2.65	Π14	58XX
243	Φ10/40	-0.10			5.20	Π4	59XX
244	Φ10/40	-0.10	1.20	3.90	7.30	Π4	59XX
245	Φ10/40	-0.10			4.35	Π5	59XX
246	Φ10/40	-2.05	1.00	3.25	4.45	Π5	59XX
248	Φ10/40	-0.10			3.25	Π6	60XX
249	Φ10/40	-0.25	0.85	2.40	3.35	Π6	60XX

Στάθμη 2: Θέσεις ράβδων στηρίξεων

α/α	**ράβδοι**	**L1**	**L2**	**δοκός**	**πλάκα 1**	**πλάκα 2**
3	Φ10/40	0.00	0.95	Δ1005		Π3
9	Φ10/40	0.00	1.35	Δ2		Π5
14	Φ10/40	0.00	1.25	Δ1045		Π10
15	Φ10/14	0.65	0.70	Δ11	Π10	Π12
22	Φ10/40	0.00	3.90	Δ2		Π5
27	Φ10/40	0.00	2.80	Δ1045		Π10
28	Φ12/13	2.55	0.80	Δ11	Π10	Π12
32	Φ10/40	1.20	0.00	Δ1031	Π14	
37	Φ10/40	0.00	1.90	Δ16		Π8
40	Φ10/40	0.00	2.15	Δ20		Π6
49	Φ10/40	0.00	1.25	Δ1035		Π1
50	Φ10/40	0.40	0.40	Δ14	Π1	Π2
51	Φ10/40	0.40	0.40	Δ19	Π2	Π3
54	Φ10/26	0.00	0.75	Δ22		ΠΡ15
60	Φ10/40	0.00	1.45	Δ1020		Π11
61	Φ10/26	0.00	0.75	Δ22		ΠΡ15
87	Φ10/40	0.00	2.75	Δ1045		Π10
88	Φ10/39	0.40	0.40	Δ11	Π10	Π12
89	Φ10/40	0.40	0.40	Δ13	Π12	Π13
90	Φ10/26	1.40	0.00	Δ1014	Π13	
95	Φ10/40	0.00	3.00	Δ4		Π6
104	Φ10/40	0.00	1.05	Δ1		Π4
112	Φ10/40	0.00	0.95	Δ1001		Π1
115	Φ10/40	0.00	2.10	Δ1		Π4
120	Φ10/40	0.00	2.15	Δ1046		Π11
126	Φ10/40	0.00	1.45	Δ1015		Π13
131	Φ10/40	0.00	1.70	Δ1034		Π11
132	Φ10/33	0.40	0.50	Δ17	Π11	Π10
137	Φ10/17	1.15	1.35	Δ17	Π11	Π10
147	Φ10/40	0.00	2.25	Δ1037		Π1
148	Φ10/40	0.40	0.40	Δ14	Π1	Π2
157	Φ10/40	0.00	1.25	Δ1038		Π1
158	Φ10/40	0.40	0.40	Δ14	Π1	Π2
159	Φ10/40	0.40	0.40	Δ19	Π2	Π3
164	Φ10/40	0.00	3.60	Δ4		Π6
173	Φ10/13	0.85	1.30	Δ11	Π10	Π12
174	Φ10/40	0.40	0.40	Δ13	Π12	Π13
186	Φ10/40	0.00	2.75	Δ1036		Π1
187	Φ10/40	0.40	0.40	Δ14	Π1	Π2
188	Φ10/40	0.40	0.40	Δ19	Π2	Π3
201	Φ10/40	0.00	2.25	Δ1035		Π1
202	Φ10/40	0.40	0.40	Δ14	Π1	Π2
210	Φ10/40	0.00	1.30	Δ1023		Π14
211	Φ10/40	0.80	0.60	Δ1033	Π14	Π11
212	Φ10/18	0.80	0.70	Δ17	Π11	Π10

216	Φ10/40	0.00	1.30	Δ1023		Π14
217	Φ10/40	1.30	0.00	Δ1032	Π14	
220	Φ10/40	0.00	2.60	Δ1032		Π7
223	Φ10/40	0.00	1.60	Δ16		Π8
232	Φ10/40	0.00	0.40	Δ1032		Π7
235	Φ10/40	0.00	1.90	Δ16		Π8
242	Φ10/40	0.00	1.20	Δ1025		Π14
247	Φ10/40	0.00	2.75	Δ1030		Π4
250	Φ10/40	0.00	0.40	Δ20		Π6

Στάθμη 2: Έλεγχος σε λυγηρότητα (ανάγκη ελέγχου παραμόρφωσης)

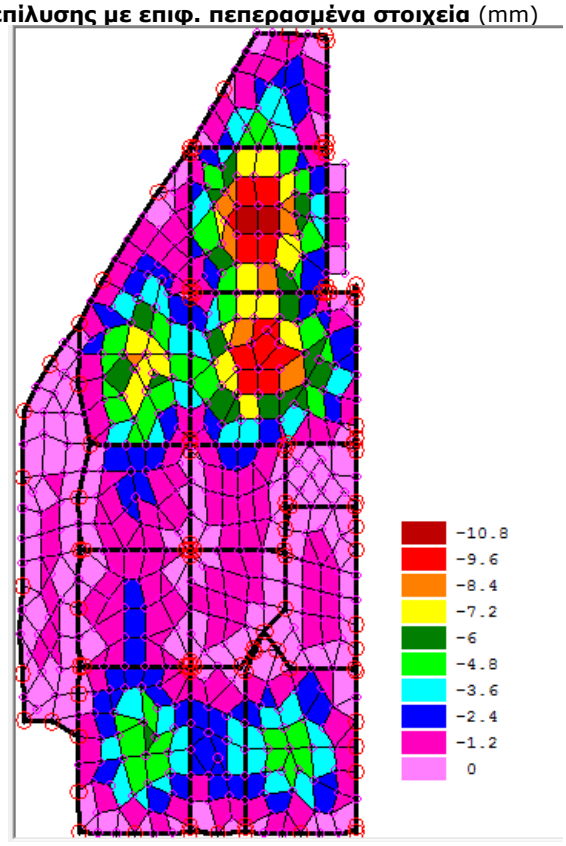
Πλάκα	Μήκος	Συντ. a	Χωρίς διαχωριστικά	Μήκος	Συντ. a	Με διαχωριστικά
	[m]		Απαραίτητο Πάχος Πλάκας για Απαλλαγή [cm]	[m]		Απαραίτητο Πάχος Πλάκας για Απαλλαγή [cm]
1	5.4	0.8	20 < 20	5.4	0.8	18 < 20
2	2.6	0.6	10 < 20	2.7	0.6	7 < 20
3	5.4	0.8	19 < 20	5.4	0.8	17 < 20
4	4.2	1.0	19 < 20	4.2	1.0	17 < 20
5	4.2	0.8	16 < 20	4.2	0.8	13 < 20
6	3.5	1.0	17 < 20	3.5	1.0	13 < 20
7	3.8	1.0	18 < 20	3.8	1.0	15 < 20
8	3.8	0.8	15 < 20	3.8	0.8	11 < 20
9	2.3	1.0	13 < 18	2.3	1.0	8 < 18
10	5.5	1.0	23 > 22	5.5	1.0	25 > 22
11	5.4	0.8	20 < 20	5.4	0.8	18 < 20
12	5.2	0.8	19 < 20	5.2	0.8	17 < 20
13	4.2	1.0	19 < 20	4.2	1.0	17 < 20
14	3.0	1.0	15 < 20	2.7	1.0	10 < 20
15	0.9	2.4	12 < 20	0.9	2.4	8 < 20

Στάθμη 2: Έλεγχος σε παραμόρφωση

Πλάκα	L	P	a	Ζώνη Επίλυσης	L/250
	[m]	[kN/m]			
1	5.4	12.0	0.8	X-X	21.8
1	5.4	12.0	0.8	X-X	21.7
1	5.4	12.0	0.8	X-X	21.8
1	5.4	12.0	0.8	X-X	21.7
1	5.5	12.0	0.8	X-X	21.8
2	2.7	15.1	0.6	X-X	10.6
2	2.6	15.1	0.6	X-X	10.6
2	2.7	15.1	0.6	X-X	10.6
2	2.6	15.1	0.6	X-X	10.6
2	2.6	15.1	0.6	X-X	10.6
3	5.4	12.3	0.8	X-X	21.6
3	5.4	12.3	0.8	X-X	21.6
3	5.4	12.3	0.8	X-X	21.6
3	5.4	12.3	0.8	X-X	21.6
3	5.4	12.3	0.8	X-X	21.6
4	4.2	5.6	1.0	Y-Y	16.8
4	4.2	5.6	1.0	Y-Y	16.8
5	4.2	6.5	0.8	Y-Y	16.8
5	4.2	6.5	0.8	Y-Y	16.8
5	2.8	9.2	0.8	X-X	11.1
5	2.4	10.3	0.8	Y-Y	9.5
6	3.5	12.0	1.0	X-X	13.9
6	3.5	12.0	1.0	X-X	13.8
7	3.8	8.9	1.0	Y-Y	15.2
7	3.8	8.9	1.0	Y-Y	15.2
8	3.8	9.3	0.8	Y-Y	15.2

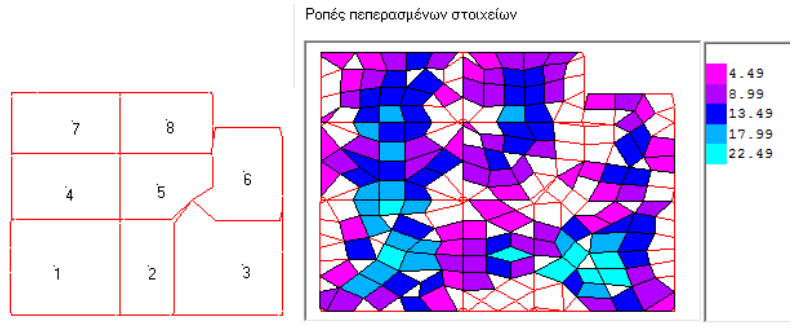
8	3.8	9.3	0.8	Y-Y	15.2
8	3.8	9.3	0.8	Y-Y	15.2
9	2.3	10.5	1.0	Y-Y	9.1
9	2.3	10.5	1.0	Y-Y	9.1
10	5.5	18.1	0.8	Y-Y	22.0
10	5.5	18.1	0.8	Y-Y	22.0
10	5.5	18.1	0.8	Y-Y	22.0
10	5.5	14.4	1.0	Y-Y	21.8
10	5.5	18.2	0.8	Y-Y	21.8
11	3.4	21.5	0.8	X-X	13.6
11	5.4	20.5	0.8	X-X	21.8
11	5.0	20.3	0.8	X-X	19.9
11	5.1	20.8	0.6	X-X	20.4
12	5.2	16.7	0.8	Y-Y	21.0
12	5.2	16.7	0.8	Y-Y	21.0
12	5.2	16.7	0.6	Y-Y	21.0
12	5.2	16.7	0.6	Y-Y	21.0
13	4.1	17.0	0.8	Y-Y	16.4
13	4.2	5.5	1.0	X-X	16.6
13	4.1	17.1	0.8	Y-Y	16.3
14	2.7	19.0	1.0	X-X	10.9
14	2.8	19.0	1.0	X-X	11.4
14	2.8	19.0	1.0	X-X	11.2
14	2.7	19.0	1.0	X-X	10.8
14	2.7	19.0	1.0	X-X	10.7
14	3.0	19.0	0.8	X-X	12.0
14	3.0	19.0	1.0	X-X	12.2
14	2.8	19.0	1.0	X-X	11.2
14	2.7	19.0	1.0	X-X	10.9
15	0.9	20.0	2.4	X-X	3.6
15	0.9	20.0	2.4	X-X	3.6

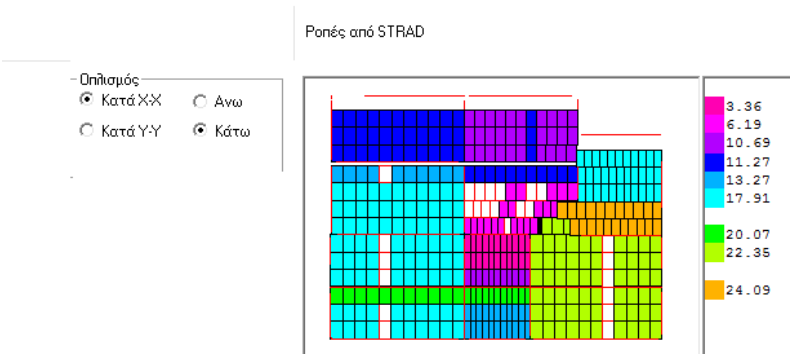
Υπολογισμός παραμορφώσεων επίλυσης με επιφ. πεπερασμένα στοιχεία (mm)

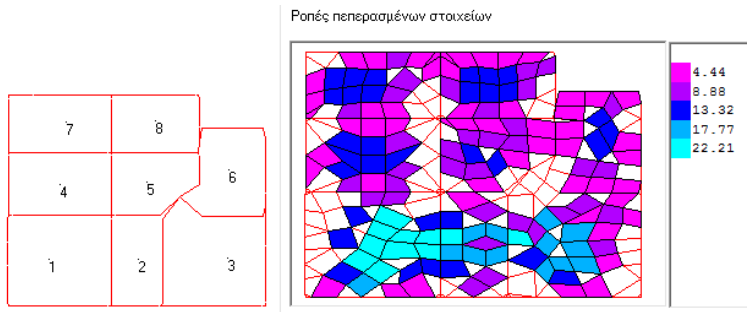


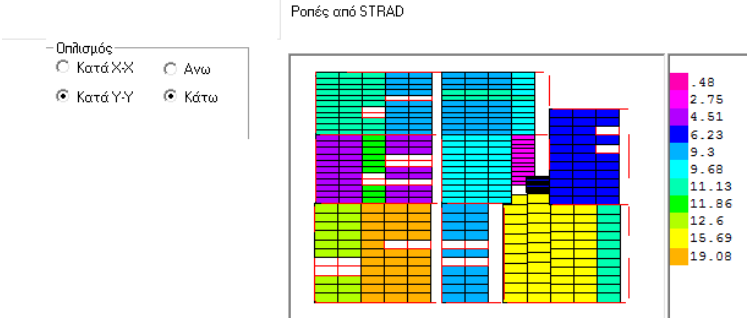
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Στάθμη 3: Πλάκες - συνοπτικά









α/α	Πάχος Πλάκας d	Ζώνη Επίλυσης	Στήριξη	Στήριξη	Ροπές M	Τάσεις Beton σ	Οπλισμός As	Ράβδοι
	[cm]		1	2	[kNm]	[MPa]	[cm2]	Διάμετροι και αποστάσεις
Π 1	20	11YY	Δ 1	Δ 4	16.88	11.38	3.00	Φ10/40(38)
								Φ10/40(39)
					-0.19	0.00	0.00	
Π 1	20	12YY	Δ 1	Δ 4	11.16	9.72	3.00	Φ10/40(46)
								Φ10/40(47)
					-4.49	0.00	0.00	
Π 1	20	14YY	Δ 1	Δ 4	19.66	11.84	3.05	Φ10/40(61)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

								Φ10/40(62)
					-0.13	0.00	0.00	
Π 1	20	15XX	Δ 13	Δ 16	17.11	11.23	3.80	Φ10/40(69)
								Φ10/40(70)
					-0.21	0.00	0.00	
Π 1	20	16XX	Δ 26	Δ 16	15.77	11.04	3.50	Φ10/40(78)
								Φ10/40(79)
					-1.95	0.00	0.00	
Π 1	20	21XX	Δ 26	Δ 16	15.77	11.04	3.25	Φ10/40(102)
								Φ10/40(103)
					0.00	0.00	0.00	
Π 1	20	22XX	Δ 13	Δ 16	15.77	11.04	3.79	Φ10/40(113)
								Φ10/40(114)
					-0.21	0.00	0.00	
Π 2	20	13YY	Δ 2	Δ 5	8.57	11.16	0.00	
					-10.65	3.47	0.20	
								Φ10/40(54)
Π 2	20	15XX	Δ 16	Δ 19	20.07	11.93	3.11	Φ10/40(73)
								Φ10/40(74)
					-9.76	8.89	1.50	
								Φ10/40(72)
Π 2	20	16XX	Δ 16	Δ 19	9.08	8.60	3.00	Φ10/40(82)
								Φ10/40(83)
					-10.71	9.10	1.96	
								Φ10/40(81)
Π 2	20	21XX	Δ 16	Δ 19	4.31	6.11	3.00	Φ10/40(106)
								Φ10/40(107)
					-10.58	9.21	2.30	
								Φ10/33(105)
Π 2	20	22XX	Δ 16	Δ 19	12.18	9.77	3.00	Φ10/40(117)
								Φ10/40(118)
					-10.05	8.83	1.47	
								Φ10/40(116)
Π 3	20	2YY	Δ 3	Δ 7	15.65	10.84	3.00	Φ10/40(6)
								Φ10/40(7)
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	20	3YY	Δ 3	Δ 7	14.01	10.39	3.00	Φ10/40(9)
								Φ10/40(10)
					-0.27	1.42	0.03	
								Φ10/40(8)
Π 3	20	5YY	Δ 3	Δ 7	9.87	8.94	3.00	Φ10/40(15)
								Φ10/40(16)
					-7.22	0.00	0.00	
Π 3	20	15XX	Δ 19	Δ 22	18.98	11.87	3.71	Φ10/40(75)
								Φ10/40(76)
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	20	16XX	Δ 19	Δ 23	18.98	11.87	3.56	Φ10/40(84)
								Φ10/40(85)
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	20	21XX	Δ 19	Δ 23	18.98	11.87	3.07	Φ10/40(109)
								Φ10/40(110)
					-8.83	8.49	1.34	
								Φ10/40(108)
Π 3	20	22XX	Δ 19	Δ 22	18.98	11.87	3.82	Φ10/40(119)
								Φ10/40(120)
					0.00	0.00	0.00	
Π 4	20	9XX	Δ 14	Δ 17	14.74	10.55	3.00	Φ10/40(30)
								Φ10/40(31)
					0.00	0.00	0.00	
Π 4	20	11YY	Δ 4	Δ 6	4.19	9.22	3.00	Φ10/40(41)
								Φ10/40(42)
					-4.17	4.21	0.30	
								Φ10/40(40)

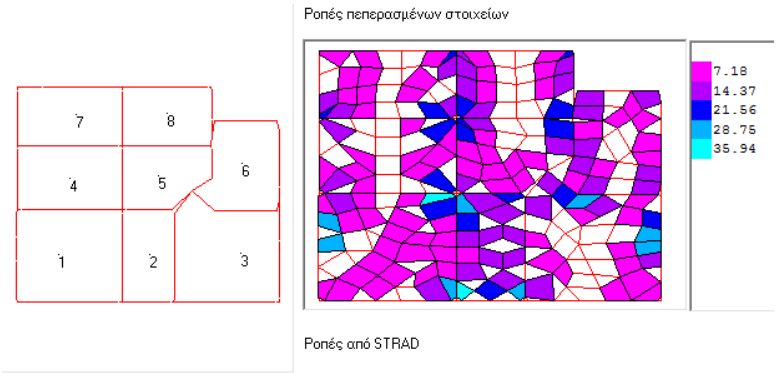
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

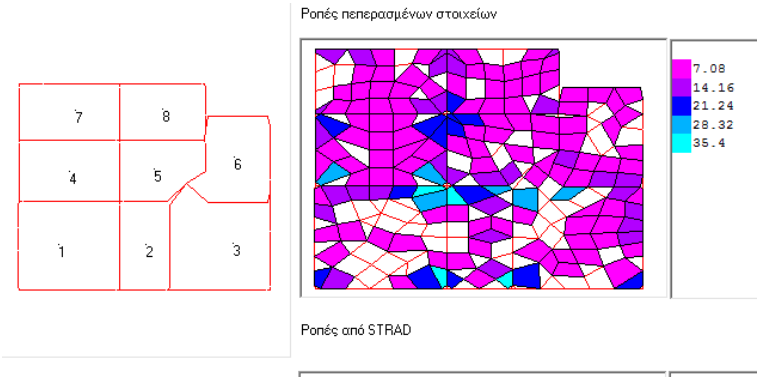
Π 4	20	12YY	Δ 4	Δ 6	4.19	6.03	3.00	Φ10/40(49)
								Φ10/40(50)
					-1.90	4.14	0.29	
								Φ10/40(48)
Π 4	20	14YY	Δ 4	Δ 6	11.03	9.50	3.00	Φ10/40(64)
								Φ10/40(65)
					-1.62	3.82	0.24	
								Φ10/40(63)
Π 4	20	17XX	Δ 14	Δ 17	13.45	10.17	3.00	Φ10/40(86)
								Φ10/40(87)
					0.00	0.00	0.00	
Π 4	20	19XX	Δ 14	Δ 17	12.48	9.96	3.00	Φ10/40(93)
								Φ10/40(94)
					0.00	0.00	0.00	
Π 5	20	1YY	Δ 20	Δ 8	2.60	4.81	3.00	Φ10/40(2)
								Φ10/40(3)
					-2.79	4.98	0.42	
								Φ10/40(1)
Π 5	20	9XX	Δ 17	Δ 5	6.00	7.31	3.00	Φ10/40(32)
								Φ10/40(33)
					-2.81	0.00	0.00	
Π 5	20	13YY	Δ 5	Δ 8	8.84	8.49	3.00	Φ10/40(56)
								Φ10/40(57)
					-0.30	1.68	0.05	
								Φ10/40(55)
Π 5	20	17XX	Δ 17	Δ 20	5.74	8.54	3.00	Φ10/40(88)
								Φ10/40(89)
					-0.41	0.00	0.00	
Π 5	20	19XX	Δ 17	Δ 20	10.21	9.08	3.00	Φ10/40(95)
								Φ10/40(96)
					0.00	0.00	0.00	
Π 6	20	4YY	Δ 7	Δ 9	5.43	6.81	3.00	Φ10/40(13)
								Φ10/40(14)
					-2.62	1.25	0.02	
								Φ10/40(12)
Π 6	20	6YY	Δ 7	Δ 9	5.43	9.28	3.00	Φ10/40(19)
								Φ10/40(20)
					0.00	0.00	0.00	
Π 6	20	10XX	Δ 20	Δ 24	19.91	11.89	3.09	Φ10/40(36)
								Φ10/40(37)
					-0.14	0.00	0.00	
Π 6	20	18XX	Δ 20	Δ 24	15.60	10.83	3.00	Φ10/40(90)
								Φ10/40(91)
					0.00	0.00	0.00	
Π 6	20	20XX	Δ 20	Δ 24	15.60	10.83	3.00	Φ10/40(99)
								Φ10/40(100)
					0.00	0.00	0.00	
Π 7	20	7XX	Δ 15	Δ 18	10.22	9.08	3.00	Φ10/40(22)
								Φ10/40(23)
					0.00	0.00	0.00	
Π 7	20	8XX	Δ 15	Δ 18	10.22	9.08	3.00	Φ10/40(26)
								Φ10/40(27)
					0.00	0.00	0.00	
Π 7	20	11YY	Δ 6	Δ 10	8.35	8.56	3.00	Φ10/40(43)
								Φ10/40(44)
					-3.22	0.00	0.00	
Π 7	20	12YY	Δ 6	Δ 10	9.39	8.74	3.00	Φ10/40(51)
								Φ10/40(52)
					0.00	0.00	0.00	
Π 7	20	14YY	Δ 6	Δ 10	10.09	9.16	3.00	Φ10/40(67)
								Φ10/40(68)
					-1.90	4.13	0.28	
								Φ10/40(66)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Π 8	20	1YY	Δ 8	Δ 11	8.63	8.65	3.00	Φ10/40(4)
								Φ10/40(5)
					-4.12	0.00	0.00	
Π 8	20	7XX	Δ 18	Δ 21	9.53	9.02	3.00	Φ10/40(24)
								Φ10/40(25)
					0.00	0.00	0.00	
Π 8	20	8XX	Δ 18	Δ 21	9.53	9.02	3.00	Φ10/40(28)
								Φ10/40(29)
					0.00	0.00	0.00	
Π 8	20	13YY	Δ 8	Δ 11	8.29	8.63	3.00	Φ10/40(58)
								Φ10/40(59)
					0.00	0.00	0.00	

Στάθμη 3: Στηρίξεις - συνοπτικά





ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

α/α	Διαστάσεις Στήριξης (Δοκού)	Πλάκα	Πλάκα	Ροπή Στήριξης Μ (Δοκού)	Τάσεις Beton σ	Απαραίτητος Οπλισμός Στήριξης (Άνω)	Πρόσθετος Οπλισμός Στήριξης (Άνω)
	[cm]	1	2	[kNm]	[MPa]	[cm2]	
Δ 1	40x60		Π1	-14.34	10.44	3.00	Φ10/40(45)
Δ 1	40x60		Π1	-9.10	8.14	3.00	Φ10/40(53)
Δ 1	40x60		Π1	0.00	0.00	0.98	
Δ 2	40x60		Π2	0.00	0.00	0.00	
Δ 3	40x60		Π3	0.00	0.00	0.98	
Δ 3	40x60		Π3	0.00	0.00	0.98	Φ10/40(11)
Δ 3	40x60		Π3	-19.35	11.77	3.00	Φ10/40(17)
Δ 4	40x40	Π1	Π4	-18.52	11.58	3.00	
Δ 4	40x40	Π1	Π4	-18.52	11.58	3.00	
Δ 4	40x40	Π1	Π4	-18.52	11.58	3.00	
Δ 5	40x40	Π5		-5.89	7.07	0.98	Φ10/40(35)
Δ 5	40x40	Π2	Π5	-9.74	8.88	3.00	Φ10/40(60)
Δ 6	40x40	Π4	Π7	-13.47	10.18	3.00	
Δ 6	40x40	Π4	Π7	-13.47	10.18	3.00	
Δ 6	40x40	Π4	Π7	-13.47	10.18	3.00	
Δ 7	25x60	Π3		0.00	0.00	0.98	
Δ 7	25x60	Π3		-23.77	12.65	3.70	
Δ 7	25x60		Π6	0.00	0.00	0.98	
Δ 7	25x60	Π3		-9.11	8.15	1.22	Φ10/40(18)
Δ 7	25x60		Π6	0.00	0.00	0.98	Φ10/40(21)
Δ 8	40x40	Π5	Π8	-12.64	9.92	3.00	
Δ 8	40x40	Π5	Π8	-16.30	11.02	3.00	
Δ 9	25x70	Π6		0.00	0.00	0.98	
Δ 9	25x70	Π6		0.00	0.00	0.98	
Δ 10	40x60	Π7		0.00	0.00	0.98	
Δ 10	40x60	Π7		0.00	0.00	0.98	
Δ 10	40x60	Π7		0.00	0.00	0.98	
Δ 11	40x60	Π8		0.00	0.00	0.98	
Δ 11	40x60	Π8		0.00	0.00	0.98	
Δ 13	30x60		Π1	-24.00	12.69	3.73	Φ10/40(77)
Δ 13	30x60		Π1	0.00	0.00	0.98	
Δ 14	40x60		Π4	-0.30	1.67	0.98	Φ10/40(34)
Δ 14	40x60		Π4	0.00	0.00	0.98	
Δ 14	40x60		Π4	0.00	0.00	0.98	Φ10/40(97)
Δ 15	40x60		Π7	0.00	0.00	0.98	
Δ 15	40x60		Π7	0.00	0.00	0.98	
Δ 16	40x40	Π1	Π2	-17.37	11.30	3.00	
Δ 16	40x40	Π1	Π2	-17.37	11.30	3.00	
Δ 16	40x40	Π1	Π2	-25.92	13.01	4.19	Φ10/40(112)
Δ 16	40x40	Π1	Π2	-17.37	11.30	3.28	
Δ 17	40x40	Π4	Π5	-10.14	9.05	3.00	
Δ 17	40x40	Π4	Π5	-6.95	7.63	3.00	
Δ 17	40x40	Π4	Π5	-15.80	10.88	3.00	Φ10/40(98)
Δ 18	40x40	Π7	Π8	-9.28	8.69	3.00	
Δ 18	40x40	Π7	Π8	-9.61	8.83	3.00	
Δ 19	40x40	Π2	Π3	-23.12	12.53	3.59	
Δ 19	40x40	Π2	Π3	-23.12	12.53	3.59	
Δ 19	40x40	Π2	Π3	-23.12	12.53	3.59	
Δ 19	40x40	Π2	Π3	-23.12	12.53	3.59	
Δ 20	30x60		Π5	0.00	0.00	0.98	
Δ 20	30x60		Π6	0.00	0.00	0.98	
Δ 20	30x60	Π5		0.00	0.00	0.98	
Δ 20	30x60		Π6	-8.52	8.34	3.00	Φ10/40(92)
Δ 20	30x60	Π5		0.00	0.00	0.98	
Δ 20	30x60		Π6	-5.73	6.98	0.98	Φ10/40(101)
Δ 21	30x60	Π8		0.00	0.00	0.98	

Δ 21	30x60	Π8		0.00	0.00	0.98	
Δ 22	30x60	Π3		0.00	0.00	0.98	
Δ 22	30x60	Π3		0.00	0.00	0.98	
Δ 23	30x60	Π3		0.00	0.00	0.98	
Δ 23	30x60	Π3		0.00	0.00	0.98	
Δ 24	30x60	Π6		0.00	0.00	0.98	
Δ 24	30x60	Π6		0.00	0.00	0.98	
Δ 24	30x60	Π6		0.00	0.00	0.98	
Δ 26	30x60		Π1	0.00	0.00	0.98	
Δ 26	30x60		Π1	-2.16	4.40	0.98	Φ10/40(111)

Στάθμη 3: Θέσεις ράβδων ανοιγμάτων

α/α	ράβδοι	X1	X2	X3	X4	πλάκα	ζώνη
1	Φ10/40	-0.10			2.30	Π5	1YY
2	Φ10/40	-0.10			2.10	Π5	1YY
3	Φ10/40	-0.10	0.55	1.45	3.50	Π5	1YY
4	Φ10/40	-0.10			3.50	Π8	1YY
5	Φ10/40	-0.80	0.85	2.60	3.60	Π8	1YY
6	Φ10/40	-0.10			6.05	Π3	2YY
7	Φ10/40	-0.20	1.35	4.60	6.11	Π3	2YY
8	Φ10/40	-0.10			5.80	Π3	3YY
9	Φ10/40	-0.10			5.70	Π3	3YY
10	Φ10/40	-0.10	1.30	4.35	5.80	Π3	3YY
12	Φ10/40	-0.10			5.70	Π6	4YY
13	Φ10/40	-0.10			5.70	Π6	4YY
14	Φ10/40	-0.10	1.30	4.35	5.70	Π6	4YY
15	Φ10/40	-0.10			5.70	Π3	5YY
16	Φ10/40	-0.35	1.30	4.35	5.75	Π3	5YY
19	Φ10/40	-0.10			5.70	Π6	6YY
20	Φ10/40	-0.10	1.30	4.35	5.80	Π6	6YY
22	Φ10/40	-0.10			5.10	Π7	7XX
23	Φ10/40	-0.20	1.15	3.85	7.20	Π7	7XX
24	Φ10/40	-0.10			4.35	Π8	7XX
25	Φ10/40	-2.50	1.05	3.25	4.45	Π8	7XX
26	Φ10/40	-0.10			5.10	Π7	8XX
27	Φ10/40	-0.20	1.15	3.85	7.20	Π7	8XX
28	Φ10/40	-0.10			4.35	Π8	8XX
29	Φ10/40	-2.50	1.00	3.25	4.45	Π8	8XX
30	Φ10/40	-0.10			5.10	Π4	9XX
31	Φ10/40	-0.10	1.50	2.75	6.30	Π4	9XX
32	Φ10/40	-0.10			2.70	Π5	9XX
33	Φ10/40	-2.50	0.70	1.90	2.70	Π5	9XX
36	Φ10/40	-0.10			4.10	Π6	10XX
37	Φ10/40	-0.20	1.60	2.45	4.20	Π6	10XX
38	Φ10/40	-0.10			5.70	Π1	11YY
39	Φ10/40	-0.35	1.80	3.60	6.60	Π1	11YY
40	Φ10/40	-0.35			4.15	Π4	11YY
41	Φ10/40	-0.10			3.90	Π4	11YY
42	Φ10/40	-2.20	0.95	2.90	5.35	Π4	11YY
43	Φ10/40	-0.10			3.50	Π7	11YY
44	Φ10/40	-1.00	0.85	2.60	3.60	Π7	11YY
46	Φ10/40	-0.10			5.70	Π1	12YY
47	Φ10/40	-0.35	1.25	2.90	7.75	Π1	12YY
48	Φ10/40	-0.35			4.15	Π4	12YY
49	Φ10/40	-0.10			3.90	Π4	12YY
50	Φ10/40	-2.20	0.95	2.90	6.00	Π4	12YY
51	Φ10/40	-0.10			3.50	Π7	12YY
52	Φ10/40	-0.80	1.50	2.60	3.60	Π7	12YY
54	Φ10/40	-0.10			5.85	Π2	13YY
55	Φ10/40	-0.25			4.15	Π5	13YY
56	Φ10/40	-0.10			3.90	Π5	13YY

57	Φ10/40	-0.80	0.95	2.90	5.35	Π5	13YY
58	Φ10/40	-0.10			3.50	Π8	13YY
59	Φ10/40	-1.00	0.85	2.60	3.60	Π8	13YY
61	Φ10/40	-0.10			5.70	Π1	14YY
62	Φ10/40	-0.20	2.70	3.60	6.60	Π1	14YY
63	Φ10/40	-0.35			4.05	Π4	14YY
64	Φ10/40	-0.10			3.90	Π4	14YY
65	Φ10/40	-2.20	0.95	2.90	4.60	Π4	14YY
66	Φ10/40	-0.25			3.50	Π7	14YY
67	Φ10/40	-0.10			3.50	Π7	14YY
68	Φ10/40	-0.80	1.00	2.60	3.50	Π7	14YY
69	Φ10/40	-0.10			5.20	Π1	15XX
70	Φ10/40	-0.25	0.75	4.45	6.20	Π1	15XX
72	Φ10/40	-0.35			2.70	Π2	15XX
73	Φ10/40	-0.10			2.40	Π2	15XX
74	Φ10/40	-3.60	0.95	2.15	4.30	Π2	15XX
75	Φ10/40	-0.10			5.10	Π3	15XX
76	Φ10/40	-1.10	0.85	3.85	5.20	Π3	15XX
78	Φ10/40	-0.10			5.20	Π1	16XX
79	Φ10/40	-0.20	1.35	4.30	6.40	Π1	16XX
81	Φ10/40	-0.35			2.70	Π2	16XX
82	Φ10/40	-0.10			2.40	Π2	16XX
83	Φ10/40	-3.60	0.65	1.70	3.80	Π2	16XX
84	Φ10/40	-0.10			5.10	Π3	16XX
85	Φ10/40	-2.00	1.00	3.75	5.20	Π3	16XX
86	Φ10/40	-0.10			5.10	Π4	17XX
87	Φ10/40	-0.20	1.20	3.85	7.20	Π4	17XX
88	Φ10/40	-0.10			4.35	Π5	17XX
89	Φ10/40	-2.00	1.00	3.25	4.45	Π5	17XX
90	Φ10/40	-0.10			3.25	Π6	18XX
91	Φ10/40	-0.25	0.95	2.40	3.35	Π6	18XX
93	Φ10/40	-0.10			5.10	Π4	19XX
94	Φ10/40	-0.10	1.20	3.85	7.20	Π4	19XX
95	Φ10/40	-0.10			4.35	Π5	19XX
96	Φ10/40	-2.00	1.00	3.25	4.45	Π5	19XX
99	Φ10/40	-0.10			3.25	Π6	20XX
100	Φ10/40	-0.10	0.95	2.40	3.35	Π6	20XX
102	Φ10/40	-0.10			5.20	Π1	21XX
103	Φ10/40	-0.10	0.85	3.50	6.45	Π1	21XX
105	Φ10/33	-0.30			2.55	Π2	21XX
106	Φ10/40	-0.10			2.40	Π2	21XX
107	Φ10/40	-2.05	0.65	1.70	3.40	Π2	21XX
108	Φ10/40	-0.25			5.10	Π3	21XX
109	Φ10/40	-0.10			5.10	Π3	21XX
110	Φ10/40	-1.55	1.70	3.30	5.10	Π3	21XX
113	Φ10/40	-0.10			5.20	Π1	22XX
114	Φ10/40	-0.20	1.15	3.65	6.65	Π1	22XX
116	Φ10/40	-0.35			2.70	Π2	22XX
117	Φ10/40	-0.10			2.40	Π2	22XX
118	Φ10/40	-1.55	0.65	1.70	4.80	Π2	22XX
119	Φ10/40	-0.10			5.10	Π3	22XX
120	Φ10/40	-1.10	0.35	3.90	5.20	Π3	22XX

Στάθμη 3: Θέσεις ράβδων στηρίξεων

α/α	**ράβδοι**	**L1**	**L2**	**δοκός**	**πλάκα 1**	**πλάκα 2**
11	Φ10/40	0.00	3.80	Δ3		Π3
17	Φ10/40	0.00	1.90	Δ3		Π3
18	Φ10/40	3.60	0.00	Δ7	Π3	
21	Φ10/40	0.00	1.90	Δ7		Π6
34	Φ10/40	0.00	2.70	Δ14		Π4
35	Φ10/40	2.00	0.00	Δ5	Π5	

45	Φ10/40	0.00	0.80	Δ1		Π1
53	Φ10/40	0.00	0.40	Δ1		Π1
60	Φ10/40	0.70	3.70	Δ5	Π2	Π5
77	Φ10/40	0.00	1.05	Δ13		Π1
92	Φ10/40	0.00	0.40	Δ20		Π6
97	Φ10/40	0.00	1.70	Δ14		Π4
98	Φ10/40	1.15	0.40	Δ17	Π4	Π5
101	Φ10/40	0.00	1.50	Δ20		Π6
111	Φ10/40	0.00	2.75	Δ26		Π1
112	Φ10/40	0.40	0.40	Δ16	Π1	Π2

Στάθμη 3: Έλεγχος σε λυγηρότητα (ανάγκη ελέγχου παραμόρφωσης)

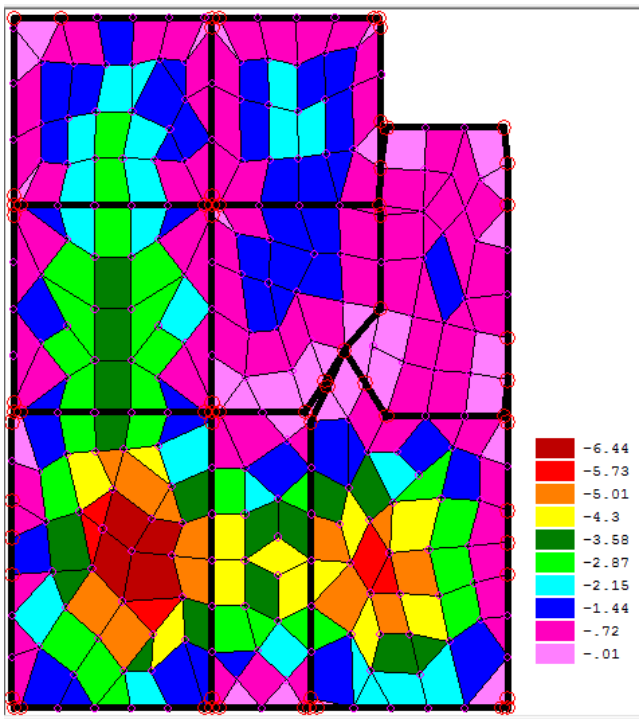
Πλάκα	Μήκος [m]	Συντ. a	Χωρίς διαχωριστικά Απαραίτητο Πάχος Πλάκας για Απαλλαγή [cm]	Μήκος [m]	Συντ. a	Με διαχωριστικά Απαραίτητο Πάχος Πλάκας για Απαλλαγή [cm]
1	5.5	0.8	20 < 20	5.5	0.8	18 < 20
2	2.7	0.6	10 < 20	2.7	0.6	7 < 20
3	5.4	0.8	19 < 20	5.4	0.8	17 < 20
4	4.2	0.6	13 < 20	4.2	0.6	9 < 20
5	4.2	0.6	13 < 20	2.3	0.8	7 < 20
6	4.3	1.0	19 < 20	4.3	1.0	17 < 20
7	3.8	0.8	15 < 20	3.8	0.8	11 < 20
8	3.8	0.8	15 < 20	3.8	0.8	11 < 20

Στάθμη 3: Έλεγχος σε παραμόρφωση

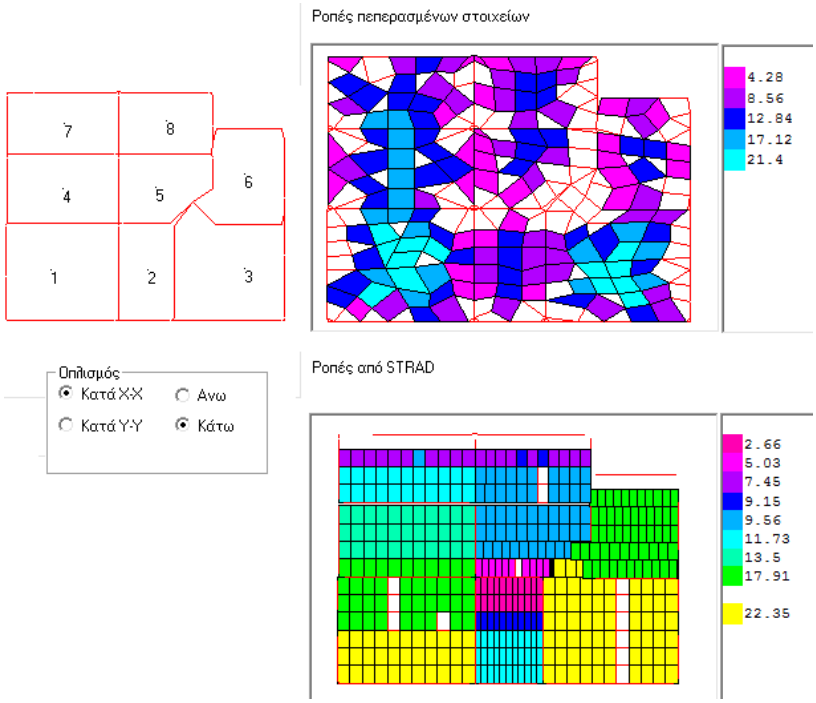
Πλάκα	L [m]	P [kN/m]	a	Ζώνη Επίλυσης	L/250
1	5.5	7.1	0.8	X-X	21.8
1	5.5	7.1	0.8	X-X	21.8
1	5.5	7.1	0.8	X-X	21.8
1	5.5	7.1	0.8	X-X	21.8
2	2.7	11.5	0.6	X-X	10.8
2	2.7	11.5	0.6	X-X	10.8
2	2.7	11.5	0.6	X-X	10.8
2	2.7	11.5	0.6	X-X	10.8
3	5.4	9.5	0.8	X-X	21.4
3	5.4	9.5	0.8	X-X	21.4
3	5.4	9.5	0.8	X-X	21.4
3	5.4	9.5	0.8	X-X	21.4
4	4.2	9.3	0.6	Y-Y	16.8
4	4.2	9.3	0.6	Y-Y	16.8
4	4.2	9.3	0.6	Y-Y	16.8
5	2.3	10.8	0.8	Y-Y	9.3
5	3.0	9.2	0.8	X-X	11.9
5	4.2	8.5	0.6	Y-Y	16.8
6	4.3	10.5	1.0	X-X	17.2
6	3.5	12.0	1.0	X-X	13.8
6	3.5	12.0	1.0	X-X	13.8
7	3.8	8.8	0.8	Y-Y	15.2
7	3.8	8.8	0.8	Y-Y	15.2
7	3.8	8.8	0.8	Y-Y	15.2
8	3.8	8.9	0.8	Y-Y	15.2
8	3.8	8.9	0.8	Y-Y	15.2

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

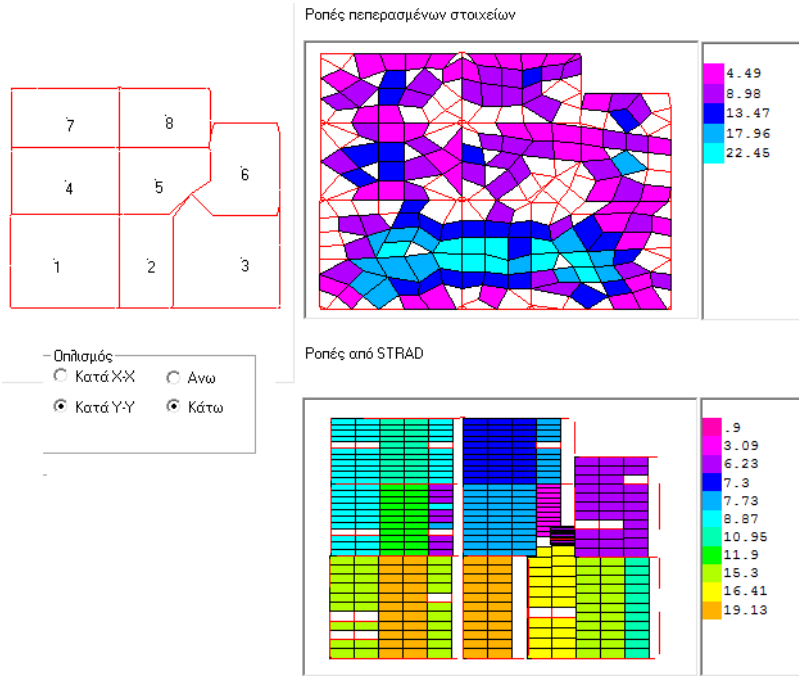
Υπολογισμός παραμορφώσεων επίλυσης με επιφ. πεπερασμένα στοιχεία (mm)



Στάθμη 4: Πλάκες - συνοπτικά



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α



α/α	Πάχος Πλάκας d	Ζώνη Επίλυσης	Στήριξη	Στήριξη	Ροπές M	Τάσεις Beton σ	Οπλισμός As	Ράβδοι
	[cm]		1	2	[kNm]	[MPa]	[cm2]	Διάμετροι και αποστάσεις
Π 1	20	10YY	Δ 1	Δ 4	18.09	11.47	3.00	Φ10/40(33)
								Φ10/40(34)
					0.00	0.00	0.00	
Π 1	20	12YY	Δ 1	Δ 4	13.59	10.55	3.00	Φ10/40(48)
								Φ10/40(49)
					0.00	0.00	0.00	
Π 1	20	13YY	Δ 1	Δ 4	11.26	9.80	3.00	Φ10/40(57)
								Φ10/40(58)
					-0.40	1.93	0.06	
								Φ10/40(56)
Π 1	20	14XX	Δ 26	Δ 16	15.77	11.68	3.95	Φ10/35(65)
								Φ10/35(66)
					-0.20	0.00	0.00	
Π 1	20	15XX	Δ 13	Δ 16	18.25	11.68	3.95	Φ10/35(74)
								Φ10/35(75)
					0.00	0.00	0.00	
Π 1	20	20XX	Δ 26	Δ 16	15.77	11.04	3.72	Φ10/40(97)
								Φ10/40(98)
					0.00	0.00	0.00	
Π 1	20	21XX	Δ 13	Δ 16	17.01	11.20	3.80	Φ10/40(107)
								Φ10/40(108)
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	11YY	Δ 2	Δ 5	19.13	11.72	0.00	
					-1.96	4.20	0.29	
								Φ10/40(41)
Π 2	20	14XX	Δ 16	Δ 19	9.16	8.64	3.00	Φ10/40(69)
								Φ10/40(70)
					-10.34	9.10	1.58	
								Φ10/40(68)
Π 2	20	15XX	Δ 16	Δ 19	9.16	8.64	3.00	Φ10/40(78)
								Φ10/40(79)
					-10.34	9.10	1.58	
								Φ10/40(77)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

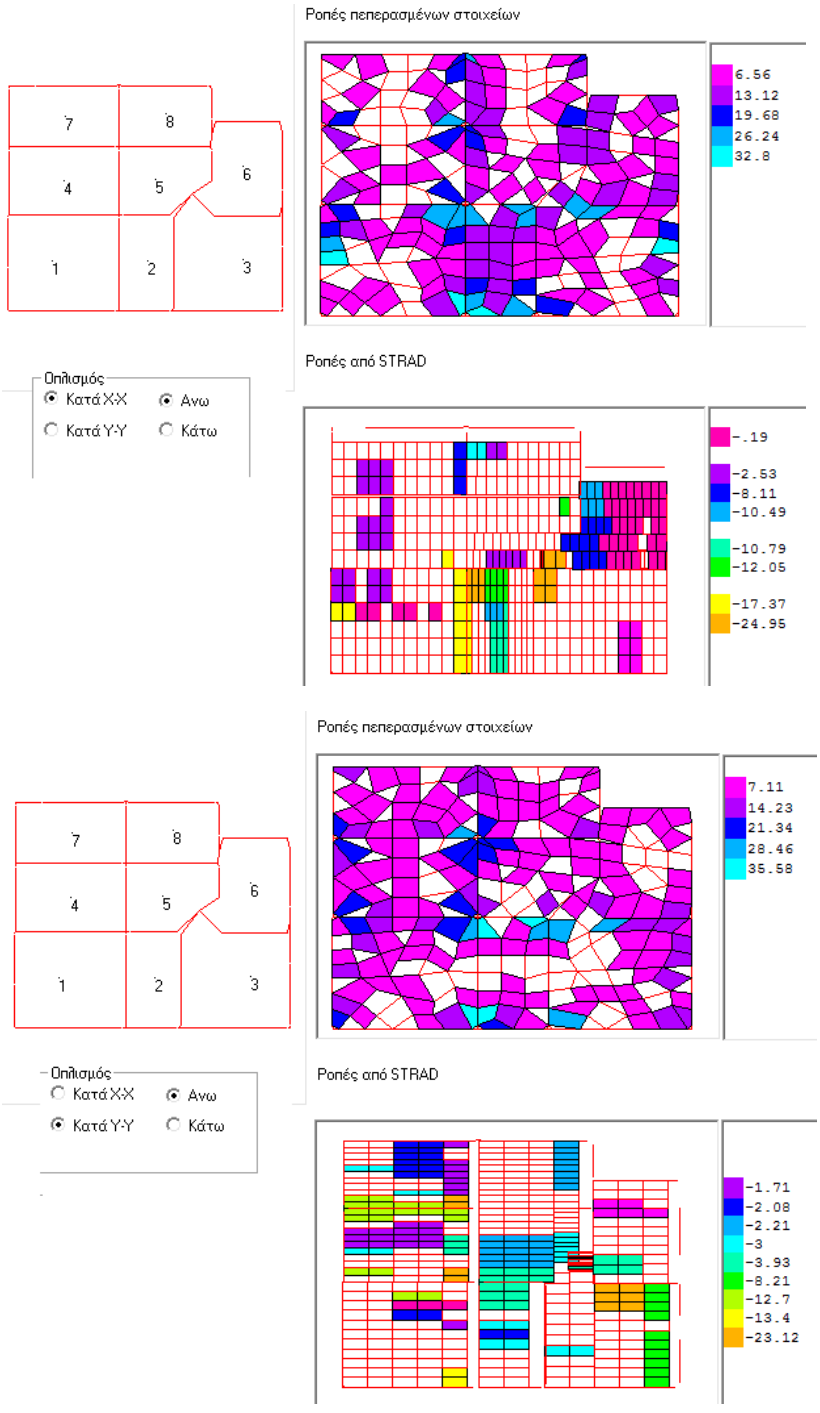
Π 2	20	20ΧΧ	Δ 16	Δ 19	2.67	4.87	3.00	Φ10/40(101)
								Φ10/40(102)
					-12.05	9.10	1.58	
								Φ10/40(100)
Π 2	20	21ΧΧ	Δ 16	Δ 19	11.72	9.62	3.00	Φ10/40(111)
								Φ10/40(112)
					-10.78	9.29	1.66	
								Φ10/40(110)
Π 3	20	3ΥΥ	Δ 3	Δ 7	14.78	11.67	3.00	Φ10/40(10)
								Φ10/40(11)
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	20	4ΥΥ	Δ 3	Δ 7	13.66	10.24	3.00	Φ10/40(12)
								Φ10/40(13)
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	20	6ΥΥ	Δ 3	Δ 7	9.87	8.94	3.00	Φ10/40(18)
								Φ10/40(19)
					-7.56	0.00	0.00	
Π 3	20	14ΧΧ	Δ 19	Δ 23	18.98	11.87	3.53	Φ10/40(71)
								Φ10/40(72)
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	20	15ΧΧ	Δ 19	Δ 22	18.98	11.87	3.72	Φ10/40(80)
								Φ10/40(81)
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	20	20ΧΧ	Δ 19	Δ 23	18.98	11.87	3.07	Φ10/40(103)
								Φ10/40(104)
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	20	21ΧΧ	Δ 19	Δ 22	18.98	11.87	3.98	Φ10/35(113)
								Φ10/35(114)
					0.00	0.00	0.00	
Π 4	20	2ΧΧ	Δ 14	Δ 17	13.99	10.33	3.00	Φ10/40(6)
								Φ10/40(7)
					0.00	0.00	0.00	
Π 4	20	10ΥΥ	Δ 4	Δ 6	11.06	9.43	3.00	Φ10/40(36)
								Φ10/40(37)
					-1.60	3.80	0.24	
								Φ10/40(35)
Π 4	20	12ΥΥ	Δ 4	Δ 6	3.79	8.90	3.00	Φ10/40(50)
								Φ10/40(51)
					-3.73	0.00	0.00	
Π 4	20	13ΥΥ	Δ 4	Δ 6	8.55	8.90	3.00	Φ10/40(59)
								Φ10/40(60)
					-1.67	0.00	0.00	
Π 4	20	16ΧΧ	Δ 14	Δ 17	12.69	9.94	3.00	Φ10/40(83)
								Φ10/40(84)
					0.00	0.00	0.00	
Π 4	20	18ΧΧ	Δ 14	Δ 17	12.69	9.94	3.00	Φ10/40(90)
								Φ10/40(91)
					0.00	0.00	0.00	
Π 5	20	1ΥΥ	Δ 20	Δ 8	2.40	4.62	3.00	Φ10/40(2)
								Φ10/40(3)
					-2.83	5.01	0.43	
								Φ10/40(1)
Π 5	20	2ΧΧ	Δ 17	Δ 5	4.77	6.61	3.00	Φ10/40(8)
								Φ10/40(9)
					-2.39	0.00	0.00	
Π 5	20	11ΥΥ	Δ 5	Δ 8	6.91	7.75	3.00	Φ10/40(42)
								Φ10/40(43)
					-2.03	0.00	0.00	
Π 5	20	16ΧΧ	Δ 17	Δ 20	9.63	8.84	3.00	Φ10/40(85)
								Φ10/40(86)
					0.00	0.00	0.00	
Π 5	20	18ΧΧ	Δ 17	Δ 20	9.63	8.84	3.00	Φ10/40(92)
								Φ10/40(93)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

					0.00	0.00	0.00	
Π 6	20	5YY	Δ 7	Δ 9	5.43	6.91	3.00	Φ10/40(16)
								Φ10/40(17)
					-0.47	1.41	0.03	
								Φ10/40(15)
Π 6	20	7YY	Δ 7	Δ 9	5.43	7.81	3.00	Φ10/40(22)
								Φ10/40(23)
					0.00	0.00	0.00	
Π 6	20	17XX	Δ 20	Δ 24	15.60	10.83	3.00	Φ10/40(87)
								Φ10/40(88)
					-0.22	0.00	0.00	
Π 6	20	19XX	Δ 20	Δ 24	15.60	10.83	3.00	Φ10/40(94)
								Φ10/40(95)
					-0.16	0.00	0.00	
Π 7	20	8XX	Δ 15	Δ 18	10.64	9.24	3.00	Φ10/40(25)
								Φ10/40(26)
					0.00	0.00	0.00	
Π 7	20	9XX	Δ 15	Δ 18	5.09	8.34	3.00	Φ10/40(29)
								Φ10/40(30)
					0.00	0.00	0.00	
Π 7	20	10YY	Δ 6	Δ 10	9.94	8.97	3.00	Φ10/40(39)
								Φ10/40(40)
					-1.89	4.12	0.28	
								Φ10/40(38)
Π 7	20	12YY	Δ 6	Δ 10	8.05	8.40	3.00	Φ10/40(52)
								Φ10/40(53)
					-1.54	0.00	0.00	
Π 7	20	13YY	Δ 6	Δ 10	8.05	8.40	3.00	Φ10/40(61)
								Φ10/40(62)
					-0.39	0.00	0.00	
Π 8	20	1YY	Δ 8	Δ 11	6.89	7.82	3.00	Φ10/40(4)
								Φ10/40(5)
					-1.96	0.00	0.00	
Π 8	20	8XX	Δ 18	Δ 21	8.52	8.47	3.00	Φ10/40(27)
								Φ10/40(28)
					0.00	0.00	0.00	
Π 8	20	9XX	Δ 18	Δ 21	6.64	8.24	3.00	Φ10/40(31)
								Φ10/40(32)
					0.00	0.00	0.00	
Π 8	20	11YY	Δ 8	Δ 11	6.51	7.48	3.00	Φ10/40(45)
								Φ10/40(46)
					-0.36	1.84	0.05	
								Φ10/40(44)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Στάθμη 4: Στηρίξεις - συνοπτικά



α/α	Διαστάσεις Στήριξης (Δοκού)	Πλάκα	Πλάκα	Ροπή Στήριξης Μ (Δοκού)	Τάσεις Beton σ	Απαραίτητος Οπλισμός Στήριξης (Άνω)	Πρόσθετος Οπλισμός Στήριξης (Άνω)
	[cm]	1	2	[kNm]	[MPa]	[cm2]	
Δ 1	40x60		Π1	0.00	0.00	0.98	
Δ 1	40x60		Π1	-13.39	10.15	3.00	Φ10/40(54)
Δ 1	40x60		Π1	0.00	0.00	0.98	Φ10/40(63)
Δ 2	40x60		Π2	-4.52	6.25	0.68	
Δ 3	40x60		Π3	0.00	0.00	0.98	

Δ 3	40x60		Π3	0.00	0.00	0.98	
Δ 3	40x60		Π3	-8.29	8.26	3.00	Φ10/40(20)
Δ 4	40x40	Π1	Π4	-18.30	11.52	3.00	
Δ 4	40x40	Π1	Π4	-18.30	11.52	3.00	
Δ 4	40x40	Π1	Π4	-18.30	11.52	3.00	
Δ 5	40x40	Π5		-4.36	6.15	0.98	
Δ 5	40x40	Π2	Π5	-3.93	5.85	3.00	Φ10/40(47)
Δ 6	40x40	Π4	Π7	-12.69	9.94	3.00	
Δ 6	40x40	Π4	Π7	-23.12	12.53	3.59	Φ10/40(55)
Δ 6	40x40	Π4	Π7	-12.69	9.94	3.00	Φ10/40(64)
Δ 7	25x60	Π3		0.00	0.00	0.98	
Δ 7	25x60	Π3		-22.35	12.38	3.46	Φ10/40(14)
Δ 7	25x60		Π6	0.00	0.00	0.98	
Δ 7	25x60	Π3		-8.21	8.22	1.25	Φ10/37(21)
Δ 7	25x60		Π6	0.00	0.00	0.98	Φ10/40(24)
Δ 8	40x40	Π5	Π8	-10.38	9.14	3.00	
Δ 8	40x40	Π5	Π8	-13.68	10.24	3.00	
Δ 9	25x60	Π6		0.00	0.00	0.98	
Δ 9	25x60	Π6		0.00	0.00	0.98	
Δ 10	40x60	Π7		0.00	0.00	0.98	
Δ 10	40x60	Π7		0.00	0.00	0.98	
Δ 10	40x60	Π7		0.00	0.00	0.98	
Δ 11	40x60	Π8		0.00	0.00	0.98	
Δ 11	40x60	Π8		0.00	0.00	0.98	
Δ 13	30x60		Π1	-32.81	13.80	5.13	Φ10/25(82)
Δ 13	30x60		Π1	0.00	0.00	0.98	
Δ 14	40x60		Π4	0.00	0.00	0.98	
Δ 14	40x60		Π4	0.00	0.00	0.98	
Δ 14	40x60		Π4	0.00	0.00	0.98	
Δ 15	40x60		Π7	0.00	0.00	0.98	
Δ 15	40x60		Π7	0.00	0.00	0.98	
Δ 16	40x40	Π1	Π2	-17.37	11.30	3.00	
Δ 16	40x40	Π1	Π2	-17.37	11.30	3.00	
Δ 16	40x40	Π1	Π2	-24.95	12.85	4.19	Φ10/40(106)
Δ 16	40x40	Π1	Π2	-17.37	11.30	3.67	
Δ 17	40x40	Π4	Π5	-11.82	9.66	3.00	
Δ 17	40x40	Π4	Π5	-6.66	7.48	3.00	
Δ 17	40x40	Π4	Π5	-13.47	10.18	3.00	
Δ 18	40x40	Π7	Π8	-8.76	8.45	3.00	
Δ 18	40x40	Π7	Π8	-10.69	9.26	3.00	
Δ 19	40x40	Π2	Π3	-23.12	12.53	3.59	
Δ 19	40x40	Π2	Π3	-23.12	12.53	3.59	
Δ 19	40x40	Π2	Π3	-23.12	12.53	3.59	
Δ 19	40x40	Π2	Π3	-23.12	12.53	3.59	
Δ 20	30x60		Π5	0.00	0.00	0.98	
Δ 20	30x60	Π5		0.00	0.00	0.98	
Δ 20	30x60		Π6	-8.10	8.18	3.00	Φ10/40(89)
Δ 20	30x60	Π5		0.00	0.00	0.98	
Δ 20	30x60		Π6	-10.49	9.18	3.00	Φ10/40(96)
Δ 21	30x60	Π8		0.00	0.00	0.98	
Δ 21	30x60	Π8		0.00	0.00	0.98	
Δ 22	30x50	Π3		0.00	0.00	0.98	
Δ 22	30x50	Π3		0.00	0.00	1.03	
Δ 23	30x40	Π3		0.00	0.00	0.98	
Δ 23	30x40	Π3		0.00	0.00	0.98	
Δ 24	30x60	Π6		0.00	0.00	0.98	
Δ 24	30x60	Π6		0.00	0.00	0.98	
Δ 26	30x60		Π1	-24.27	12.73	3.78	Φ10/40(73)
Δ 26	30x60		Π1	-2.71	4.91	0.98	Φ10/40(105)

Στάθμη 4: Θέσεις ράβδων ανοιγμάτων

α/α	ράβδοι	X1	X2	X3	X4	πλάκα	ζώνη
1	Φ10/40	-0.10			2.30	Π5	1YY
2	Φ10/40	-0.10			2.10	Π5	1YY
3	Φ10/40	-0.10	0.55	1.45	3.50	Π5	1YY
4	Φ10/40	-0.10			3.50	Π8	1YY
5	Φ10/40	-0.80	0.85	2.60	3.60	Π8	1YY
6	Φ10/40	-0.10			5.10	Π4	2XX
7	Φ10/40	-0.20	1.20	3.85	6.25	Π4	2XX
8	Φ10/40	-0.10			2.60	Π5	2XX
9	Φ10/40	-2.50	0.65	1.85	2.70	Π5	2XX
10	Φ10/40	-0.10			6.10	Π3	3YY
11	Φ10/40	-0.20	1.35	4.65	6.17	Π3	3YY
12	Φ10/40	-0.10			5.70	Π3	4YY
13	Φ10/40	-0.20	1.30	4.35	5.80	Π3	4YY
15	Φ10/40	-0.10			5.70	Π6	5YY
16	Φ10/40	-0.10			5.70	Π6	5YY
17	Φ10/40	-0.10	1.30	4.35	5.70	Π6	5YY
18	Φ10/40	-0.10			5.70	Π3	6YY
19	Φ10/40	-0.35	1.30	4.35	5.75	Π3	6YY
22	Φ10/40	-0.10			5.70	Π6	7YY
23	Φ10/40	-0.10	1.30	4.35	5.80	Π6	7YY
25	Φ10/40	-0.10			5.10	Π7	8XX
26	Φ10/40	-0.20	1.15	3.85	7.20	Π7	8XX
27	Φ10/40	-0.10			4.35	Π8	8XX
28	Φ10/40	-2.50	1.05	3.25	4.45	Π8	8XX
29	Φ10/40	-0.10			5.10	Π7	9XX
30	Φ10/40	-0.20	1.20	3.85	7.20	Π7	9XX
31	Φ10/40	-0.10			4.35	Π8	9XX
32	Φ10/40	-2.00	1.00	3.25	4.45	Π8	9XX
33	Φ10/40	-0.10			5.70	Π1	10YY
34	Φ10/40	-0.20	1.30	4.35	6.60	Π1	10YY
35	Φ10/40	-0.35			4.05	Π4	10YY
36	Φ10/40	-0.10			3.90	Π4	10YY
37	Φ10/40	-2.75	0.95	2.90	4.60	Π4	10YY
38	Φ10/40	-0.25			3.50	Π7	10YY
39	Φ10/40	-0.10			3.50	Π7	10YY
40	Φ10/40	-0.80	1.05	2.60	3.50	Π7	10YY
41	Φ10/40	-0.10			5.95	Π2	11YY
42	Φ10/40	-0.10			3.90	Π5	11YY
43	Φ10/40	-0.80	0.95	2.90	4.60	Π5	11YY
44	Φ10/40	-0.35			3.50	Π8	11YY
45	Φ10/40	-0.10			3.50	Π8	11YY
46	Φ10/40	-2.80	0.85	2.60	3.50	Π8	11YY
48	Φ10/40	-0.10			5.70	Π1	12YY
49	Φ10/40	-0.35	1.05	4.55	7.65	Π1	12YY
50	Φ10/40	-0.10			3.90	Π4	12YY
51	Φ10/40	-2.20	0.95	2.90	6.70	Π4	12YY
52	Φ10/40	-0.10			3.50	Π7	12YY
53	Φ10/40	-2.80	0.85	2.60	3.60	Π7	12YY
56	Φ10/40	-0.10			5.95	Π1	13YY
57	Φ10/40	-0.10			5.70	Π1	13YY
58	Φ10/40	-0.10	1.30	4.35	8.80	Π1	13YY
59	Φ10/40	-0.10			3.90	Π4	13YY
60	Φ10/40	-1.20	0.95	2.90	6.70	Π4	13YY
61	Φ10/40	-0.10			3.50	Π7	13YY
62	Φ10/40	-1.65	0.85	2.60	3.60	Π7	13YY
65	Φ10/35	-0.10			5.20	Π1	14XX
66	Φ10/35	-0.25	0.85	4.65	6.20	Π1	14XX
68	Φ10/40	-0.30			2.70	Π2	14XX
69	Φ10/40	-0.10			2.40	Π2	14XX

70	Φ10/40	-1.55	0.65	1.70	5.30	Π2	14XX
71	Φ10/40	-0.10			5.10	Π3	14XX
72	Φ10/40	-1.10	0.85	3.75	5.20	Π3	14XX
74	Φ10/35	-0.10			5.20	Π1	15XX
75	Φ10/35	-0.25	0.85	4.65	6.20	Π1	15XX
77	Φ10/40	-0.30			2.70	Π2	15XX
78	Φ10/40	-0.10			2.40	Π2	15XX
79	Φ10/40	-2.05	0.65	1.70	5.30	Π2	15XX
80	Φ10/40	-0.10			5.10	Π3	15XX
81	Φ10/40	-1.10	0.80	3.85	5.20	Π3	15XX
83	Φ10/40	-0.10			5.10	Π4	16XX
84	Φ10/40	-0.20	1.20	3.85	6.80	Π4	16XX
85	Φ10/40	-0.10			4.35	Π5	16XX
86	Φ10/40	-2.00	1.00	3.25	4.45	Π5	16XX
87	Φ10/40	-0.10			3.25	Π6	17XX
88	Φ10/40	-0.25	0.95	2.40	3.35	Π6	17XX
90	Φ10/40	-0.10			5.10	Π4	18XX
91	Φ10/40	-0.20	1.20	3.85	7.20	Π4	18XX
92	Φ10/40	-0.10			4.35	Π5	18XX
93	Φ10/40	-3.00	1.00	3.25	4.45	Π5	18XX
94	Φ10/40	-0.10			3.25	Π6	19XX
95	Φ10/40	-0.25	0.95	2.40	3.35	Π6	19XX
97	Φ10/40	-0.10			5.20	Π1	20XX
98	Φ10/40	-0.10	0.70	3.60	6.40	Π1	20XX
100	Φ10/40	-0.30			2.70	Π2	20XX
101	Φ10/40	-0.10			2.40	Π2	20XX
102	Φ10/40	-3.05	0.65	1.70	3.80	Π2	20XX
103	Φ10/40	-0.10			5.10	Π3	20XX
104	Φ10/40	-1.10	1.70	3.30	5.20	Π3	20XX
107	Φ10/40	-0.10			5.20	Π1	21XX
108	Φ10/40	-0.20	1.20	4.05	6.65	Π1	21XX
110	Φ10/40	-0.40			2.70	Π2	21XX
111	Φ10/40	-0.10			2.40	Π2	21XX
112	Φ10/40	-2.55	0.65	1.70	3.80	Π2	21XX
113	Φ10/35	-0.10			5.10	Π3	21XX
114	Φ10/35	-1.10	0.90	3.90	5.20	Π3	21XX

Στάθμη 4: Θέσεις ράβδων στηρίξεων

α/α	ράβδοι	L1	L2	δοκός	πλάκα 1	πλάκα 2
14	Φ10/40	3.00	0.00	Δ7	Π3	
20	Φ10/40	0.00	0.40	Δ3		Π3
21	Φ10/37	4.15	0.00	Δ7	Π3	
24	Φ10/40	0.00	1.90	Δ7		Π6
47	Φ10/40	0.70	0.40	Δ5	Π2	Π5
54	Φ10/40	0.00	0.85	Δ1		Π1
55	Φ10/40	1.05	0.40	Δ6	Π4	Π7
63	Φ10/40	0.00	5.35	Δ1		Π1
64	Φ10/40	1.00	0.40	Δ6	Π4	Π7
73	Φ10/40	0.00	1.00	Δ26		Π1
82	Φ10/25	0.00	1.10	Δ13		Π1
89	Φ10/40	0.00	1.50	Δ20		Π6
96	Φ10/40	0.00	0.40	Δ20		Π6
105	Φ10/40	0.00	2.75	Δ26		Π1
106	Φ10/40	0.40	0.40	Δ16	Π1	Π2

Στάθμη 4: Έλεγχος σε λυγηρότητα (ανάγκη ελέγχου παραμόρφωσης)

Πλάκα	Μήκος	Συντ. a	Χωρίς διαχωριστικά	Μήκος	Συντ. a	Με διαχωριστικά
	[m]		Απαραίτητο Πάχος Πλάκας για Απαλλαγή [cm]	[m]		Απαραίτητο Πάχος Πλάκας για Απαλλαγή [cm]

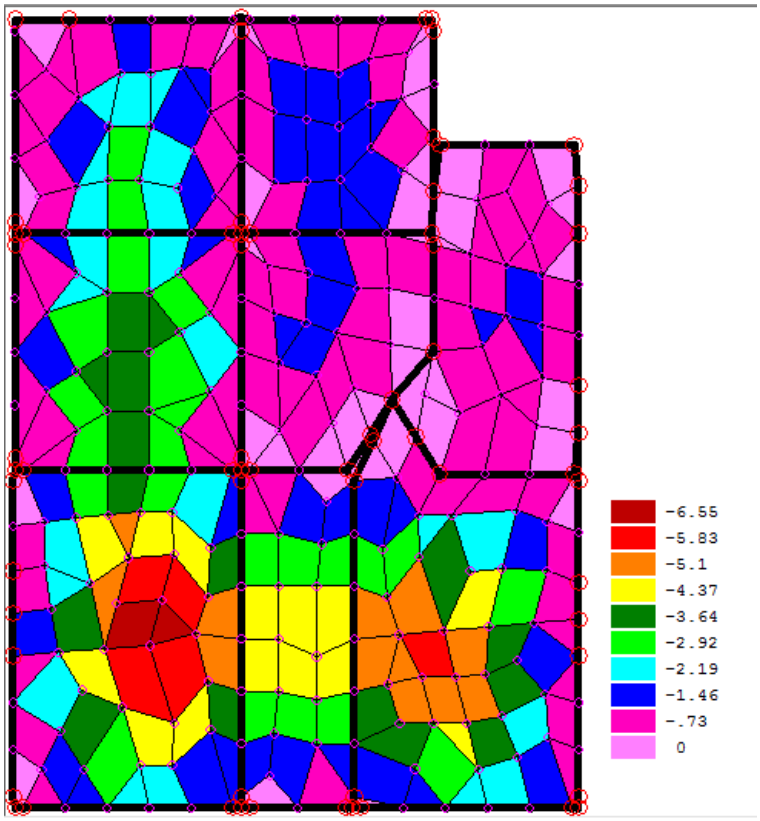
1	5.5	0.8	20 < 20	5.5	0.8	18 < 20
2	2.7	0.6	10 < 20	2.7	0.6	7 < 20
3	5.4	0.8	19 < 20	5.4	0.8	17 < 20
4	4.2	0.6	13 < 20	4.2	0.6	9 < 20
5	4.2	0.6	13 < 20	2.3	0.8	7 < 20
6	3.5	1.0	17 < 20	3.5	1.0	13 < 20
7	3.8	0.8	15 < 20	3.8	0.8	11 < 20
8	3.8	0.8	15 < 20	3.8	0.8	11 < 20

Στάθμη 4: Έλεγχος σε παραμόρφωση

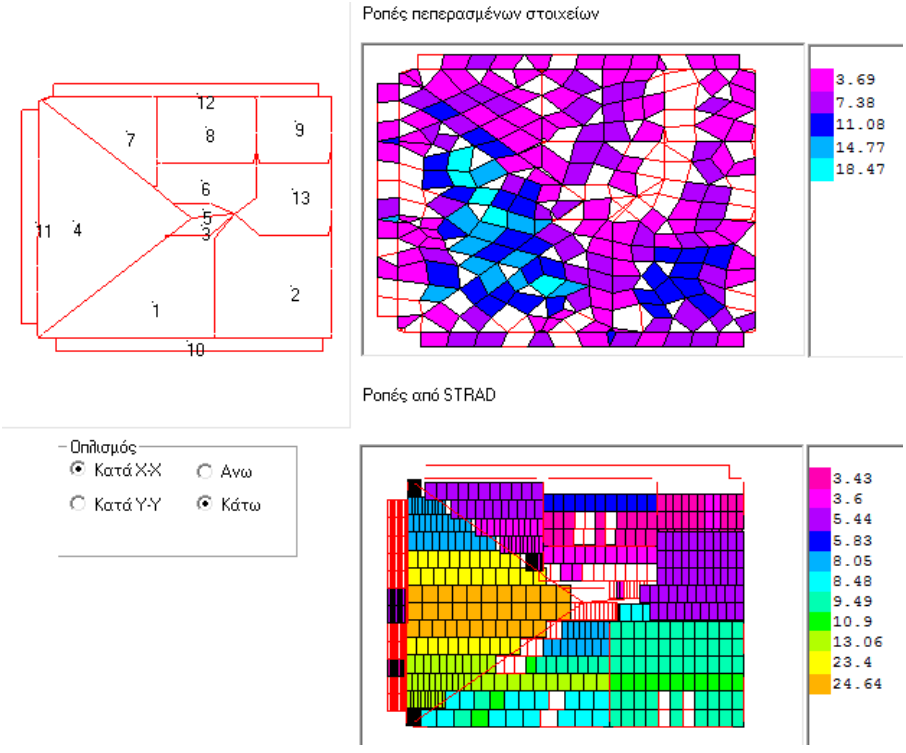
Πλάκα	**L**	**P**	**a**	**Ζώνη Επίλυσης**	**L/250**
	[m]	**[kN/m]**			
1	5.5	7.1	0.8	X-X	21.8
1	5.5	7.1	0.8	X-X	21.8
1	5.5	7.1	0.8	X-X	21.8
1	5.5	7.1	0.8	X-X	21.8
2	2.7	11.5	0.6	X-X	10.8
2	2.7	11.5	0.6	X-X	10.8
2	2.7	11.5	0.6	X-X	10.8
2	2.7	11.5	0.6	X-X	10.8
3	5.4	9.5	0.8	X-X	21.4
3	5.4	9.5	0.8	X-X	21.4
3	5.4	9.5	0.8	X-X	21.4
3	5.4	9.5	0.8	X-X	21.4
4	4.2	8.9	0.6	Y-Y	16.8
4	4.2	8.9	0.6	Y-Y	16.8
4	4.2	8.9	0.6	Y-Y	16.8
5	2.3	9.4	0.8	Y-Y	9.3
5	2.9	8.2	0.8	X-X	11.4
5	4.2	7.4	0.6	Y-Y	16.8
6	3.5	12.0	1.0	X-X	13.8
6	3.5	12.0	1.0	X-X	13.8
7	3.8	8.4	0.8	Y-Y	15.2
7	3.8	8.4	0.8	Y-Y	15.2
7	3.8	8.4	0.8	Y-Y	15.2
8	3.8	7.2	0.8	Y-Y	15.2
8	3.8	7.2	0.8	Y-Y	15.2

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

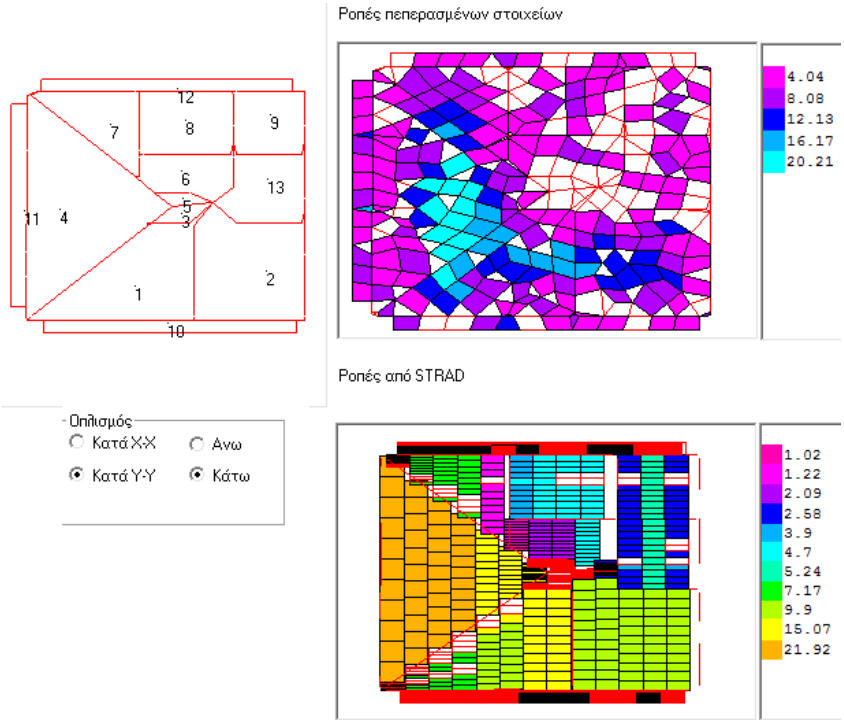
Υπολογισμός παραμορφώσεων επίλυσης με επιφ. πεπερασμένα στοιχεία (mm)



Στάθμη 5: Πλάκες - συνοπτικά



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α



α/α	Πάχος Πλάκας d	Ζώνη Επίλυσης	Στήριξη	Στήριξη	Ροπές M	Τάσεις Beton σ	Οπλισμός As	Ράβδοι
	[cm]		1	2	[kNm]	[MPa]	[cm2]	Διάμετροι και αποστάσεις
Π 1	20	4XX	Δ 25	Δ 18	7.59	7.25	3.00	Φ10/40(8)
								Φ10/40(9)
					-2.32	0.00	0.00	
Π 1	20	17YY	Δ 1	Δ 25	9.70	11.15	3.00	Φ10/40(41)
								Φ10/40(42)
					0.00	0.00	0.00	
Π 1	20	27YY	Δ 2	Δ 4	11.77	9.49	3.00	Φ10/40(65)
								Φ10/40(66)
					-1.39	0.00	0.00	
Π 1	20	30YY	Δ 1	Δ 25	7.60	10.36	3.00	Φ10/40(78)
								Φ10/40(79)
					-0.46	0.00	0.00	
Π 1	20	39XX	Δ 25	Δ 18	13.08	8.25	3.00	Φ10/40(98)
								Φ10/40(99)
					-2.08	0.00	0.00	
Π 1	20	48XX	Δ 25	Δ 18	8.81	8.71	3.00	Φ10/40(124)
								Φ10/40(125)
					-3.81	0.00	0.00	
Π 1	20	51XX	Δ 25	Δ 18	6.68	7.18	3.00	Φ10/40(131)
								Φ10/40(132)
					0.00	0.00	0.00	
Π 1	20	54XX	Δ 25	Δ 18	9.00	8.59	3.00	Φ10/40(139)
								Φ10/40(140)
					-3.89	0.00	0.00	
Π 2	20	4XX	Δ 18	Δ 21	8.82	10.08	3.00	Φ10/40(10)
								Φ10/40(11)
					-3.42	0.00	0.00	
Π 2	20	15XX	Δ 5	Δ 5	7.58	9.14	3.00	Φ10/40(33)
								Φ10/40(34)
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	21YY	Δ 3	Δ 5	8.77	10.81	3.00	Φ10/40(49)
								Φ10/40(50)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

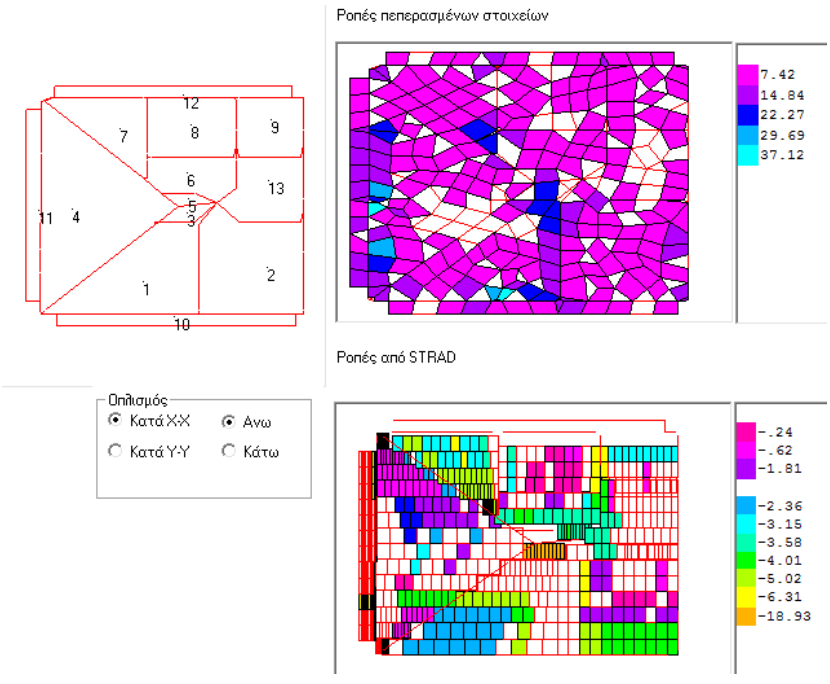
					-4.11	0.00	0.00	
Π 2	20	24YY	Δ 3	Δ 5	8.77	10.81	3.00	Φ10/40(57)
								Φ10/40(58)
					-0.13	0.00	0.00	
Π 2	20	34YY	Δ 3	Δ 5	8.77	10.81	3.00	Φ10/40(86)
								Φ10/40(87)
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	39XX	Δ 18	Δ 21	9.66	9.82	3.00	Φ10/40(100)
								Φ10/40(101)
					-1.41	0.00	0.00	
Π 2	20	48XX	Δ 18	Δ 21	8.56	9.70	3.00	Φ10/40(126)
								Φ10/40(127)
					-1.28	0.00	0.00	
Π 2	20	51XX	Δ 18	Δ 22	8.41	9.90	3.00	Φ10/40(133)
								Φ10/40(134)
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	54XX	Δ 18	Δ 22	8.87	9.71	3.00	Φ10/40(141)
								Φ10/40(142)
					-0.12	0.00	0.00	
Π 3	20	14XX	Δ 26	Δ 4	0.30	1.96	3.00	Φ10/20(32)
					-17.71	0.00	0.00	
Π 3	20	27YY	Δ 4	Δ 1002	0.00	2.72	3.00	Φ10/20(68)
					-7.73	5.60	0.56	
								Φ10/40(67)
Π 4	20	3YY	Δ 25	Δ 27	13.93	11.71	3.35	Φ10/40(6)
								Φ10/40(7)
					-2.00	0.00	0.00	
Π 4	20	10XX	Δ 14	Δ 29	19.88	13.20	4.82	Φ10/30(27)
								Φ10/30(28)
					0.00	0.00	0.00	
Π 4	20	13XX	Δ 14	Δ 26	20.03	13.23	4.85	Φ10/30(30)
								Φ10/30(31)
					0.00	0.00	0.00	
Π 4	20	18YY	Δ 25	Δ 27	12.92	11.38	3.08	Φ10/40(44)
								Φ10/40(45)
					-1.19	0.00	0.00	
Π 4	20	31YY	Δ 25	Δ 27	17.38	12.66	4.20	Φ10/35(81)
								Φ10/35(82)
					-0.11	0.00	0.00	
Π 4	20	38XX	Δ 12	Δ 25	13.03	7.73	3.00	Φ10/40(96)
								Φ10/40(97)
					-0.96	0.00	0.00	
Π 4	20	41XX	Δ 15	Δ 27	8.06	7.96	3.00	Φ10/40(104)
								Φ10/40(105)
					-0.62	0.00	0.00	
Π 4	20	44XX	Δ 14	Δ 28	19.84	13.20	4.81	Φ10/30(113)
								Φ10/30(114)
					-1.48	0.00	0.00	
Π 4	20	47XX	Δ 12	Δ 25	8.74	9.62	3.00	Φ10/40(122)
								Φ10/40(123)
					-0.35	0.00	0.00	
Π 4	20	50XX	Δ 13	Δ 25	17.21	12.62	4.15	Φ10/35(129)
								Φ10/35(130)
					0.00	0.00	0.00	
Π 4	20	53XX	Δ 13	Δ 25	13.06	11.43	3.11	Φ10/40(137)
								Φ10/40(138)
					-4.00	0.00	0.00	
Π 5	20	11XX	Δ 29	Δ 6	0.00	0.00	0.00	
					-14.18	0.00	0.00	
Π 5	20	28YY	Δ 1002	Δ 6	0.00	2.28	3.00	Φ10/20(72)
					-7.67	0.84	0.01	
								Φ10/40(71)
Π 6	20	1YY	Δ 28	Δ 7	0.84	5.00	3.00	Φ10/20(2)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

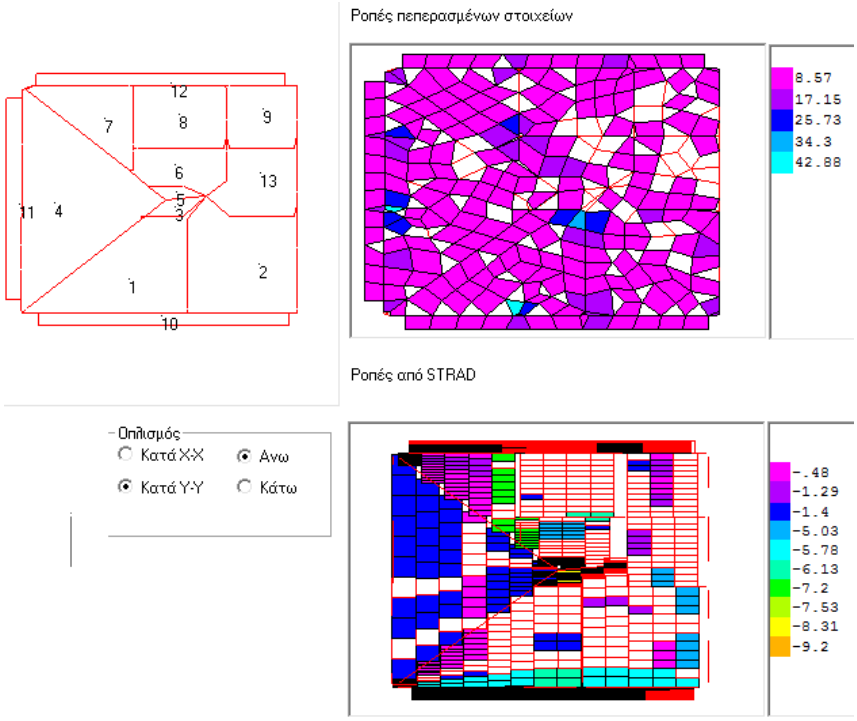
					-7.16	0.00	0.00	
Π 6	20	5YY	Δ 6	Δ 7	4.24	5.88	3.00	Φ10/40(12)
								Φ10/40(13)
					0.00	0.00	0.00	
Π 6	20	7YY	Δ 19	Δ 7	1.87	5.66	3.00	Φ10/40(17)
								Φ10/40(18)
					-1.60	0.00	0.00	
Π 6	20	9XX	Δ 16	Δ 19	3.74	2.87	3.00	Φ10/40(23)
								Φ10/40(24)
					-1.74	1.77	0.05	
								Φ10/40(22)
Π 6	20	28YY	Δ 6	Δ 7	1.94	4.29	3.00	Φ10/40(73)
								Φ10/40(74)
					-4.86	0.00	0.00	
Π 6	20	45XX	Δ 28	Δ 19	0.00	2.15	3.00	Φ10/40(116)
								Φ10/40(117)
					-3.46	2.67	0.12	
								Φ10/40(115)
Π 7	20	16XX	Δ 27	Δ 17	4.43	6.87	3.00	Φ10/40(35)
								Φ10/40(36)
					-2.56	0.00	0.00	
Π 7	20	19YY	Δ 27	Δ 9	1.29	3.75	3.00	Φ10/40(46)
								Φ10/40(47)
					-6.76	0.00	0.00	
Π 7	20	32YY	Δ 27	Δ 9	6.35	5.81	3.00	Φ10/40(83)
								Φ10/40(84)
					-0.44	0.00	0.00	
Π 7	20	42XX	Δ 27	Δ 17	3.20	6.66	3.00	Φ10/40(106)
								Φ10/40(107)
					-4.46	0.00	0.00	
Π 8	20	1YY	Δ 7	Δ 10	3.58	6.78	3.00	Φ10/40(3)
								Φ10/40(4)
					0.00	0.00	0.00	
Π 8	20	5YY	Δ 7	Δ 10	4.31	6.66	3.00	Φ10/40(14)
								Φ10/40(15)
					-0.13	0.00	0.00	
Π 8	20	7YY	Δ 7	Δ 10	3.41	6.70	3.00	Φ10/40(19)
								Φ10/40(20)
					-1.69	0.00	0.00	
Π 8	20	16XX	Δ 17	Δ 20	5.27	5.88	3.00	Φ10/40(37)
								Φ10/40(38)
					-0.21	0.00	0.00	
Π 8	20	28YY	Δ 7	Δ 10	3.78	6.78	3.00	Φ10/40(75)
								Φ10/40(76)
					-0.20	0.00	0.00	
Π 8	20	42XX	Δ 17	Δ 20	2.73	6.00	3.00	Φ10/40(108)
								Φ10/40(109)
					0.00	0.00	0.00	
Π 9	20	16XX	Δ 20	Δ 24	3.04	6.50	3.00	Φ10/40(39)
								Φ10/40(40)
					-2.79	0.00	0.00	
Π 9	20	22YY	Δ 8	Δ 11	2.33	5.74	3.00	Φ10/40(54)
								Φ10/40(55)
					0.00	0.00	0.00	
Π 9	20	25YY	Δ 8	Δ 11	2.33	5.74	3.00	Φ10/40(62)
								Φ10/40(63)
					0.00	0.00	0.00	
Π 9	20	35YY	Δ 8	Δ 11	5.17	5.74	3.00	Φ10/40(91)
								Φ10/40(92)
					-0.42	0.00	0.00	
Π 9	20	42XX	Δ 20	Δ 24	2.97	6.44	3.00	Φ10/40(110)
								Φ10/40(111)
					0.00	0.00	0.00	

ΠΡ 10	20	17YY	Τ 1010	Δ 1	-5.78	3.53	0.00	
ΠΡ 10	20	21YY	Τ 1010	Δ 3	-5.78	3.53	0.00	
ΠΡ 10	20	24YY	Τ 1010	Δ 3	-5.78	3.53	0.00	
ΠΡ 10	20	27YY	Τ 1010	Δ 2	-6.16	3.53	0.00	
ΠΡ 10	20	30YY	Τ 1010	Δ 1	-5.78	3.53	0.00	
ΠΡ 10	20	34YY	Τ 1010	Δ 3	-5.78	3.53	0.00	
ΠΡ 11	20	12XX	Τ 1007	Δ 14	-10.27	3.67	0.00	
ΠΡ 11	20	37XX	Τ 1007	Δ 12	-9.60	3.53	0.00	
ΠΡ 11	20	40XX	Τ 1007	Δ 15	-6.30	3.67	0.00	
ΠΡ 11	20	43XX	Τ 1007	Δ 14	-9.99	3.67	0.00	
ΠΡ 11	20	46XX	Τ 1007	Δ 12	-5.92	3.53	0.00	
ΠΡ 11	20	49XX	Τ 1007	Δ 13	-7.74	3.53	0.00	
ΠΡ 11	20	52XX	Τ 1007	Δ 13	-5.92	3.53	0.00	
ΠΡ 12	20	2YY	Δ 10	Τ 1004	-5.78	3.99	0.00	
ΠΡ 12	20	6YY	Δ 10	Τ 1004	-5.78	3.99	0.00	
ΠΡ 12	20	8YY	Δ 10	Τ 1004	-9.20	3.99	0.00	
ΠΡ 12	20	20YY	Δ 9	Τ 1004	-5.78	3.99	0.00	
ΠΡ 12	20	23YY	Δ 11	Τ 1004	-5.78	3.99	0.00	
ΠΡ 12	20	26YY	Δ 11	Τ 1004	-7.52	3.99	0.00	
ΠΡ 12	20	29YY	Δ 10	Τ 1004	-5.78	3.99	0.00	
ΠΡ 12	20	33YY	Δ 9	Τ 1004	-6.13	3.99	0.00	
ΠΡ 12	20	36YY	Δ 11	Τ 1004	-5.78	3.99	0.00	
Π 13	20	9XX	Δ 19	Δ 23	4.85	7.56	3.00	Φ10/40(25)
								Φ10/40(26)
					0.00	0.00	0.00	
Π 13	20	22YY	Δ 5	Δ 8	2.30	5.71	3.00	Φ10/40(52)
								Φ10/40(53)
					0.00	0.00	0.00	
Π 13	20	25YY	Δ 5	Δ 8	2.30	5.71	3.00	Φ10/40(60)
								Φ10/40(61)
					-1.15	0.00	0.00	
Π 13	20	35YY	Δ 5	Δ 8	4.67	5.71	3.00	Φ10/40(89)
								Φ10/40(90)
					0.00	0.00	0.00	
Π 13	20	45XX	Δ 19	Δ 23	4.96	7.61	3.00	Φ10/40(118)
								Φ10/40(119)
					0.00	0.00	0.00	

Στάθμη 5: Στηρίξεις - συνοπτικά



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α



α/α	Διαστάσεις Στήριξης (Δοκού)	Πλάκα	Πλάκα	Ροπή Στήριξης Μ (Δοκού)	Τάσεις Beton σ	Απαραίτητος Οπλισμός Στήριξης (Άνω)	Πρόσθετος Οπλισμός Στήριξης (Άνω)
	[cm]	1	2	[kNm]	[MPa]	[cm2]	
Δ 1	30x60	ΠΡ10	Π1	-5.78	8.05	3.00	Φ10/40(43)
Δ 1	30x60	ΠΡ10	Π1	-5.78	8.05	3.00	Φ10/40(80)
Δ 2	30x60	ΠΡ10	Π1	-6.16	8.05	3.00	Φ10/40(69)
Δ 3	30x60	ΠΡ10	Π2	-5.78	8.05	3.00	Φ10/40(51)
Δ 3	30x60	ΠΡ10	Π2	-5.78	8.05	3.00	Φ10/40(59)
Δ 3	30x60	ΠΡ10	Π2	-5.78	8.05	3.00	Φ10/40(88)
Δ 4	40x50	Π3		0.00	0.00	0.98	
Δ 4	40x50	Π1	Π3	-11.61	12.41	3.48	
Δ 5	40x40		Π2	0.00	0.00	0.98	
Δ 5	40x40	Π2		0.00	0.00	0.98	
Δ 5	40x40	Π2		0.00	0.00	0.98	
Δ 5	40x40		Π13	-5.24	0.00	0.98	
Δ 5	40x40	Π2		0.00	0.00	0.98	
Δ 5	40x40		Π13	-3.26	0.00	0.98	
Δ 5	40x40	Π2		0.00	0.00	0.98	
Δ 5	40x40		Π13	-4.70	0.00	0.98	
Δ 6	40x50		Π6	0.00	0.00	0.98	
Δ 6	40x50	Π5		0.00	0.00	0.00	
Δ 6	40x50	Π5	Π6	-10.74	6.07	3.00	
Δ 7	40x40	Π6	Π8	-5.65	8.67	3.00	
Δ 7	40x40	Π6	Π8	-6.17	8.67	3.00	
Δ 7	40x40	Π6	Π8	-6.02	8.67	3.00	
Δ 7	40x40	Π6	Π8	-5.63	8.67	3.00	
Δ 8	40x40	Π13	Π9	-5.20	7.74	3.00	
Δ 8	40x40	Π13	Π9	-5.20	7.74	3.00	
Δ 8	40x40	Π13	Π9	-5.20	7.74	3.00	
Δ 9	30x60	Π7		0.00	0.00	0.98	
Δ 9	30x60		ΠΡ12	-5.78	8.05	3.00	Φ10/26(48)
Δ 9	30x60	Π7		0.00	0.00	0.98	
Δ 9	30x60		ΠΡ12	-6.13	8.05	3.00	Φ10/26(85)

Δ 10	30x60	Π8		0.00	0.00	0.98	
Δ 10	30x60		ΠΡ12	-5.78	8.05	3.00	Φ10/26(5)
Δ 10	30x60	Π8		0.00	0.00	0.98	
Δ 10	30x60		ΠΡ12	-5.78	8.05	3.00	Φ10/26(16)
Δ 10	30x60	Π8		0.00	0.00	0.98	
Δ 10	30x60		ΠΡ12	-9.20	8.05	3.00	Φ10/26(21)
Δ 10	30x60	Π8		0.00	0.00	0.98	
Δ 10	30x60		ΠΡ12	-5.78	8.05	3.00	Φ10/26(77)
Δ 11	30x60	Π9		0.00	0.00	0.98	
Δ 11	30x60		ΠΡ12	-5.78	8.05	3.00	Φ10/26(56)
Δ 11	30x60	Π9		0.00	0.00	0.98	
Δ 11	30x60		ΠΡ12	-7.52	8.05	3.00	Φ10/26(64)
Δ 11	30x60	Π9		0.00	0.00	0.98	
Δ 11	30x60		ΠΡ12	-5.78	8.05	3.00	Φ10/26(93)
Δ 12	30x60	ΠΡ11		-5.78	7.41	1.37	Φ10/40(94)
Δ 12	30x60		Π4	-18.25	0.00	0.98	
Δ 12	30x60	ΠΡ11		-5.78	7.41	1.37	Φ10/40(120)
Δ 12	30x60		Π4	-24.49	0.00	0.98	
Δ 13	30x60	ΠΡ11		-5.78	7.41	1.37	Φ10/40(128)
Δ 13	30x60		Π4	0.00	0.00	1.09	
Δ 13	30x60	ΠΡ11		-5.78	7.41	1.37	Φ10/40(135)
Δ 13	30x60		Π4	-14.34	0.00	0.98	
Δ 14	40x60		Π4	-12.62	0.00	1.23	
Δ 14	40x60	ΠΡ11		-6.30	7.73	1.50	Φ10/40(29)
Δ 14	40x60		Π4	-24.83	0.00	1.23	
Δ 14	40x60	ΠΡ11		-6.30	7.73	1.50	Φ10/40(112)
Δ 14	40x60		Π4	-9.58	0.00	1.23	
Δ 15	40x60	ΠΡ11		-6.30	7.73	1.50	Φ10/40(102)
Δ 15	40x60		Π4	0.00	0.00	0.98	
Δ 16	40x50		Π6	0.00	0.00	0.98	
Δ 17	40x50	Π7	Π8	-7.07	9.29	3.00	
Δ 17	40x50	Π7	Π8	-6.49	8.74	3.00	
Δ 18	30x50	Π1	Π2	-12.20	12.32	3.41	
Δ 18	30x50	Π1	Π2	-14.09	12.32	3.41	
Δ 18	30x50	Π1	Π2	-14.89	12.32	3.58	
Δ 18	30x50	Π1	Π2	-14.20	12.32	3.41	
Δ 18	30x50	Π1	Π2	-14.70	12.32	3.54	
Δ 19	30x40		Π6	0.00	0.00	0.98	
Δ 19	30x40	Π6	Π13	-3.84	9.03	3.00	
Δ 19	30x40	Π6	Π13	-3.67	9.03	3.00	
Δ 20	30x40	Π8	Π9	-6.15	8.53	3.00	
Δ 20	30x40	Π8	Π9	-6.32	8.53	3.00	
Δ 21	30x60	Π2		0.00	0.00	0.98	
Δ 21	30x60	Π2		0.00	0.00	0.98	
Δ 21	30x60	Π2		0.00	0.00	0.98	
Δ 22	30x60	Π2		0.00	0.00	0.98	
Δ 22	30x60	Π2		0.00	0.00	0.98	
Δ 23	30x60	Π13		0.00	0.00	0.98	
Δ 23	30x60	Π13		0.00	0.00	0.98	
Δ 24	30x60	Π9		-1.21	0.00	0.98	
Δ 24	30x60	Π9		0.00	0.00	0.98	
Δ 25	40x50		Π4	0.00	0.00	0.98	
Δ 25	40x50		Π1	-7.69	0.00	0.98	
Δ 25	40x50	Π1		-1.03	0.00	0.98	
Δ 25	40x50		Π4	0.00	0.00	0.98	
Δ 25	40x50	Π1		-0.35	0.00	0.98	
Δ 25	40x50		Π4	0.00	0.00	1.09	
Δ 25	40x50	Π4		0.00	0.00	0.98	
Δ 25	40x50		Π1	-0.71	0.00	0.98	

Δ 25	40x50	Π4		0.00	0.00	0.98	
Δ 25	40x50		Π1	-0.41	0.00	0.98	
Δ 25	40x50	Π4		0.00	0.00	1.09	
Δ 25	40x50		Π1	0.00	0.00	0.98	
Δ 25	40x50	Π4		0.00	0.00	0.98	
Δ 25	40x50		Π1	0.00	0.00	0.98	
Δ 26	40x50	Π4		0.00	0.00	1.23	
Δ 26	40x50		Π3	0.00	0.00	0.98	
Δ 27	40x50	Π4		-0.74	0.00	0.98	
Δ 27	40x50		Π7	0.00	0.00	0.98	
Δ 27	40x50	Π4		-1.30	0.00	0.98	
Δ 27	40x50		Π7	0.00	0.00	0.98	
Δ 27	40x50	Π4		-0.41	0.00	1.09	
Δ 27	40x50		Π7	0.00	0.00	0.98	
Δ 27	40x50	Π4		-2.39	0.00	0.98	
Δ 27	40x50		Π7	0.00	0.00	0.98	
Δ 28	40x50		Π6	0.00	0.00	0.98	
Δ 28	40x50	Π4		0.00	0.00	1.23	
Δ 28	40x50		Π6	0.00	0.00	0.98	
Δ 29	40x50	Π4		0.00	0.00	1.23	
Δ 29	40x50		Π5	0.00	0.00	0.00	
Δ 1002	100x20	Π3		0.00	0.00	0.98	
Δ 1002	100x20		Π5	-7.67	0.00	0.98	

Στάθμη 5: Θέσεις ράβδων ανοιγμάτων

α/α	ράβδοι	X1	X2	X3	X4	πλάκα	ζώνη
2	Φ10/20	-0.10			1.75	Π6	1YY
3	Φ10/40	-0.10			3.60	Π8	1YY
4	Φ10/40	-1.35	0.90	2.65	3.70	Π8	1YY
6	Φ10/40	-0.10			10.15	Π4	3YY
7	Φ10/40	-0.20	3.35	6.70	10.25	Π4	3YY
8	Φ10/40	-0.10			6.25	Π1	4XX
9	Φ10/40	-0.20	1.40	4.80	8.10	Π1	4XX
10	Φ10/40	-0.10			5.20	Π2	4XX
11	Φ10/40	-2.90	2.35	3.95	5.30	Π2	4XX
12	Φ10/40	-0.10			2.30	Π6	5YY
13	Φ10/40	-0.20	0.60	1.60	3.75	Π6	5YY
14	Φ10/40	-0.10			3.60	Π8	5YY
15	Φ10/40	-1.40	0.90	2.65	3.70	Π8	5YY
17	Φ10/40	-0.10			2.20	Π6	7YY
18	Φ10/40	-0.20	0.60	1.55	3.65	Π6	7YY
19	Φ10/40	-0.10			3.60	Π8	7YY
20	Φ10/40	-1.35	0.90	2.65	3.70	Π8	7YY
22	Φ10/40	-0.10			4.60	Π6	9XX
23	Φ10/40	-0.10			4.35	Π6	9XX
24	Φ10/40	-0.10	1.00	3.25	5.60	Π6	9XX
25	Φ10/40	-0.10			3.25	Π13	9XX
26	Φ10/40	-0.70	0.80	2.40	3.35	Π13	9XX
27	Φ10/30	-0.10			6.05	Π4	10XX
28	Φ10/30	-0.20	1.55	4.40	6.15	Π4	10XX
30	Φ10/30	-0.10			5.95	Π4	13XX
31	Φ10/30	-0.20	1.55	4.35	6.05	Π4	13XX
32	Φ10/20	-0.10			1.60	Π3	14XX
33	Φ10/40	-0.10			3.20	Π2	15XX
34	Φ10/40	-0.20	0.80	2.30	3.30	Π2	15XX
35	Φ10/40	-0.10			3.95	Π7	16XX
36	Φ10/40	-0.20	0.95	2.95	5.65	Π7	16XX
37	Φ10/40	-0.10			4.35	Π8	16XX
38	Φ10/40	-1.65	1.00	3.25	5.60	Π8	16XX
39	Φ10/40	-0.10			3.25	Π9	16XX
40	Φ10/40	-1.70	0.80	2.40	3.35	Π9	16XX

41	Φ10/40	-0.10			4.60	Π1	17YY
42	Φ10/40	-0.90	1.20	3.45	4.70	Π1	17YY
44	Φ10/40	-0.10			4.10	Π4	18YY
45	Φ10/40	-0.20	1.60	2.45	4.20	Π4	18YY
46	Φ10/40	-0.10			4.60	Π7	19YY
47	Φ10/40	-0.20	1.05	3.45	4.70	Π7	19YY
49	Φ10/40	-0.10			5.80	Π2	21YY
50	Φ10/40	-0.90	1.70	4.40	5.90	Π2	21YY
52	Φ10/40	-0.10			3.90	Π13	22YY
53	Φ10/40	-0.20	0.95	2.90	5.35	Π13	22YY
54	Φ10/40	-0.10			3.60	Π9	22YY
55	Φ10/40	-1.65	0.90	2.65	3.70	Π9	22YY
57	Φ10/40	-0.10			5.80	Π2	24YY
58	Φ10/40	-0.90	1.70	4.40	5.90	Π2	24YY
60	Φ10/40	-0.10			3.90	Π13	25YY
61	Φ10/40	-0.20	0.95	2.90	5.35	Π13	25YY
62	Φ10/40	-0.10			3.60	Π9	25YY
63	Φ10/40	-1.65	0.90	2.65	3.70	Π9	25YY
65	Φ10/40	-0.10			5.80	Π1	27YY
66	Φ10/40	-0.90	1.30	4.40	6.50	Π1	27YY
67	Φ10/40	-0.40			0.45	Π3	27YY
68	Φ10/20	-0.10			0.45	Π3	27YY
71	Φ10/40	-0.10			0.45	Π5	28YY
72	Φ10/20	-0.10			0.20	Π5	28YY
73	Φ10/40	-0.10			2.05	Π6	28YY
74	Φ10/40	-0.80	0.55	1.40	3.50	Π6	28YY
75	Φ10/40	-0.10			3.60	Π8	28YY
76	Φ10/40	-1.30	0.90	2.65	3.70	Π8	28YY
78	Φ10/40	-0.10			3.50	Π1	30YY
79	Φ10/40	-0.90	1.25	2.55	3.60	Π1	30YY
81	Φ10/35	-0.10			6.35	Π4	31YY
82	Φ10/35	-0.20	1.70	4.60	6.45	Π4	31YY
83	Φ10/40	-0.10			3.50	Π7	32YY
84	Φ10/40	-0.20	0.85	2.55	3.60	Π7	32YY
86	Φ10/40	-0.10			5.80	Π2	34YY
87	Φ10/40	-0.90	1.70	4.40	5.90	Π2	34YY
89	Φ10/40	-0.10			3.90	Π13	35YY
90	Φ10/40	-0.20	0.95	2.90	5.35	Π13	35YY
91	Φ10/40	-0.10			3.60	Π9	35YY
92	Φ10/40	-1.65	0.90	2.65	3.70	Π9	35YY
96	Φ10/40	-0.10			2.20	Π4	38XX
97	Φ10/40	-0.20	0.60	1.50	2.30	Π4	38XX
98	Φ10/40	-0.10			5.45	Π1	39XX
99	Φ10/40	-0.20	1.25	4.15	7.30	Π1	39XX
100	Φ10/40	-0.10			5.20	Π2	39XX
101	Φ10/40	-2.55	2.70	3.95	5.30	Π2	39XX
104	Φ10/40	-0.10			2.20	Π4	41XX
105	Φ10/40	-0.20	0.60	1.55	2.30	Π4	41XX
106	Φ10/40	-0.10			2.65	Π7	42XX
107	Φ10/40	-0.20	0.70	1.85	4.30	Π7	42XX
108	Φ10/40	-0.10			4.35	Π8	42XX
109	Φ10/40	-1.25	1.00	3.25	5.60	Π8	42XX
110	Φ10/40	-0.10			3.25	Π9	42XX
111	Φ10/40	-1.70	0.80	2.40	3.35	Π9	42XX
113	Φ10/30	-0.10			5.30	Π4	44XX
114	Φ10/30	-0.20	1.40	3.80	5.40	Π4	44XX
115	Φ10/40	-0.10			4.40	Π6	45XX
116	Φ10/40	-0.10			4.20	Π6	45XX
117	Φ10/40	-0.10	1.00	3.15	5.45	Π6	45XX
118	Φ10/40	-0.10			3.25	Π13	45XX
119	Φ10/40	-0.70	0.80	2.40	3.35	Π13	45XX
122	Φ10/40	-0.10			2.85	Π4	47XX
123	Φ10/40	-0.20	0.70	2.05	2.95	Π4	47XX

124	Φ10/40	-0.10			4.80	Π1	48XX
125	Φ10/40	-0.20	1.10	3.60	6.60	Π1	48XX
126	Φ10/40	-0.10			5.20	Π2	48XX
127	Φ10/40	-1.80	2.95	3.95	5.30	Π2	48XX
129	Φ10/35	-0.10			4.55	Π4	50XX
130	Φ10/35	-0.20	1.25	3.25	4.65	Π4	50XX
131	Φ10/40	-0.10			3.10	Π1	51XX
132	Φ10/40	-0.20	0.75	2.25	4.95	Π1	51XX
133	Φ10/40	-0.10			5.20	Π2	51XX
134	Φ10/40	-1.90	2.50	3.95	5.30	Π2	51XX
137	Φ10/40	-0.10			3.60	Π4	53XX
138	Φ10/40	-0.20	1.35	2.15	3.70	Π4	53XX
139	Φ10/40	-0.10			4.05	Π1	54XX
140	Φ10/40	-0.20	0.95	3.00	5.90	Π1	54XX
141	Φ10/40	-0.10			5.20	Π2	54XX
142	Φ10/40	-2.00	2.90	3.95	5.30	Π2	54XX

Στάθμη 5: Θέσεις ράβδων στηρίξεων

α/α	ράβδοι	L1	L2	δοκός	πλάκα 1	πλάκα 2
5	Φ10/26	0.00	0.60	Δ10		ΠΡ12
16	Φ10/26	0.00	0.60	Δ10		ΠΡ12
21	Φ10/26	0.00	0.60	Δ10		ΠΡ12
29	Φ10/40	0.60	0.00	Δ14	ΠΡ11	
43	Φ10/40	0.60	0.40	Δ1	ΠΡ10	Π1
48	Φ10/26	0.00	0.60	Δ9		ΠΡ12
51	Φ10/40	0.60	0.40	Δ3	ΠΡ10	Π2
56	Φ10/26	0.00	0.60	Δ11		ΠΡ12
59	Φ10/40	0.60	0.40	Δ3	ΠΡ10	Π2
64	Φ10/26	0.00	0.60	Δ11		ΠΡ12
69	Φ10/40	0.60	0.40	Δ2	ΠΡ10	Π1
77	Φ10/26	0.00	0.60	Δ10		ΠΡ12
80	Φ10/40	0.60	0.40	Δ1	ΠΡ10	Π1
85	Φ10/26	0.00	0.60	Δ9		ΠΡ12
88	Φ10/40	0.60	0.40	Δ3	ΠΡ10	Π2
93	Φ10/26	0.00	0.60	Δ11		ΠΡ12
94	Φ10/40	0.60	0.00	Δ12	ΠΡ11	
102	Φ10/40	0.60	0.00	Δ15	ΠΡ11	
112	Φ10/40	0.60	0.00	Δ14	ΠΡ11	
120	Φ10/40	0.60	0.00	Δ12	ΠΡ11	
128	Φ10/40	0.60	0.00	Δ13	ΠΡ11	
135	Φ10/40	0.60	0.00	Δ13	ΠΡ11	

Στάθμη 5: Έλεγχος σε λυγηρότητα (ανάγκη ελέγχου παραμόρφωσης)

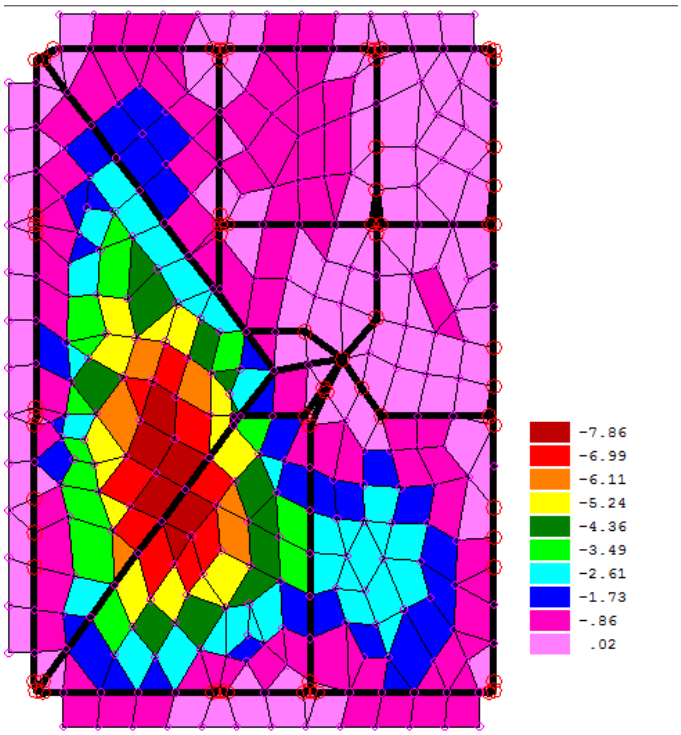
Πλάκα	Μήκος [m]	Συντ. a	Χωρίς διαχωριστικά Απαραίτητο Πάχος Πλάκας για Απαλλαγή [cm]	Μήκος [m]	Συντ. a	Με διαχωριστικά Απαραίτητο Πάχος Πλάκας για Απαλλαγή [cm]
1	5.0	0.8	18 < 20	4.8	0.8	15 < 20
2	5.4	0.8	19 < 20	5.4	0.8	17 < 20
3	1.0	0.8	8 < 20	1.0	0.8	5 < 20
4	6.6	1.0	27 > 20	6.3	1.0	32 > 20
5	0.8	0.8	7 < 20	0.8	0.8	5 < 20
6	2.6	0.8	12 < 20	2.0	0.8	7 < 20
7	3.7	1.0	17 < 20	3.7	1.0	14 < 20
8	3.9	0.8	15 < 20	3.9	0.8	11 < 20
9	3.5	0.8	14 < 20	3.5	0.8	10 < 20
10	0.8	2.4	11 < 20	0.8	2.4	7 < 20
11	0.8	2.4	11 < 20	0.8	2.4	7 < 20
12	0.8	2.4	11 < 20	0.8	2.4	7 < 20
13	3.5	0.8	14 < 20	3.4	0.8	10 < 20

Στάθμη 5: Έλεγχος σε παραμόρφωση

Πλάκα	L	P	a	Ζώνη Επίλυσης	L/250	Συντελεστής Ερπυσμού Φ
	[m]	[kN/m]				
1	4.8	4.7	1.0	Y-Y	19.4	3.7
1	3.7	6.4	1.0	Y-Y	14.9	3.7
1	5.0	4.3	0.8	X-X	20.1	3.7
1	3.3	6.1	0.8	X-X	13.3	3.7
1	4.3	5.7	0.8	X-X	17.2	3.7
2	5.4	4.4	0.8	X-X	21.6	3.7
2	3.5	5.7	1.0	X-X	13.8	3.7
2	5.4	4.4	0.8	X-X	21.6	3.7
2	5.4	4.4	0.8	X-X	21.6	3.7
2	5.4	4.4	0.8	X-X	21.6	3.7
2	5.4	4.4	0.8	X-X	21.6	3.7
3	1.0	8.1	0.8	Y-Y	4.2	3.7
4	6.3	4.9	1.0	X-X	25.3	3.7
4	6.2	5.1	1.0	X-X	24.9	3.7
4	4.4	6.2	1.0	Y-Y	17.6	3.7
4	6.6	4.0	1.0	Y-Y	26.6	3.7
4	2.4	7.2	1.0	X-X	9.6	3.7
4	2.5	7.2	1.0	X-X	10.0	3.7
4	5.6	6.1	1.0	X-X	22.2	3.7
4	3.1	7.2	1.0	X-X	12.3	3.7
4	4.8	6.7	1.0	X-X	19.1	3.7
4	3.8	7.2	1.0	X-X	15.2	3.7
5	0.8	9.0	0.8	Y-Y	3.2	3.7
6	2.0	7.2	0.8	Y-Y	8.1	3.7
6	2.6	6.6	0.8	Y-Y	10.2	3.7
6	2.4	6.7	0.8	Y-Y	9.7	3.7
6	2.3	6.7	0.6	Y-Y	9.4	3.7
7	3.7	1.8	1.0	Y-Y	14.9	3.7
7	2.9	6.5	0.8	X-X	11.6	3.7
8	3.9	3.6	0.8	Y-Y	15.4	3.7
8	3.9	3.6	0.8	Y-Y	15.4	3.7
8	3.9	3.6	0.8	Y-Y	15.4	3.7
8	3.9	3.6	0.8	Y-Y	15.4	3.7
9	3.5	4.4	0.8	X-X	13.8	3.7
9	3.5	4.4	0.8	X-X	13.8	3.7
10	0.8	7.2	2.4	Y-Y	3.0	3.7
10	0.8	7.2	2.4	Y-Y	3.0	3.7
10	0.8	7.2	2.4	Y-Y	3.0	3.7
10	0.8	7.2	2.4	Y-Y	3.0	3.7
10	0.8	7.2	2.4	Y-Y	3.0	3.7
10	0.8	7.2	2.4	Y-Y	3.0	3.7
11	0.8	7.2	2.4	X-X	3.2	3.7
11	0.8	7.2	2.4	X-X	3.0	3.7
11	0.8	7.2	2.4	X-X	3.2	3.7
11	0.8	7.2	2.4	X-X	3.2	3.7
11	0.8	7.2	2.4	X-X	3.0	3.7
11	0.8	7.2	2.4	X-X	3.0	3.7
11	0.8	7.2	2.4	X-X	3.0	3.7
12	0.8	7.2	2.4	Y-Y	3.0	3.7
12	0.8	7.2	2.4	Y-Y	3.0	3.7
12	0.7	7.2	2.4	Y-Y	3.0	3.7
12	0.8	7.2	2.4	Y-Y	3.0	3.7
12	0.8	7.2	2.4	Y-Y	3.0	3.7
12	0.8	7.2	2.4	Y-Y	3.0	3.7

12	0.8	7.2	2.4	Y-Y	3.0	3.7
12	0.8	7.2	2.4	Y-Y	3.0	3.7
12	0.8	7.2	2.4	Y-Y	3.0	3.7
13	3.4	4.9	0.8	X-X	13.8	3.7
13	3.5	4.9	0.8	X-X	13.8	3.7

Υπολογισμός παραμορφώσεων επίλυσης με επιφ. πεπερασμένα στοιχεία (mm)



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Δεδομένα Ανάλυσης

Ιδιότητες Μελών (DATAM)

Πεδίο		Περιγραφή
A/A		Αύξων αριθμός μέλους
Analysis ID		Αύξων αριθμός μέλους στο απόλυτο σύστημα
Κόμβος	Αρχ	Ο κόμβος από τον οποίο ξεκινάει το μέλος, στο απόλυτο σύστημα
	Τέλ	Ο κόμβος στον οποίο καταλήγει το μέλος, στο απόλυτο σύστημα
JZ (m^4)		Ροπή αδράνειας του τοπικού άξονα Z του μέλους
JY (m^4)		Ροπή αδράνειας του τοπικού άξονα Y του μέλους
JX (m^4)		Ροπή αδράνειας του τοπικού άξονα X του μέλους
F (m^2)		Το εμβαδόν της διατομής του μέλους
a°		Η στροφή των κυρίων αξόνων Y, Z του τοπικού συστήματος του μέλους
E (kN/m^2)		Το μέτρο ελαστικότητας του υλικού
n		Συντελεστής διάτμησης

DATAM (Τελικά) - Ιδιότητες Υποστυλωμάτων: Στάθμη: 1

A/A	Analysis ID	Κόμβος		JZ	JY	JX	F	a	E	n
		Αρχ	Τέλ	[m^4]	[m^4]	[m^4]	[m^2]	[o]	[kN/m^2]	
1	178	1	48	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
2	179	2	49	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
3	180	3	50	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
4	181	4	51	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
5	182	5	52	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
6	183	6	53	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
7	195	18	65	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
8	184	7	54	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
9	185	8	55	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
10	186	9	56	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
11	187	10	57	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
12	188	11	58	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
13	189	12	59	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
14	190	13	60	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	2	3.20e+07	0.40
15	191	14	61	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
16	192	15	62	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	359	3.20e+07	0.40
17	193	16	63	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
18	196	19	66	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
19	197	20	67	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
20	198	21	68	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
21	199	22	69	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
22	200	23	70	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
23	201	24	71	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
24	202	25	72	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
25	203	26	73	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
26	205	28	75	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
27	206	29	76	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
28	207	30	77	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
29	208	31	78	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	90	3.20e+07	0.40
30	209	32	79	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	90	3.20e+07	0.40
31	210	33	80	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
32	211	34	81	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	180	3.20e+07	0.40
33	212	35	82	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	49	3.20e+07	0.40
34	213	36	83	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	229	3.20e+07	0.40
35	214	37	84	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	49	3.20e+07	0.40
36	215	38	85	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	229	3.20e+07	0.40
37	216	39	86	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	270	3.20e+07	0.40
38	217	40	87	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	270	3.20e+07	0.40
39	218	41	88	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
40	194	17	64	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
41	219	42	89	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	90	3.20e+07	0.40

42	220	43	90	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	90	3.20e+07	0.40
43	221	44	91	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	90	3.20e+07	0.40
44	222	45	92	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	90	3.20e+07	0.40
45	223	46	93	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	90	3.20e+07	0.40
46	204	27	74	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
47	224	47	94	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	89	3.20e+07	0.40

DATAM (Τελικά) - Ιδιότητες Υποστυλωμάτων: Στάθμη: 2

A/A	Analysis ID	Κόμβος		JZ	JY	JX	F	a	E	n
		Αρχ	Τέλ	[m⁴]	[m⁴]	[m⁴]	[m²]	[o]	[kN/m²]	
1	225	48	101	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
2	226	49	102	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
3	227	50	103	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
4	228	51	104	0.001600	0.000900	0.000194	0.120000	0	3.20e+07	0.40
5	229	52	105	0.096228	0.002673	0.001453	0.540000	0	3.20e+07	0.40
6	230	53	106	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
7	242	65	118	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
8	231	54	107	0.690494	1.018631	0.005245	1.919984	0	3.20e+07	0.40
9	232	55	108	0.081063	0.002524	0.001359	0.509997	0	3.20e+07	0.40
10	233	56	109	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
11	234	57	110	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
12	235	58	111	0.113173	0.002822	0.001541	0.570000	0	3.20e+07	0.40
13	236	59	112	0.081065	0.002525	0.001359	0.510000	0	3.20e+07	0.40
14	237	60	113	0.004699	0.096199	0.001178	0.490000	2	3.20e+07	0.40
15	238	61	114	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
16	239	62	115	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	359	3.20e+07	0.40
17	240	63	116	0.018225	0.002025	0.000639	0.270000	0	3.20e+07	0.40
18	243	66	119	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
19	244	67	120	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
20	245	68	121	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
21	246	69	122	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
22	247	70	123	0.025000	0.002250	0.000726	0.300000	0	3.20e+07	0.40
23	248	71	124	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
24	249	72	125	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
25	250	73	126	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
26	252	75	128	0.007425	2.062500	0.004496	1.500000	0	3.20e+07	0.40
27	253	76	129	0.003341	0.187945	0.001853	0.675000	0	3.20e+07	0.40
28	254	77	130	0.007499	2.124996	0.004540	1.515000	0	3.20e+07	0.40
29	255	78	131	0.962247	0.003541	0.002144	1.030231	0	3.20e+07	0.40
30	256	79	132	1.320189	0.003935	0.002383	1.144769	0	3.20e+07	0.40
31	257	80	133	0.002042	0.042898	0.001063	0.412514	0	3.20e+07	0.40
32	258	81	134	0.004636	0.502189	0.002807	0.936661	0	3.20e+07	0.40
33	259	82	135	2.464646	0.007879	0.004771	1.591762	-40	3.20e+07	0.40
34	260	83	136	1.546902	0.006746	0.004084	1.362849	-40	3.20e+07	0.40
35	261	84	137	0.896997	0.005626	0.003406	1.136467	-40	3.20e+07	0.40
36	262	85	138	1.197198	0.006194	0.003750	1.251263	-40	3.20e+07	0.40
37	263	86	139	1.417983	0.006553	0.003968	1.323885	0	3.20e+07	0.40
38	264	87	140	0.665199	0.005092	0.003083	1.028673	0	3.20e+07	0.40
39	265	88	141	0.003416	0.200756	0.001898	0.690000	0	3.20e+07	0.40
40	241	64	117	0.055688	0.002228	0.001175	0.450000	0	3.20e+07	0.40
41	266	89	142	0.905388	0.005643	0.003417	1.140000	0	3.20e+07	0.40
42	267	90	143	0.648516	0.005049	0.003057	1.020000	0	3.20e+07	0.40
43	268	91	144	1.060758	0.005949	0.003602	1.201800	0	3.20e+07	0.40
44	269	92	145	0.067712	0.002378	0.001267	0.480303	0	3.20e+07	0.40
45	270	93	146	0.257813	0.003713	0.002102	0.750000	0	3.20e+07	0.40
46	251	74	127	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
47	271	94	147	0.417214	0.004359	0.002617	0.880534	0	3.20e+07	0.40

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

DATAM (Τελικά) - Ιδιότητες Υποστυλωμάτων: Στάθμη: 3

A/A	Analysis ID	Κόμβος		JZ	JY	JX	F	a	E	n
		Αρχ	Τέλ	[m⁴]	[m⁴]	[m⁴]	[m²]	[o]	[kN/m²]	
1	272	101	154	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
2	273	102	155	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
3	274	103	156	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
4	275	104	157	0.001600	0.000900	0.000194	0.120000	0	3.20e+07	0.40
5	276	105	158	0.055688	0.002228	0.001175	0.450000	0	3.20e+07	0.40
6	277	106	159	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
7	289	118	171	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
8	278	107	160	0.690494	1.018631	0.005245	1.919984	0	3.20e+07	0.40
9	279	108	161	0.081063	0.002524	0.001359	0.509997	0	3.20e+07	0.40
10	280	109	162	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
11	281	110	163	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
12	282	111	164	0.113173	0.002822	0.001541	0.570000	0	3.20e+07	0.40
13	283	112	165	0.081065	0.002525	0.001359	0.510000	0	3.20e+07	0.40
14	284	113	166	0.004699	0.096199	0.001178	0.490000	2	3.20e+07	0.40
15	285	114	167	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
16	286	115	168	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	359	3.20e+07	0.40
17	287	116	169	0.001600	0.000900	0.000194	0.120000	0	3.20e+07	0.40
40	288	117	170	0.055688	0.002228	0.001175	0.450000	0	3.20e+07	0.40

DATAM (Τελικά) - Ιδιότητες Υποστυλωμάτων: Στάθμη: 4

A/A	Analysis ID	Κόμβος		JZ	JY	JX	F	a	E	n
		Αρχ	Τέλ	[m⁴]	[m⁴]	[m⁴]	[m²]	[o]	[kN/m²]	
1	290	154	172	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
2	291	155	173	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
3	292	156	174	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
4	293	157	175	0.001600	0.000900	0.000194	0.120000	0	3.20e+07	0.40
5	294	158	176	0.055688	0.002228	0.001175	0.450000	0	3.20e+07	0.40
6	295	159	177	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
7	307	171	189	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
8	296	160	178	0.690494	1.018631	0.005245	1.919984	0	3.20e+07	0.40
9	297	161	179	0.081063	0.002524	0.001359	0.509997	0	3.20e+07	0.40
10	298	162	180	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
11	299	163	181	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
12	300	164	182	0.113173	0.002822	0.001541	0.570000	0	3.20e+07	0.40
13	301	165	183	0.081065	0.002525	0.001359	0.510000	0	3.20e+07	0.40
14	302	166	184	0.004699	0.096199	0.001178	0.490000	2	3.20e+07	0.40
15	303	167	185	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
16	304	168	186	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	359	3.20e+07	0.40
17	305	169	187	0.001600	0.000900	0.000194	0.120000	0	3.20e+07	0.40
40	306	170	188	0.055688	0.002228	0.001175	0.450000	0	3.20e+07	0.40

DATAM (Τελικά) - Ιδιότητες Υποστυλωμάτων: Στάθμη: 5

A/A	Analysis ID	Κόμβος		JZ	JY	JX	F	a	E	n
		Αρχ	Τέλ	[m⁴]	[m⁴]	[m⁴]	[m²]	[o]	[kN/m²]	
1	308	172	190	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
2	309	173	191	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
3	310	174	192	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
4	311	175	193	0.001600	0.000900	0.000194	0.120000	0	3.20e+07	0.40
5	312	176	194	0.036250	0.001931	0.000997	0.390000	0	3.20e+07	0.40
6	313	177	195	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
8	314	178	196	0.690494	1.018631	0.005245	1.919984	0	3.20e+07	0.40
9	315	179	197	0.081063	0.002524	0.001359	0.509997	0	3.20e+07	0.40
10	316	180	198	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
11	317	181	199	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40

12	318	182	200	0.113173	0.002822	0.001541	0.570000	0	3.20e+07	0.40
13	319	183	201	0.081065	0.002525	0.001359	0.510000	0	3.20e+07	0.40
14	320	184	202	0.004699	0.096199	0.001178	0.490000	2	3.20e+07	0.40
15	321	185	203	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	0	3.20e+07	0.40
16	322	186	204	0.002133	0.002133	0.000361	0.160000	359	3.20e+07	0.40
17	323	187	205	0.001600	0.000900	0.000194	0.120000	0	3.20e+07	0.40
40	324	188	206	0.055688	0.002228	0.001175	0.450000	0	3.20e+07	0.40

DATAM (Τελικά) - Ιδιότητες Δοκών: Στάθμη: 1

A/A	Analysis ID	Κόμβος		JZ	JY	JX	F	a	E	n
		Αρχ	Τέλ	[m⁴]	[m⁴]	[m⁴]	[m²]	[o]	[kN/m²]	
1	1	48	75	0.142893	0.470012	0.008195	1.500000	0	3.20e+07	0.40
2	2	49	75	2.514115	0.301517	0.014895	2.296664	0	3.20e+07	0.40
3	3	49	76	2.439792	0.297091	0.014710	2.275667	0	3.20e+07	0.40
4	4	50	76	2.439792	0.297091	0.014710	2.275667	0	3.20e+07	0.40
5	5	50	77	2.068523	0.270541	0.013708	2.160184	0	3.20e+07	0.40
6	6	51	77	1.920244	0.257151	0.013261	2.107692	0	3.20e+07	0.40
7	7	48	93	3.081994	0.518007	0.018850	2.775000	0	3.20e+07	0.40
8	8	64	93	2.850870	0.515690	0.018441	2.726471	0	3.20e+07	0.40
9	9	53	65	4.499772	0.084813	0.022352	2.878710	0	3.20e+07	0.40
10	10	65	54	4.615975	0.085452	0.022626	2.903140	0	3.20e+07	0.40
11	11	54	55	6.050834	0.088309	0.024838	3.125313	0	3.20e+07	0.40
12	12	56	57	2.072109	0.076214	0.016929	2.333166	0	3.20e+07	0.40
13	13	57	58	1.168333	0.071701	0.014361	2.020000	0	3.20e+07	0.40
14	14	58	59	1.663400	0.074669	0.015898	2.208606	0	3.20e+07	0.40
15	15	60	61	4.122443	0.084298	0.021652	2.815872	0	3.20e+07	0.40
16	16	61	62	3.512020	0.082911	0.020388	2.699816	0	3.20e+07	0.40
17	17	62	63	2.515223	0.077516	0.017900	2.449115	0	3.20e+07	0.40
18	18	68	69	7.805206	0.092811	0.026921	3.375569	0	3.20e+07	0.40
19	19	69	70	1.168333	0.071701	0.014361	2.020000	0	3.20e+07	0.40
20	20	71	72	1.168333	0.071701	0.014361	2.020000	0	3.20e+07	0.40
21	21	72	95	1.168333	0.071701	0.014361	2.020000	0	3.20e+07	0.40
22	22	88	74	1.801332	0.498661	0.016237	2.461226	0	3.20e+07	0.40
23	23	88	64	1.801332	0.498661	0.016237	2.461226	0	3.20e+07	0.40
24	24	66	86	0.142893	0.470012	0.008195	1.500000	0	3.20e+07	0.40
25	25	86	99	0.142893	0.470012	0.008195	1.500000	0	3.20e+07	0.40
26	26	74	94	0.142893	0.470012	0.008195	1.500000	0	3.20e+07	0.40
27	27	94	100	0.142893	0.470012	0.008195	1.500000	0	3.20e+07	0.40
28	28	53	89	2.529959	0.511967	0.017836	2.654328	0	3.20e+07	0.40
29	29	56	89	2.529959	0.511967	0.017836	2.654328	0	3.20e+07	0.40
30	30	56	90	2.529959	0.511967	0.017836	2.654328	0	3.20e+07	0.40
31	31	60	90	2.529959	0.511967	0.017836	2.654328	0	3.20e+07	0.40
32	32	60	91	2.558039	0.512323	0.017891	2.660889	0	3.20e+07	0.40
33	33	67	91	2.558039	0.512323	0.017891	2.660889	0	3.20e+07	0.40
34	34	49	65	2.742079	0.078096	0.018353	2.502864	0	3.20e+07	0.40
35	35	65	57	4.752544	0.086690	0.023014	2.937388	0	3.20e+07	0.40
36	36	57	61	4.854013	0.086938	0.023210	2.954612	0	3.20e+07	0.40
37	37	61	68	9.685553	0.094353	0.028547	3.570842	0	3.20e+07	0.40
38	38	68	71	3.126623	0.078989	0.019195	2.587231	0	3.20e+07	0.40
39	39	50	54	3.335977	0.079439	0.019646	2.630158	0	3.20e+07	0.40
40	40	54	58	2.277184	0.076851	0.017394	2.388857	0	3.20e+07	0.40
41	41	58	62	1.168333	0.071701	0.014361	2.020000	0	3.20e+07	0.40
42	42	51	52	2.440974	0.045693	0.015217	2.122842	0	3.20e+07	0.40
43	43	52	55	1.977179	0.044380	0.014164	1.996861	0	3.20e+07	0.40
44	44	55	59	0.578773	0.037898	0.009232	1.408000	0	3.20e+07	0.40
45	45	59	63	0.578773	0.037898	0.009232	1.408000	0	3.20e+07	0.40
46	46	63	70	2.970862	0.047009	0.016355	2.248610	0	3.20e+07	0.40
47	47	70	78	0.586667	0.520833	0.012358	2.000000	0	3.20e+07	0.40
48	48	78	95	0.586667	0.520833	0.012358	2.000000	0	3.20e+07	0.40
49	49	79	95	0.586667	0.520833	0.012358	2.000000	0	3.20e+07	0.40
50	50	79	96	0.586667	0.520833	0.012358	2.000000	0	3.20e+07	0.40

51	51	67	85	0.290615	0.602739	0.010259	1.745189	0	3.20e+07	0.40
52	52	66	85	0.391904	0.027866	0.007132	1.153189	0	3.20e+07	0.40
53	53	67	84	0.290615	0.602739	0.010259	1.745189	0	3.20e+07	0.40
54	54	84	98	0.290615	0.602739	0.010259	1.745189	0	3.20e+07	0.40
55	55	71	83	0.290617	0.602740	0.010259	1.745190	0	3.20e+07	0.40
56	56	83	98	0.290617	0.602740	0.010259	1.745190	0	3.20e+07	0.40
57	57	71	82	0.290621	0.602745	0.010259	1.745197	0	3.20e+07	0.40
58	58	82	97	0.290621	0.602745	0.010259	1.745197	0	3.20e+07	0.40
59	59	73	81	0.586667	0.520833	0.012358	2.000000	0	3.20e+07	0.40
60	60	81	97	0.586667	0.520833	0.012358	2.000000	0	3.20e+07	0.40
61	61	73	80	0.586667	0.520833	0.012358	2.000000	0	3.20e+07	0.40
62	62	80	96	0.586667	0.520833	0.012358	2.000000	0	3.20e+07	0.40
63	63	56	99	6.264844	0.089965	0.025224	3.171752	0	3.20e+07	0.40
64	64	69	72	2.776438	0.078180	0.018420	2.510727	0	3.20e+07	0.40
65	65	72	73	2.509586	0.077501	0.017888	2.447737	0	3.20e+07	0.40
66	66	87	99	0.142893	0.470012	0.008195	1.500000	0	3.20e+07	0.40
67	67	87	100	0.142893	0.470012	0.008195	1.500000	0	3.20e+07	0.40
68	68	64	92	2.560716	0.512356	0.017896	2.661512	0	3.20e+07	0.40
69	69	53	92	2.532617	0.512001	0.017841	2.654951	0	3.20e+07	0.40

DATAM (Τελικά) - Ιδιότητες Δοκών: Στάθμη: 2

A/A	Analysis ID	Κόμβος		JZ	JY	JX	F	a	E	n
		Αρχ	Τέλ	[m⁴]	[m⁴]	[m⁴]	[m²]	[o]	[kN/m²]	
1	70	106	118	1.000000	0.015425	0.001413	0.786000	0	3.20e+07	0.40
2	71	118	107	1.000000	0.009714	0.001060	0.522200	0	3.20e+07	0.40
4	72	107	108	1.000000	0.004145	0.000424	0.323000	0	3.20e+07	0.40
5	73	109	110	1.000000	0.007692	0.001139	0.744000	0	3.20e+07	0.40
6	74	110	111	1.000000	0.007198	0.000980	0.625000	0	3.20e+07	0.40
7	75	111	112	1.000000	0.006314	0.000442	0.322000	0	3.20e+07	0.40
8	76	113	114	1.000000	0.027849	0.001055	0.667600	0	3.20e+07	0.40
9	77	114	115	1.000000	0.027267	0.001040	0.655900	0	3.20e+07	0.40
10	78	115	116	1.000000	0.015744	0.000821	0.528400	0	3.20e+07	0.40
11	79	121	122	1.000000	0.008282	0.001374	0.920200	0	3.20e+07	0.40
12	80	122	123	1.000000	0.005526	0.000895	0.372300	0	3.20e+07	0.40
13	81	124	125	1.000000	0.008270	0.001369	0.916450	0	3.20e+07	0.40
14	82	102	118	1.000000	0.007717	0.001148	0.750750	0	3.20e+07	0.40
15	83	118	110	1.000000	0.007317	0.001016	0.651400	0	3.20e+07	0.40
16	84	110	114	1.000000	0.007188	0.000977	0.622800	0	3.20e+07	0.40
17	85	114	121	1.000000	0.007789	0.001174	0.770500	0	3.20e+07	0.40
18	86	121	124	1.000000	0.006595	0.000805	0.510600	0	3.20e+07	0.40
19	87	103	107	1.000000	0.006086	0.000899	0.649800	0	3.20e+07	0.40
20	88	107	111	1.000000	0.004276	0.000487	0.292875	0	3.20e+07	0.40
21	89	111	115	1.000000	0.007667	0.000608	0.409250	0	3.20e+07	0.40
22	90	122	125	1.000000	0.004996	0.000618	0.391250	0	3.20e+07	0.40
23	91	125	126	1.000000	0.005019	0.000624	0.395250	0	3.20e+07	0.40
24	92	104	105	1.000000	0.004800	0.000577	0.360000	0	3.20e+07	0.40
25	93	105	108	1.000000	0.004251	0.000483	0.290250	0	3.20e+07	0.40
26	94	108	112	0.001350	0.002700	0.000371	0.180000	0	3.20e+07	0.40
27	95	112	116	1.000000	0.004251	0.000483	0.290250	0	3.20e+07	0.40
28	96	116	123	1.000000	0.004846	0.000586	0.367050	0	3.20e+07	0.40

DATAM (Τελικά) - Ιδιότητες Δοκών: Στάθμη: 3

A/A	Analysis ID	Κόμβος		JZ	JY	JX	F	a	E	n
		Αρχ	Τέλ	[m⁴]	[m⁴]	[m⁴]	[m²]	[o]	[kN/m²]	
1	97	154	155	1.000000	0.006366	0.001033	0.474900	0	3.20e+07	0.40
2	98	155	156	1.000000	0.005758	0.000928	0.396800	0	3.20e+07	0.40
3	99	156	157	1.000000	0.006366	0.001033	0.474900	0	3.20e+07	0.40
4	100	159	171	1.000000	0.002541	0.000870	0.678000	0	3.20e+07	0.40

5	101	171	160	1.000000	0.002048	0.000538	0.442200	0	3.20e+07	0.40
6	102	162	163	1.000000	0.002514	0.000851	0.664000	0	3.20e+07	0.40
7	103	160	161	1.000000	0.007781	0.000704	0.521000	0	3.20e+07	0.40
8	104	163	164	1.000000	0.002273	0.000693	0.545000	0	3.20e+07	0.40
9	105	164	165	0.000911	0.003573	0.000280	0.175000	0	3.20e+07	0.40
10	106	166	167	1.000000	0.006094	0.000981	0.437200	0	3.20e+07	0.40
11	107	167	168	1.000000	0.006002	0.000965	0.425500	0	3.20e+07	0.40
12	108	168	169	0.001350	0.002700	0.000371	0.180000	0	3.20e+07	0.40
13	109	154	170	1.000000	0.004508	0.000523	0.320000	0	3.20e+07	0.40
14	110	159	162	1.000000	0.006262	0.001012	0.460000	0	3.20e+07	0.40
15	111	162	166	1.000000	0.006083	0.000979	0.435800	0	3.20e+07	0.40
16	112	155	171	1.000000	0.002540	0.000869	0.677275	0	3.20e+07	0.40
17	113	171	163	1.000000	0.002334	0.000732	0.574300	0	3.20e+07	0.40
18	114	163	167	1.000000	0.002271	0.000691	0.543900	0	3.20e+07	0.40
19	115	156	160	1.000000	0.002521	0.000856	0.667525	0	3.20e+07	0.40
20	116	160	164	1.000000	0.005099	0.000545	0.409250	0	3.20e+07	0.40
21	117	164	168	1.000000	0.004299	0.000491	0.295412	0	3.20e+07	0.40
22	118	157	158	1.000000	0.004519	0.000525	0.321400	0	3.20e+07	0.40
23	119	158	161	1.000000	0.004267	0.000486	0.292000	0	3.20e+07	0.40
24	120	161	165	0.001350	0.002700	0.000371	0.180000	0	3.20e+07	0.40
25	121	165	169	0.001350	0.002700	0.000371	0.180000	0	3.20e+07	0.40
26	122	159	170	1.000000	0.004508	0.000523	0.320000	0	3.20e+07	0.40

DATAM (Τελικά) - Ιδιότητες Δοκών: Στάθμη: 4

A/A	Analysis ID	Κόμβος		JZ	JY	JX	F	a	E	n
		Αρχ	Τέλ	[m⁴]	[m⁴]	[m⁴]	[m²]	[o]	[kN/m²]	
1	123	172	173	1.000000	0.006366	0.001033	0.474900	0	3.20e+07	0.40
2	124	173	174	1.000000	0.005758	0.000928	0.396800	0	3.20e+07	0.40
3	125	174	175	1.000000	0.006366	0.001033	0.474900	0	3.20e+07	0.40
4	126	177	189	1.000000	0.002541	0.000870	0.678000	0	3.20e+07	0.40
5	127	189	178	1.000000	0.002048	0.000538	0.442200	0	3.20e+07	0.40
6	128	180	181	1.000000	0.002514	0.000851	0.664000	0	3.20e+07	0.40
7	129	178	179	1.000000	0.004145	0.000424	0.323000	0	3.20e+07	0.40
8	130	181	182	1.000000	0.002273	0.000693	0.545000	0	3.20e+07	0.40
9	131	182	183	0.000781	0.002250	0.000227	0.150000	0	3.20e+07	0.40
10	132	184	185	1.000000	0.006094	0.000981	0.437200	0	3.20e+07	0.40
11	133	185	186	1.000000	0.006002	0.000965	0.425500	0	3.20e+07	0.40
12	134	186	187	0.001350	0.002700	0.000371	0.180000	0	3.20e+07	0.40
13	135	172	188	1.000000	0.004508	0.000523	0.320000	0	3.20e+07	0.40
14	136	177	180	1.000000	0.006262	0.001012	0.460000	0	3.20e+07	0.40
15	137	180	184	1.000000	0.006083	0.000979	0.435800	0	3.20e+07	0.40
16	138	173	189	1.000000	0.002540	0.000869	0.677275	0	3.20e+07	0.40
17	139	189	181	1.000000	0.002334	0.000732	0.574300	0	3.20e+07	0.40
18	140	181	185	1.000000	0.002271	0.000691	0.543900	0	3.20e+07	0.40
19	141	174	178	1.000000	0.002522	0.000857	0.668019	0	3.20e+07	0.40
20	142	178	182	1.000000	0.004293	0.000490	0.294742	0	3.20e+07	0.40
21	143	182	186	1.000000	0.004299	0.000491	0.295412	0	3.20e+07	0.40
22	144	175	176	1.000000	0.002617	0.000434	0.291400	0	3.20e+07	0.40
23	145	176	179	1.000000	0.001278	0.000309	0.232467	0	3.20e+07	0.40
24	146	179	183	0.001350	0.002700	0.000371	0.180000	0	3.20e+07	0.40
25	147	183	187	0.001350	0.002700	0.000371	0.180000	0	3.20e+07	0.40
26	148	177	188	1.000000	0.004508	0.000523	0.320000	0	3.20e+07	0.40

DATAM (Τελικά) - Ιδιότητες Δοκών: Στάθμη: 5

A/A	Analysis ID	Κόμβος		JZ	JY	JX	F	a	E	n
		Αρχ	Τέλ	[m⁴]	[m⁴]	[m⁴]	[m²]	[o]	[kN/m²]	
1	149	190	191	1.000000	0.005032	0.000627	0.397500	0	3.20e+07	0.40
2	150	191	192	1.000000	0.004637	0.000546	0.336800	0	3.20e+07	0.40

3	151	192	193	1.000000	0.005236	0.000678	0.435150	0	3.20e+07	0.40
4	152	196	207	1.000000	0.003804	0.000627	0.464100	0	3.20e+07	0.40
5	153	196	197	1.000000	0.002187	0.000638	0.504250	0	3.20e+07	0.40
6	154	196	208	1.000000	0.003747	0.000602	0.449300	0	3.20e+07	0.40
7	155	199	200	1.000000	0.002173	0.000630	0.497997	0	3.20e+07	0.40
8	156	200	201	1.000000	0.002071	0.000556	0.452250	0	3.20e+07	0.40
9	157	202	203	1.000000	0.005218	0.000673	0.431600	0	3.20e+07	0.40
10	158	203	204	1.000000	0.004836	0.000584	0.365500	0	3.20e+07	0.40
11	159	204	205	1.000000	0.004451	0.000514	0.313000	0	3.20e+07	0.40
12	160	190	206	1.000000	0.004508	0.000523	0.320000	0	3.20e+07	0.40
13	161	195	206	1.000000	0.004800	0.000577	0.360000	0	3.20e+07	0.40
14	162	195	198	1.000000	0.005957	0.000958	0.420000	0	3.20e+07	0.40
15	163	198	202	1.000000	0.006077	0.000978	0.435000	0	3.20e+07	0.40
16	164	199	209	1.000000	0.003121	0.000424	0.319000	0	3.20e+07	0.40
17	165	199	203	1.000000	0.004190	0.000806	0.579800	0	3.20e+07	0.40
18	166	192	196	1.000000	0.003708	0.000868	0.656027	0	3.20e+07	0.40
19	167	196	200	1.000000	0.001544	0.000380	0.335275	0	3.20e+07	0.40
20	168	200	204	1.000000	0.001573	0.000397	0.347850	0	3.20e+07	0.40
21	169	193	194	1.000000	0.004519	0.000525	0.321400	0	3.20e+07	0.40
22	170	194	197	1.000000	0.004251	0.000483	0.290250	0	3.20e+07	0.40
23	171	197	201	1.000000	0.004642	0.000547	0.337500	0	3.20e+07	0.40
24	172	201	205	1.000000	0.004251	0.000483	0.290250	0	3.20e+07	0.40
25	173	190	207	1.000000	0.004472	0.000940	0.680000	0	3.20e+07	0.40
26	174	207	210	1.000000	0.002882	0.000377	0.283103	0	3.20e+07	0.40
27	175	202	209	1.000000	0.004472	0.000940	0.680000	0	3.20e+07	0.40
28	176	208	209	1.000000	0.004472	0.000940	0.680000	0	3.20e+07	0.40
29	177	208	210	1.000000	0.002753	0.000354	0.266185	0	3.20e+07	0.40

DATAM (Τελικά) - Ιδιότητες συνδέσμων: Στάθμη: 5

A/A	Analysis ID	Κόμβος		JZ	JY	JX	F	a	E	n
		Αρχ	Τέλ	[m⁴]	[m⁴]	[m⁴]	[m²]	[o]	[kN/m²]	
2	325	196	210	1.000000	0.000667	0.002320	0.200000	0	3.20e+07	0.40

Συντεταγμένες Κόμβων (DATAK)

Πεδίο	Περιγραφή
A/A	Αύξων αριθμός στοιχείου
Analysis ID	Αύξων αριθμός κόμβου στο απόλυτο σύστημα
X (m)	Συντεταγμένη X του κόμβου στο απόλυτο σύστημα
Y (m)	Συντεταγμένη Y του κόμβου στο απόλυτο σύστημα
Z (m)	Συντεταγμένη Z του κόμβου στο απόλυτο σύστημα

DATAK (Τελικά) - Συντεταγμένες Υποστυλωμάτων: Στάθμη: 1

A/A	Analysis ID	X	Y	Z
		[m]	[m]	[m]
1	48	10.20	10.20	1.00
2	49	15.60	10.20	1.00
3	50	18.25	10.20	1.00
4	51	23.65	10.20	1.00
5	52	23.65	13.30	1.00
6	53	10.20	16.20	1.00
7	65	15.60	16.20	1.00
8	54	19.20	17.45	1.00
9	55	23.65	16.85	1.00
10	56	10.20	20.40	1.00
11	57	15.60	20.40	1.00
12	58	20.20	21.15	1.00
13	59	23.65	21.25	1.00
14	60	10.71	24.23	1.00

15	61	15.60	24.20	1.00
16	62	20.15	24.20	1.00
17	63	23.65	24.45	1.00
18	66	7.50	25.43	1.00
19	67	10.20	28.61	1.00
20	68	15.60	29.70	1.00
21	69	22.15	29.70	1.00
22	70	23.65	30.00	1.00
23	71	15.60	34.95	1.00
24	72	22.15	34.95	1.00
25	73	22.15	39.00	1.00
26	75	12.90	10.13	1.00
27	76	16.95	10.13	1.00
28	77	21.00	10.13	1.00
29	78	23.67	32.56	1.00
30	79	23.67	36.91	1.00
31	80	23.04	39.08	1.00
32	81	20.39	39.08	1.00
33	82	17.21	37.09	1.00
34	83	14.02	33.34	1.00
35	84	11.32	30.17	1.00
36	85	8.75	27.14	1.00
37	86	7.43	23.02	1.00
38	87	7.45	19.10	1.00
39	88	8.85	14.20	1.00
40	64	10.15	13.65	1.00
41	89	10.13	18.30	1.00
42	90	10.13	22.30	1.00
43	91	10.13	26.40	1.00
44	92	10.15	15.20	1.00
45	93	10.15	11.65	1.00
46	74	7.50	14.25	1.00
47	94	7.45	15.92	1.00

DATAK (Τελικά) - Συντεταγμένες Υποστυλωμάτων: Στάθμη: 2

A/A	Analysis ID	X [m]	Y [m]	Z [m]
1	101	10.20	10.20	6.30
2	102	15.60	10.20	6.30
3	103	18.25	10.20	6.30
4	104	23.65	10.20	6.30
5	105	23.65	13.30	6.30
6	106	10.20	16.20	6.30
7	118	15.60	16.20	6.30
8	107	19.20	17.45	6.30
9	108	23.65	16.85	6.30
10	109	10.20	20.40	6.30
11	110	15.60	20.40	6.30
12	111	20.20	21.15	6.30
13	112	23.65	21.25	6.30
14	113	10.71	24.23	6.30
15	114	15.60	24.20	6.30
16	115	20.15	24.20	6.30
17	116	23.65	24.45	6.30
18	119	7.50	25.43	6.30
19	120	10.20	28.61	6.30
20	121	15.60	29.70	6.30
21	122	22.15	29.70	6.30
22	123	23.65	30.00	6.30
23	124	15.60	34.95	6.30
24	125	22.15	34.95	6.30

25	126	22.15	39.00	6.30
26	128	12.90	10.15	6.30
27	129	16.92	10.15	6.30
28	130	20.98	10.15	6.30
29	131	23.67	32.56	6.30
30	132	23.67	36.91	6.30
31	133	23.04	39.05	6.30
32	134	20.39	39.05	6.30
33	135	17.23	37.08	6.30
34	136	14.04	33.32	6.30
35	137	11.34	30.15	6.30
36	138	8.76	27.12	6.30
37	139	7.45	23.02	6.30
38	140	7.45	19.10	6.30
39	141	8.85	14.20	6.30
40	117	10.15	13.65	6.30
41	142	10.15	18.30	6.30
42	143	10.15	22.30	6.30
43	144	10.15	26.40	6.30
44	145	10.15	15.20	6.30
45	146	10.15	11.65	6.30
46	127	7.50	14.25	6.30
47	147	7.45	15.92	6.30

DATAK (Τελικά) - Συντεταγμένες Υποστυλωμάτων: Στάθμη: 3

A/A	Analysis ID	X [m]	Y [m]	Z [m]
1	154	10.20	10.20	10.15
2	155	15.60	10.20	10.15
3	156	18.25	10.20	10.15
4	157	23.65	10.20	10.15
5	158	23.65	13.45	10.15
6	159	10.20	16.20	10.15
7	171	15.60	16.20	10.15
8	160	19.20	17.45	10.15
9	161	23.65	16.85	10.15
10	162	10.20	20.40	10.15
11	163	15.60	20.40	10.15
12	164	20.20	21.15	10.15
13	165	23.65	21.25	10.15
14	166	10.71	24.23	10.15
15	167	15.60	24.20	10.15
16	168	20.15	24.20	10.15
17	169	23.65	24.20	10.15
40	170	10.15	13.65	10.15

DATAK (Τελικά) - Συντεταγμένες Υποστυλωμάτων: Στάθμη: 4

A/A	Analysis ID	X [m]	Y [m]	Z [m]
1	172	10.20	10.20	13.65
2	173	15.60	10.20	13.65
3	174	18.25	10.20	13.65
4	175	23.65	10.20	13.65
5	176	23.65	13.45	13.65
6	177	10.20	16.20	13.65
7	189	15.60	16.20	13.65
8	178	19.20	17.45	13.65
9	179	23.65	16.85	13.65

10	180	10.20	20.40	13.65
11	181	15.60	20.40	13.65
12	182	20.20	21.15	13.65
13	183	23.65	21.25	13.65
14	184	10.71	24.23	13.65
15	185	15.60	24.20	13.65
16	186	20.15	24.20	13.65
17	187	23.65	24.20	13.65
40	188	10.15	13.65	13.65

DATAK (Τελικά) - Συντεταγμένες Υποστυλωμάτων: Στάθμη: 5

A/A	Analysis ID	X [m]	Y [m]	Z [m]
1	190	10.20	10.20	18.30
2	191	15.60	10.20	18.30
3	192	18.25	10.20	18.30
4	193	23.65	10.20	18.30
5	194	23.65	13.55	18.30
6	195	10.20	16.20	18.30
8	196	19.20	17.45	18.30
9	197	23.65	16.85	18.30
10	198	10.20	20.40	18.30
11	199	15.60	20.40	18.30
12	200	20.20	21.15	18.30
13	201	23.65	21.25	18.30
14	202	10.71	24.23	18.30
15	203	15.60	24.20	18.30
16	204	20.15	24.20	18.30
17	205	23.65	24.20	18.30
40	206	10.15	13.65	18.30

DATAK (Τελικά) - Συντεταγμένες Κόμβων: Στάθμη: 1

A/A	Analysis ID	X [m]	Y [m]	Z [m]
1001	95	23.68	34.62	1.00
1002	96	23.68	39.20	1.00
1003	97	18.82	39.08	1.00
1004	98	12.54	31.61	1.00
1005	99	7.42	20.81	1.00
1006	100	7.30	17.38	1.00

DATAK (Τελικά) - Συντεταγμένες Κόμβων: Στάθμη: 2

A/A	Analysis ID	X [m]	Y [m]	Z [m]
1001	148	23.68	34.62	6.30
1002	149	23.68	39.20	6.30
1003	150	18.82	39.08	6.30
1004	151	12.54	31.61	6.30
1005	152	7.42	20.81	6.30
1006	153	7.30	17.38	6.30

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

DATAK (Τελικά) - Συντεταγμένες Κόμβων: Στάθμη: 5

A/A	Analysis ID	X [m]	Y [m]	Z [m]
1001	207	16.00	16.00	18.30
1002	208	16.37	18.05	18.30
1003	209	15.40	19.00	18.30
1004	210	17.20	17.20	18.30

Συντεταγμένες Μελών (DATAKM)

Πεδίο		Περιγραφή
A/A		Αύξων αριθμός στοιχείου
Analysis ID		Αύξων αριθμός μέλους στο απόλυτο σύστημα
X (m)	Αρχ	Η X συντεταγμένη αρχής του μέλους στο απόλυτο σύστημα
	Τέλ	Η X συντεταγμένη τέλους του μέλους στο απόλυτο σύστημα
Y (m)	Αρχ	Η Y συντεταγμένη αρχής του μέλους στο απόλυτο σύστημα
	Τέλ	Η Y συντεταγμένη τέλους του μέλους στο απόλυτο σύστημα
Z (m)	Αρχ	Η Z συντεταγμένη αρχής του μέλους στο απόλυτο σύστημα
	Τέλ	Η Z συντεταγμένη τέλους του μέλους στο απόλυτο σύστημα

DATAKM - Υποστυλώματα, Συντεταγμένες Παραμορφώσιμου Μέλους: Στάθμη: 1

A/A	Analysis ID	X [m]		Y [m]		Z [m]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	178	10.20	10.20	10.20	10.20	0.00	1.00
2	179	15.60	15.60	10.20	10.20	0.00	1.00
3	180	18.25	18.25	10.20	10.20	0.00	1.00
4	181	23.65	23.65	10.20	10.20	0.00	1.00
5	182	23.65	23.65	13.30	13.30	0.00	1.00
6	183	10.20	10.20	16.20	16.20	0.00	1.00
7	195	15.60	15.60	16.20	16.20	0.00	1.00
8	184	19.20	19.20	17.45	17.45	0.00	1.00
9	185	23.65	23.65	16.85	16.85	0.00	1.00
10	186	10.20	10.20	20.40	20.40	0.00	1.00
11	187	15.60	15.60	20.40	20.40	0.00	1.00
12	188	20.20	20.20	21.15	21.15	0.00	1.00
13	189	23.65	23.65	21.25	21.25	0.00	1.00
14	190	10.71	10.71	24.23	24.23	0.00	1.00
15	191	15.60	15.60	24.20	24.20	0.00	1.00
16	192	20.15	20.15	24.20	24.20	0.00	1.00
17	193	23.65	23.65	24.45	24.45	0.00	1.00
18	196	7.50	7.50	25.43	25.43	0.00	1.00
19	197	10.20	10.20	28.61	28.61	0.00	1.00
20	198	15.60	15.60	29.70	29.70	0.00	1.00
21	199	22.15	22.15	29.70	29.70	0.00	1.00
22	200	23.65	23.65	30.00	30.00	0.00	1.00
23	201	15.60	15.60	34.95	34.95	0.00	1.00
24	202	22.15	22.15	34.95	34.95	0.00	1.00
25	203	22.15	22.15	39.00	39.00	0.00	1.00
26	205	12.90	12.90	10.13	10.13	0.00	1.00
27	206	16.95	16.95	10.13	10.13	0.00	1.00
28	207	21.00	21.00	10.13	10.13	0.00	1.00
29	208	23.67	23.67	32.56	32.56	0.00	1.00
30	209	23.67	23.67	36.91	36.91	0.00	1.00
31	210	23.04	23.04	39.08	39.08	0.00	1.00
32	211	20.39	20.39	39.08	39.08	0.00	1.00
33	212	17.21	17.21	37.09	37.09	0.00	1.00
34	213	14.02	14.02	33.34	33.34	0.00	1.00
35	214	11.32	11.32	30.17	30.17	0.00	1.00
36	215	8.75	8.75	27.14	27.14	0.00	1.00
37	216	7.43	7.43	23.02	23.02	0.00	1.00

38	217	7.45	7.45	19.10	19.10	0.00	1.00
39	218	8.85	8.85	14.20	14.20	0.00	1.00
40	194	10.15	10.15	13.65	13.65	0.00	1.00
41	219	10.13	10.13	18.30	18.30	0.00	1.00
42	220	10.13	10.13	22.30	22.30	0.00	1.00
43	221	10.13	10.13	26.40	26.40	0.00	1.00
44	222	10.15	10.15	15.20	15.20	0.00	1.00
45	223	10.15	10.15	11.65	11.65	0.00	1.00
46	204	7.50	7.50	14.25	14.25	0.00	1.00
47	224	7.45	7.45	15.92	15.92	0.00	1.00

DATAKM - Υποστυλώματα, Συντεταγμένες Παραμορφώσιμου Μέλους: Στάθμη: 2

A/A	Analysis ID	X [m]		Y [m]		Z [m]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	225	10.20	10.20	10.20	10.20	2.00	6.30
2	226	15.60	15.60	10.20	10.20	2.00	6.30
3	227	18.25	18.25	10.20	10.20	2.00	6.30
4	228	23.65	23.65	10.20	10.20	2.00	6.30
5	229	23.65	23.65	13.30	13.30	2.00	6.30
6	230	10.20	10.20	16.20	16.20	2.00	6.30
7	242	15.60	15.60	16.20	16.20	2.00	6.30
8	231	19.20	19.20	17.45	17.45	2.00	6.30
9	232	23.65	23.65	16.85	16.85	2.00	6.30
10	233	10.20	10.20	20.40	20.40	2.00	6.30
11	234	15.60	15.60	20.40	20.40	2.00	6.30
12	235	20.20	20.20	21.15	21.15	2.00	6.30
13	236	23.65	23.65	21.25	21.25	2.00	6.30
14	237	10.71	10.71	24.23	24.23	2.00	6.30
15	238	15.60	15.60	24.20	24.20	2.00	6.30
16	239	20.15	20.15	24.20	24.20	2.00	6.30
17	240	23.65	23.65	24.45	24.45	2.00	6.30
18	243	7.50	7.50	25.43	25.43	2.00	6.30
19	244	10.20	10.20	28.61	28.61	2.00	6.30
20	245	15.60	15.60	29.70	29.70	2.00	6.30
21	246	22.15	22.15	29.70	29.70	2.00	6.30
22	247	23.65	23.65	30.00	30.00	2.00	6.30
23	248	15.60	15.60	34.95	34.95	2.00	6.30
24	249	22.15	22.15	34.95	34.95	2.00	6.30
25	250	22.15	22.15	39.00	39.00	2.00	6.30
26	252	12.90	12.90	10.15	10.15	2.00	6.30
27	253	16.92	16.92	10.15	10.15	2.00	6.30
28	254	20.98	20.98	10.15	10.15	2.00	6.30
29	255	23.67	23.67	32.56	32.56	2.00	6.30
30	256	23.67	23.67	36.91	36.91	2.00	6.30
31	257	23.04	23.04	39.05	39.05	2.00	6.30
32	258	20.39	20.39	39.05	39.05	2.00	6.30
33	259	17.23	17.23	37.08	37.08	2.00	6.30
34	260	14.04	14.04	33.32	33.32	2.00	6.30
35	261	11.34	11.34	30.15	30.15	2.00	6.30
36	262	8.76	8.76	27.12	27.12	2.00	6.30
37	263	7.45	7.45	23.02	23.02	2.00	6.30
38	264	7.45	7.45	19.10	19.10	2.00	6.30
39	265	8.85	8.85	14.20	14.20	2.00	6.30
40	241	10.15	10.15	13.65	13.65	2.00	6.30
41	266	10.15	10.15	18.30	18.30	2.00	6.30
42	267	10.15	10.15	22.30	22.30	2.00	6.30
43	268	10.15	10.15	26.40	26.40	2.00	6.30
44	269	10.15	10.15	15.20	15.20	2.00	6.30
45	270	10.15	10.15	11.65	11.65	2.00	6.30
46	251	7.50	7.50	14.25	14.25	2.00	6.30
47	271	7.45	7.45	15.92	15.92	2.00	6.30

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

DATAKM - Υποστυλώματα, Συντεταγμένες Παραμορφώσιμου Μέλους: Στάθμη: 3

A/A	Analysis ID	X [m]		Y [m]		Z [m]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	272	10.20	10.20	10.20	10.20	6.30	10.15
2	273	15.60	15.60	10.20	10.20	6.30	10.15
3	274	18.25	18.25	10.20	10.20	6.30	10.15
4	275	23.65	23.65	10.20	10.20	6.30	10.15
5	276	23.65	23.65	13.45	13.45	6.30	10.15
6	277	10.20	10.20	16.20	16.20	6.30	10.15
7	289	15.60	15.60	16.20	16.20	6.30	10.15
8	278	19.20	19.20	17.45	17.45	6.30	10.15
9	279	23.65	23.65	16.85	16.85	6.30	10.15
10	280	10.20	10.20	20.40	20.40	6.30	10.15
11	281	15.60	15.60	20.40	20.40	6.30	10.15
12	282	20.20	20.20	21.15	21.15	6.30	10.15
13	283	23.65	23.65	21.25	21.25	6.30	10.15
14	284	10.71	10.71	24.23	24.23	6.30	10.15
15	285	15.60	15.60	24.20	24.20	6.30	10.15
16	286	20.15	20.15	24.20	24.20	6.30	10.15
17	287	23.65	23.65	24.20	24.20	6.30	10.15
40	288	10.15	10.15	13.65	13.65	6.30	10.15

DATAKM - Υποστυλώματα, Συντεταγμένες Παραμορφώσιμου Μέλους: Στάθμη: 4

A/A	Analysis ID	X [m]		Y [m]		Z [m]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	290	10.20	10.20	10.20	10.20	10.15	13.65
2	291	15.60	15.60	10.20	10.20	10.15	13.65
3	292	18.25	18.25	10.20	10.20	10.15	13.65
4	293	23.65	23.65	10.20	10.20	10.15	13.65
5	294	23.65	23.65	13.45	13.45	10.15	13.65
6	295	10.20	10.20	16.20	16.20	10.15	13.65
7	307	15.60	15.60	16.20	16.20	10.15	13.65
8	296	19.20	19.20	17.45	17.45	10.15	13.65
9	297	23.65	23.65	16.85	16.85	10.15	13.65
10	298	10.20	10.20	20.40	20.40	10.15	13.65
11	299	15.60	15.60	20.40	20.40	10.15	13.65
12	300	20.20	20.20	21.15	21.15	10.15	13.65
13	301	23.65	23.65	21.25	21.25	10.15	13.65
14	302	10.71	10.71	24.23	24.23	10.15	13.65
15	303	15.60	15.60	24.20	24.20	10.15	13.65
16	304	20.15	20.15	24.20	24.20	10.15	13.65
17	305	23.65	23.65	24.20	24.20	10.15	13.65
40	306	10.15	10.15	13.65	13.65	10.15	13.65

DATAKM - Υποστυλώματα, Συντεταγμένες Παραμορφώσιμου Μέλους: Στάθμη: 5

A/A	Analysis ID	X [m]		Y [m]		Z [m]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	308	10.20	10.20	10.20	10.20	13.65	18.30
2	309	15.60	15.60	10.20	10.20	13.65	18.30
3	310	18.25	18.25	10.20	10.20	13.65	18.30
4	311	23.65	23.65	10.20	10.20	13.65	18.30
5	312	23.65	23.65	13.55	13.55	13.65	18.30
6	313	10.20	10.20	16.20	16.20	13.65	18.30
8	314	19.20	19.20	17.45	17.45	13.65	18.30

9	315	23.65	23.65	16.85	16.85	13.65	18.30
10	316	10.20	10.20	20.40	20.40	13.65	18.30
11	317	15.60	15.60	20.40	20.40	13.65	18.30
12	318	20.20	20.20	21.15	21.15	13.65	18.30
13	319	23.65	23.65	21.25	21.25	13.65	18.30
14	320	10.71	10.71	24.23	24.23	13.65	18.30
15	321	15.60	15.60	24.20	24.20	13.65	18.30
16	322	20.15	20.15	24.20	24.20	13.65	18.30
17	323	23.65	23.65	24.20	24.20	13.65	18.30
40	324	10.15	10.15	13.65	13.65	13.65	18.30

DATAKM - Δοκοί, Συντεταγμένες Παραμορφώσιμου Μέλους: Στάθμη: 1

A/A	Analysis ID	X [m]		Y [m]		Z [m]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	1	10.40	12.90	10.13	10.13	1.00	1.00
2	2	15.40	12.90	10.13	10.13	1.00	1.00
3	3	15.80	16.95	10.13	10.13	1.00	1.00
4	4	18.10	16.95	10.13	10.13	1.00	1.00
5	5	18.50	21.00	10.13	10.13	1.00	1.00
6	6	23.50	21.00	10.13	10.13	1.00	1.00
7	7	10.15	10.15	10.40	11.65	1.00	1.00
8	8	10.15	10.15	12.90	11.65	1.00	1.00
9	9	10.30	15.40	16.20	16.23	1.00	1.00
10	10	15.70	18.15	16.20	16.20	1.00	1.00
11	11	20.40	23.58	16.85	16.85	1.00	1.00
12	12	10.30	15.50	20.40	20.40	1.00	1.00
13	13	15.70	20.15	20.40	20.40	1.00	1.00
14	14	20.38	23.67	21.15	21.15	1.00	1.00
15	15	10.30	15.50	24.20	24.20	1.00	1.00
16	16	15.70	20.10	24.20	24.20	1.00	1.00
17	17	20.30	23.50	24.20	24.20	1.00	1.00
18	18	15.70	22.05	29.70	29.70	1.00	1.00
19	19	22.25	23.50	29.70	29.70	1.00	1.00
20	20	15.70	22.05	34.95	34.95	1.00	1.00
21	21	22.25	23.55	34.95	34.95	1.00	1.00
22	22	8.85	7.70	14.20	14.20	1.00	1.00
23	23	8.85	10.00	14.20	14.20	1.00	1.00
24	24	7.43	7.43	25.23	23.02	1.00	1.00
25	25	7.43	7.43	23.02	20.81	1.00	1.00
26	26	7.45	7.45	14.45	15.92	1.00	1.00
27	27	7.45	7.45	15.92	17.39	1.00	1.00
28	28	10.13	10.13	16.40	18.30	1.00	1.00
29	29	10.13	10.13	20.20	18.30	1.00	1.00
30	30	10.13	10.13	20.60	22.30	1.00	1.00
31	31	10.13	10.13	24.00	22.30	1.00	1.00
32	32	10.13	10.13	24.40	26.40	1.00	1.00
33	33	10.13	10.13	28.41	26.40	1.00	1.00
34	34	15.60	15.60	10.30	16.10	1.00	1.00
35	35	15.60	15.60	16.30	20.30	1.00	1.00
36	36	15.60	15.60	20.50	24.10	1.00	1.00
37	37	15.60	15.60	24.30	29.60	1.00	1.00
38	38	15.60	15.60	29.80	34.85	1.00	1.00
39	39	18.30	18.30	10.30	16.00	1.00	1.00
40	40	20.40	20.40	18.30	20.20	1.00	1.00
41	41	20.15	20.15	22.10	24.00	1.00	1.00
42	42	23.65	23.65	10.30	12.90	1.00	1.00
43	43	23.65	23.65	14.20	16.00	1.00	1.00
44	44	23.67	23.67	17.70	20.40	1.00	1.00
45	45	23.67	23.67	22.10	24.00	1.00	1.00
46	46	23.65	23.65	24.90	29.50	1.00	1.00
47	47	23.67	23.67	30.50	32.56	1.00	1.00

48	48	23.67	23.67	32.56	34.62	1.00	1.00
49	49	23.67	23.67	36.91	34.62	1.00	1.00
50	50	23.67	23.67	36.91	39.20	1.00	1.00
51	51	10.10	8.75	28.73	27.14	1.00	1.00
52	52	7.40	8.75	25.55	27.14	1.00	1.00
53	53	10.10	11.32	28.73	30.17	1.00	1.00
54	54	11.32	12.55	30.17	31.61	1.00	1.00
55	55	15.50	14.02	35.07	33.34	1.00	1.00
56	56	14.02	12.55	33.34	31.61	1.00	1.00
57	57	15.50	17.21	35.07	37.09	1.00	1.00
58	58	17.21	18.92	37.09	39.12	1.00	1.00
59	59	21.95	20.39	39.08	39.08	1.00	1.00
60	60	20.39	18.83	39.08	39.08	1.00	1.00
61	61	22.35	23.04	39.08	39.08	1.00	1.00
62	62	23.04	23.73	39.08	39.08	1.00	1.00
63	63	10.00	7.63	20.60	20.60	1.00	1.00
64	64	22.15	22.15	29.90	34.75	1.00	1.00
65	65	22.15	22.15	35.15	38.80	1.00	1.00
66	66	7.45	7.45	19.10	20.81	1.00	1.00
67	67	7.45	7.45	19.10	17.39	1.00	1.00
68	68	10.15	10.15	14.40	15.20	1.00	1.00
69	69	10.15	10.15	16.00	15.20	1.00	1.00

DATAKM - Δοκοί, Συντεταγμένες Παραμορφώσιμου Μέλους: Στάθμη: 2

A/A	Analysis ID	X [m]		Y [m]		Z [m]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	70	10.40	15.40	16.20	16.20	6.30	6.30
2	71	15.80	18.05	16.20	16.20	6.30	6.30
4	72	20.40	23.55	16.13	16.13	6.30	6.30
5	73	10.40	15.40	20.40	20.40	6.30	6.30
6	74	15.80	20.15	20.40	20.40	6.30	6.30
7	75	20.40	23.55	21.98	21.98	6.30	6.30
8	76	11.50	15.40	24.15	24.15	6.30	6.30
9	77	15.80	19.95	24.15	24.15	6.30	6.30
10	78	20.35	23.50	24.25	24.25	6.30	6.30
11	79	15.80	21.95	29.70	29.70	6.30	6.30
12	80	22.35	23.50	29.70	29.70	6.30	6.30
13	81	15.80	21.95	34.95	34.95	6.30	6.30
14	82	15.60	15.60	10.40	16.00	6.30	6.30
15	83	15.60	15.60	16.40	20.20	6.30	6.30
16	84	15.60	15.60	20.60	24.00	6.30	6.30
17	85	15.60	15.60	24.40	29.50	6.30	6.30
18	86	15.60	15.60	29.90	34.75	6.30	6.30
19	87	18.25	18.25	10.40	16.00	6.30	6.30
20	88	20.20	20.20	18.30	20.20	6.30	6.30
21	89	20.20	20.20	22.10	24.00	6.30	6.30
22	90	22.20	22.20	29.90	34.75	6.30	6.30
23	91	22.20	22.20	35.15	38.80	6.30	6.30
24	92	23.65	23.65	10.40	12.40	6.30	6.30
25	93	23.65	23.65	14.20	16.00	6.30	6.30
26	94	23.65	23.65	17.70	20.40	6.30	6.30
27	95	23.65	23.65	22.10	24.00	6.30	6.30
28	96	23.65	23.65	24.90	29.50	6.30	6.30

DATAKM - Δοκοί, Συντεταγμένες Παραμορφώσιμου Μέλους: Στάθμη: 3

A/A	Analysis ID	X [m]		Y [m]		Z [m]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	97	10.40	15.40	10.20	10.20	10.15	10.15

2	98	15.80	18.10	10.20	10.20	10.15	10.15
3	99	18.45	23.50	10.20	10.20	10.15	10.15
4	100	10.40	15.40	16.20	16.20	10.15	10.15
5	101	15.80	18.15	16.20	16.20	10.15	10.15
6	102	10.40	15.40	20.40	20.40	10.15	10.15
7	103	20.35	23.55	16.13	16.13	10.15	10.15
8	104	15.80	20.15	20.40	20.40	10.15	10.15
9	105	20.35	23.55	21.98	21.98	10.15	10.15
10	106	11.50	15.40	24.20	24.20	10.15	10.15
11	107	15.80	20.00	24.20	24.20	10.15	10.15
12	108	20.35	23.50	24.25	24.25	10.15	10.15
13	109	10.15	10.15	10.40	12.90	10.15	10.15
14	110	10.20	10.20	16.40	20.20	10.15	10.15
15	111	10.20	10.20	20.60	24.00	10.15	10.15
16	112	15.60	15.60	10.40	16.00	10.15	10.15
17	113	15.60	15.60	16.40	20.20	10.15	10.15
18	114	15.60	15.60	20.60	24.00	10.15	10.15
19	115	18.30	18.30	10.40	16.00	10.15	10.15
20	116	20.20	20.20	18.30	20.20	10.15	10.15
21	117	20.20	20.20	22.10	24.00	10.15	10.15
22	118	23.65	23.65	10.40	12.90	10.15	10.15
23	119	23.65	23.65	14.20	16.00	10.15	10.15
24	120	23.65	23.65	17.70	20.40	10.15	10.15
25	121	23.65	23.65	22.10	24.00	10.15	10.15
26	122	10.15	10.15	16.00	14.40	10.15	10.15

DATAKM - Δοκοί, Συντεταγμένες Παραμορφώσιμου Μέλους: Στάθμη: 4

A/A	Analysis ID	X [m]		Y [m]		Z [m]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	123	10.40	15.40	10.20	10.20	13.65	13.65
2	124	15.80	18.10	10.20	10.20	13.65	13.65
3	125	18.45	23.50	10.20	10.20	13.65	13.65
4	126	10.40	15.40	16.20	16.20	13.65	13.65
5	127	15.80	18.15	16.20	16.20	13.65	13.65
6	128	10.40	15.40	20.40	20.40	13.65	13.65
7	129	20.34	23.55	16.13	16.13	13.65	13.65
8	130	15.80	20.15	20.40	20.40	13.65	13.65
9	131	20.35	23.55	21.98	21.98	13.65	13.65
10	132	11.50	15.40	24.20	24.20	13.65	13.65
11	133	15.80	20.00	24.20	24.20	13.65	13.65
12	134	20.35	23.50	24.25	24.25	13.65	13.65
13	135	10.15	10.15	10.40	12.90	13.65	13.65
14	136	10.20	10.20	16.40	20.20	13.65	13.65
15	137	10.20	10.20	20.60	24.00	13.65	13.65
16	138	15.60	15.60	10.40	16.00	13.65	13.65
17	139	15.60	15.60	16.40	20.20	13.65	13.65
18	140	15.60	15.60	20.60	24.00	13.65	13.65
19	141	18.30	18.30	10.40	16.00	13.65	13.65
20	142	20.20	20.20	18.30	20.20	13.65	13.65
21	143	20.20	20.20	22.10	24.00	13.65	13.65
22	144	23.65	23.65	10.40	12.90	13.65	13.65
23	145	23.65	23.65	14.20	16.00	13.65	13.65
24	146	23.65	23.65	17.70	20.40	13.65	13.65
25	147	23.65	23.65	22.10	24.00	13.65	13.65
26	148	10.15	10.15	16.00	14.40	13.65	13.65

DATAKM - Δοκοί, Συντεταγμένες Παραμορφώσιμου Μέλους: Στάθμη: 5

A/A	Analysis	X [m]	Y [m]	Z [m]

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

	ID	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	149	10.40	15.40	10.15	10.15	18.30	18.30
2	150	15.80	18.05	10.15	10.15	18.30	18.30
3	151	18.45	23.50	10.15	10.15	18.30	18.30
4	152	18.10	16.00	16.20	16.20	18.30	18.30
5	153	20.35	23.50	16.20	16.20	18.30	18.30
6	154	18.10	16.37	18.05	18.05	18.30	18.30
7	155	15.80	20.05	20.40	20.40	18.30	18.30
8	156	20.35	23.50	20.40	20.40	18.30	18.30
9	157	10.40	15.40	24.25	24.25	18.30	18.30
10	158	15.80	19.95	24.25	24.25	18.30	18.30
11	159	20.35	23.50	24.25	24.25	18.30	18.30
12	160	10.15	10.15	10.40	12.90	18.30	18.30
13	161	10.15	10.15	16.00	14.40	18.30	18.30
14	162	10.20	10.20	16.40	20.20	18.30	18.30
15	163	10.20	10.20	20.60	24.00	18.30	18.30
16	164	15.60	15.60	20.20	19.00	18.30	18.30
17	165	15.60	15.60	20.60	24.00	18.30	18.30
18	166	18.25	18.25	10.40	16.00	18.30	18.30
19	167	20.20	20.20	18.35	20.20	18.30	18.30
20	168	20.20	20.20	22.10	24.00	18.30	18.30
21	169	23.65	23.65	10.40	12.90	18.30	18.30
22	170	23.65	23.65	14.20	16.00	18.30	18.30
23	171	23.65	23.65	17.70	20.40	18.30	18.30
24	172	23.65	23.65	22.10	24.00	18.30	18.30
25	173	10.40	16.00	10.40	16.00	18.30	18.30
26	174	16.00	17.20	16.00	17.20	18.30	18.30
27	175	10.40	15.40	24.00	19.00	18.30	18.30
28	176	16.37	15.40	18.05	19.00	18.30	18.30
29	177	16.37	17.20	18.05	17.20	18.30	18.30

DATAKM - Ειδικοί Σύνδεσμοι, Συντεταγμένες Παραμορφώσιμου Μέλους: Στάθμη: 5

A/A	Analysis ID	X [m]		Y [m]		Z [m]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
2	325	19.20	17.20	17.45	17.20	18.30	18.30

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

DATAF - Φορτία

Πεδίο	Περιγραφή
A/A	Αύξων αριθμός στοιχείου
FX (kN)	Επικόμβιο φορτίο παράλληλο στον X άξονα του απόλυτου συστήματος
FY (kN)	Επικόμβιο φορτίο παράλληλο στον Y άξονα του απόλυτου συστήματος
FZ (kN)	Επικόμβιο φορτίο παράλληλο στον Z άξονα του απόλυτου συστήματος
MX (kNm)	Αρχική επικόμβια ροπή που έχει διάνυσμα παράλληλο στον άξονα X του απόλυτου συστήματος
MY (kNm)	Αρχική επικόμβια ροπή που έχει διάνυσμα παράλληλο στον άξονα Y του απόλυτου συστήματος
MZ (kNm)	Αρχική επικόμβια ροπή που έχει διάνυσμα παράλληλο στον άξονα Z του απόλυτου συστήματος

DATA - Φορτία Υποστυλωμάτων, Τελικά: Στάθμη 2, Π.Φ. 1

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1	0.000	0.000	-41.725	0.000	0.000	0.000
2	0.000	0.000	-143.440	-93.224	0.000	0.000
3	0.000	0.000	-148.581	-85.451	0.000	0.000
4	0.000	0.000	-41.959	-5.648	0.000	0.000
5	0.000	0.000	-158.292	-4.662	0.000	0.000
6	0.000	0.000	-141.684	0.000	63.312	0.000
7	0.000	0.000	-271.358	56.157	-50.855	0.000
8	0.000	0.000	-489.254	228.597	-14.845	0.000
9	0.000	0.000	-147.159	2.463	-23.792	0.000
10	0.000	0.000	-143.131	0.000	53.812	0.000
11	0.000	0.000	-240.098	13.400	-9.678	0.000
12	0.000	0.000	-191.824	27.845	-15.903	0.000
13	0.000	0.000	-135.494	15.599	-18.167	0.000
14	0.000	0.000	-213.378	3.043	52.547	0.000
15	0.000	0.000	-466.397	-123.894	3.594	0.000
16	0.000	0.000	-303.531	5.148	5.589	0.000
17	0.000	0.000	-170.035	-40.674	-36.795	0.000
18	0.000	0.000	-51.610	0.000	0.000	0.000
19	0.000	0.000	-109.416	0.000	0.000	0.000
20	0.000	0.000	-628.637	52.206	230.293	0.000
21	0.000	0.000	-495.826	-80.911	-215.958	0.000
22	0.000	0.000	-101.087	65.330	-9.005	0.000
23	0.000	0.000	-354.201	99.109	177.666	0.000
24	0.000	0.000	-352.586	51.024	-171.805	0.000
25	0.000	0.000	-79.394	29.887	1.849	0.000
26	0.000	571.148	-202.047	0.000	0.000	0.000
27	0.000	257.017	-77.113	0.000	0.000	0.000
28	0.000	576.860	-206.817	0.000	0.000	0.000
29	-470.732	0.000	-110.750	0.000	0.000	0.000
30	-523.066	0.000	-123.063	0.000	0.000	0.000
31	0.000	-157.071	-44.345	0.000	0.000	0.000
32	0.000	-356.648	-152.071	0.000	0.000	0.000
33	-462.630	-391.556	-219.239	0.000	0.000	0.000
34	-394.850	-336.716	-176.810	0.000	0.000	0.000
35	329.823	280.124	-191.629	0.000	0.000	0.000
36	363.139	308.420	-138.286	0.000	0.000	0.000
37	504.090	0.000	-179.484	0.000	0.000	0.000
38	391.683	0.000	-150.037	0.000	0.000	0.000
39	0.000	262.728	-84.288	0.000	0.000	0.000
40	0.000	0.000	-110.517	0.000	0.000	0.000
41	0.000	0.000	-173.123	0.000	0.000	0.000
42	0.000	0.000	-169.867	0.000	0.000	0.000
43	0.000	0.000	-255.039	0.000	0.000	0.000
44	0.000	0.000	-87.273	0.000	0.000	0.000
45	285.574	0.000	-109.128	0.000	0.000	0.000

46	0.000	0.000	-34.962	0.000	0.000	0.000
47	0.000	0.000	-115.681	0.000	0.000	0.000

DATA - Φορτία Υποστυλωμάτων, Τελικά: Στάθμη 3, Π.Φ. 1

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1	0.000	0.000	-107.715	-15.328	61.623	0.000
2	0.000	0.000	-180.298	-56.339	-51.310	0.000
3	0.000	0.000	-174.656	-51.300	57.571	0.000
4	0.000	0.000	-94.971	-12.629	-62.712	0.000
5	0.000	0.000	-128.103	14.314	0.000	0.000
6	0.000	0.000	-141.028	-24.402	41.317	0.000
7	0.000	0.000	-230.149	34.784	-33.037	0.000
8	0.000	0.000	-432.169	143.762	22.391	0.000
9	0.000	0.000	-134.892	-2.678	-22.405	0.000
10	0.000	0.000	-144.088	13.674	34.737	0.000
11	0.000	0.000	-232.210	0.703	-3.654	0.000
12	0.000	0.000	-190.265	11.085	-8.778	0.000
13	0.000	0.000	-130.424	-1.390	-16.002	0.000
14	0.000	0.000	-132.289	17.927	28.249	0.000
15	0.000	0.000	-166.726	20.852	18.583	0.000
16	0.000	0.000	-111.834	9.109	-21.204	0.000
17	0.000	0.000	-49.932	6.533	-15.841	0.000
40	0.000	0.000	-125.970	16.854	0.000	0.000

DATA - Φορτία Υποστυλωμάτων, Τελικά: Στάθμη 4, Π.Φ. 1

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1	0.000	0.000	-108.124	-17.276	65.711	0.000
2	0.000	0.000	-190.679	-56.821	-55.073	0.000
3	0.000	0.000	-183.193	-54.241	56.993	0.000
4	0.000	0.000	-94.731	-8.179	-62.458	0.000
5	0.000	0.000	-116.722	9.295	0.000	0.000
6	0.000	0.000	-134.453	-29.398	41.795	0.000
7	0.000	0.000	-239.025	30.341	-30.098	0.000
8	0.000	0.000	-411.418	160.325	17.975	0.000
9	0.000	0.000	-135.064	-7.877	-24.581	0.000
10	0.000	0.000	-148.276	15.486	37.913	0.000
11	0.000	0.000	-217.384	10.191	-13.847	0.000
12	0.000	0.000	-171.015	7.153	-3.083	0.000
13	0.000	0.000	-128.359	0.709	-15.831	0.000
14	0.000	0.000	-129.255	19.627	30.383	0.000
15	0.000	0.000	-166.749	16.289	2.329	0.000
16	0.000	0.000	-92.177	8.882	-8.206	0.000
17	0.000	0.000	-51.135	8.143	-15.309	0.000
40	0.000	0.000	-126.176	24.084	0.000	0.000

DATA - Φορτία Υποστυλωμάτων, Τελικά: Στάθμη 5, Π.Φ. 1

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1	0.000	0.000	-115.927	-40.392	75.290	0.000
2	0.000	0.000	-139.769	2.884	-36.213	0.000

3	0.000	0.000	-172.573	-49.406	41.164	0.000
4	0.000	0.000	-78.831	-4.111	-47.151	0.000
5	0.000	0.000	-104.104	5.324	0.000	0.000
6	0.000	0.000	-122.680	-29.139	-0.604	0.000
8	0.000	0.000	-481.543	152.498	-68.946	0.000
9	0.000	0.000	-113.963	4.427	-12.170	0.000
10	0.000	0.000	-143.537	11.063	0.000	0.000
11	0.000	0.000	-163.087	-12.005	16.170	0.000
12	0.000	0.000	-169.222	25.321	-4.260	0.000
13	0.000	0.000	-117.290	21.482	-11.021	0.000
14	0.000	0.000	-168.511	46.656	17.660	0.000
15	0.000	0.000	-152.663	16.138	-15.034	0.000
16	0.000	0.000	-116.994	1.092	-8.995	0.000
17	0.000	0.000	-49.718	1.726	-17.522	0.000
40	0.000	0.000	-164.361	8.437	0.000	0.000

DATA - Φορτία Υποστυλωμάτων, Τελικά: Στάθμη 3, Π.Φ. 2

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1	0.000	-11.697	0.000	0.000	0.000	0.000
2	0.000	-20.429	0.000	0.000	0.000	0.000
3	0.000	-19.693	0.000	0.000	0.000	0.000
4	0.000	-10.274	0.000	0.000	0.000	0.000
5	0.000	-14.590	0.000	0.000	0.000	0.000
6	0.000	-16.001	0.000	0.000	0.000	0.000
7	0.000	-27.153	0.000	0.000	0.000	0.000
8	0.000	-49.156	0.000	0.000	0.000	0.000
9	0.000	-15.134	0.000	0.000	0.000	0.000
10	0.000	-16.197	0.000	0.000	0.000	0.000
11	0.000	-26.742	0.000	0.000	0.000	0.000
12	0.000	-20.932	0.000	0.000	0.000	0.000
13	0.000	-14.330	0.000	0.000	0.000	0.000
14	0.000	-14.338	0.000	0.000	0.000	0.000
15	0.000	-18.217	0.000	0.000	0.000	0.000
16	0.000	-11.662	0.000	0.000	0.000	0.000
17	0.000	-5.007	0.000	0.000	0.000	0.000
40	0.000	-14.327	0.000	0.000	0.000	0.000

DATA - Φορτία Υποστυλωμάτων, Τελικά: Στάθμη 4, Π.Φ. 2

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1	0.000	-22.323	0.000	0.000	0.000	0.000
2	0.000	-41.295	0.000	0.000	0.000	0.000
3	0.000	-39.320	0.000	0.000	0.000	0.000
4	0.000	-19.693	0.000	0.000	0.000	0.000
5	0.000	-25.541	0.000	0.000	0.000	0.000
6	0.000	-29.133	0.000	0.000	0.000	0.000
7	0.000	-52.838	0.000	0.000	0.000	0.000
8	0.000	-88.876	0.000	0.000	0.000	0.000
9	0.000	-29.014	0.000	0.000	0.000	0.000
10	0.000	-31.734	0.000	0.000	0.000	0.000
11	0.000	-47.756	0.000	0.000	0.000	0.000
12	0.000	-36.353	0.000	0.000	0.000	0.000
13	0.000	-26.832	0.000	0.000	0.000	0.000
14	0.000	-26.718	0.000	0.000	0.000	0.000
15	0.000	-35.193	0.000	0.000	0.000	0.000
16	0.000	-18.371	0.000	0.000	0.000	0.000
17	0.000	-9.788	0.000	0.000	0.000	0.000
40	0.000	-27.561	0.000	0.000	0.000	0.000

DATA - Φορτία Υποστυλωμάτων, Τελικά: Στάθμη 5, Π.Φ. 2

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1	0.000	-37.384	0.000	0.000	0.000	0.000
2	0.000	-45.751	0.000	0.000	0.000	0.000
3	0.000	-56.545	0.000	0.000	0.000	0.000
4	0.000	-25.545	0.000	0.000	0.000	0.000
5	0.000	-33.841	0.000	0.000	0.000	0.000
6	0.000	-40.215	0.000	0.000	0.000	0.000
8	0.000	-156.680	0.000	0.000	0.000	0.000
9	0.000	-36.576	0.000	0.000	0.000	0.000
10	0.000	-46.921	0.000	0.000	0.000	0.000
11	0.000	-54.211	0.000	0.000	0.000	0.000
12	0.000	-55.032	0.000	0.000	0.000	0.000
13	0.000	-37.740	0.000	0.000	0.000	0.000
14	0.000	-54.016	0.000	0.000	0.000	0.000
15	0.000	-49.642	0.000	0.000	0.000	0.000
16	0.000	-37.960	0.000	0.000	0.000	0.000
17	0.000	-15.975	0.000	0.000	0.000	0.000
40	0.000	-53.535	0.000	0.000	0.000	0.000

DATA - Φορτία Υποστυλωμάτων, Τελικά: Στάθμη 3, Π.Φ. 3

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1	-11.697	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
2	-20.429	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
3	-19.693	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
4	-10.274	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
5	-14.590	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
6	-16.001	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
7	-27.153	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
8	-49.156	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
9	-15.134	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
10	-16.197	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
11	-26.742	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
12	-20.932	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
13	-14.330	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
14	-14.338	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
15	-18.217	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
16	-11.662	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
17	-5.007	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
40	-14.327	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000

DATA - Φορτία Υποστυλωμάτων, Τελικά: Στάθμη 4, Π.Φ. 3

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1	-22.323	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
2	-41.295	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
3	-39.320	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
4	-19.693	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
5	-25.541	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
6	-29.133	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
7	-52.838	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
8	-88.876	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
9	-29.014	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
10	-31.734	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
11	-47.756	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000

12	-36.353	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
13	-26.832	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
14	-26.718	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
15	-35.193	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
16	-18.371	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
17	-9.788	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
40	-27.561	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000

DATA - Φορτία Υποστυλωμάτων, Τελικά: Στάθμη 5, Π.Φ. 3

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1	-37.384	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
2	-45.751	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
3	-56.545	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
4	-25.545	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
5	-33.841	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
6	-40.215	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
8	-156.680	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
9	-36.576	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
10	-46.921	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
11	-54.211	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
12	-55.032	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
13	-37.740	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
14	-54.016	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
15	-49.642	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
16	-37.960	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
17	-15.975	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
40	-53.535	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000

DATA - Φορτία Υποστυλωμάτων, Τελικά: Στάθμη 2, Π.Φ. 8

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1	0.000	0.000	-10.416	0.000	0.000	0.000
2	0.000	0.000	-45.820	-30.957	0.000	0.000
3	0.000	0.000	-48.799	-28.101	0.000	0.000
4	0.000	0.000	-11.272	-1.355	0.000	0.000
5	0.000	0.000	-41.573	1.534	0.000	0.000
6	0.000	0.000	-46.484	0.000	21.702	0.000
7	0.000	0.000	-81.971	21.729	-19.646	0.000
8	0.000	0.000	-126.218	71.990	-2.896	0.000
9	0.000	0.000	-32.541	3.181	-7.307	0.000
10	0.000	0.000	-46.210	0.000	17.305	0.000
11	0.000	0.000	-69.972	1.382	-6.740	0.000
12	0.000	0.000	-50.708	1.673	-1.153	0.000
13	0.000	0.000	-33.115	-2.857	-6.637	0.000
14	0.000	0.000	-32.297	0.000	0.000	0.000
15	0.000	0.000	-66.910	-9.895	0.000	0.000
16	0.000	0.000	-45.442	1.798	7.665	0.000
17	0.000	0.000	-22.383	-2.141	-6.929	0.000
18	0.000	0.000	-13.122	0.000	0.000	0.000
19	0.000	0.000	-14.887	0.000	0.000	0.000
20	0.000	0.000	-58.973	11.604	18.206	0.000
21	0.000	0.000	-40.138	-2.500	-17.076	0.000
22	0.000	0.000	-7.010	6.495	-0.877	0.000
23	0.000	0.000	-18.891	6.137	8.037	0.000
24	0.000	0.000	-13.887	1.589	-7.857	0.000
25	0.000	0.000	-2.418	0.910	0.056	0.000
26	0.000	0.000	-17.362	0.000	0.000	0.000
27	0.000	0.000	-1.720	0.000	0.000	0.000

28	0.000	0.000	-20.606	0.000	0.000	0.000
32	0.000	0.000	-2.707	0.000	0.000	0.000
33	0.000	0.000	-2.530	0.000	0.000	0.000
34	0.000	0.000	-4.877	0.000	0.000	0.000
35	0.000	0.000	-9.292	0.000	0.000	0.000
36	0.000	0.000	-5.203	0.000	0.000	0.000
37	0.000	0.000	-13.481	0.000	0.000	0.000
38	0.000	0.000	-13.962	0.000	0.000	0.000
39	0.000	0.000	-3.688	0.000	0.000	0.000
40	0.000	0.000	-25.358	0.000	0.000	0.000
41	0.000	0.000	-20.635	0.000	0.000	0.000
42	0.000	0.000	-23.691	0.000	0.000	0.000
43	0.000	0.000	-22.924	0.000	0.000	0.000
44	0.000	0.000	-14.282	0.000	0.000	0.000
45	0.000	0.000	-12.092	0.000	0.000	0.000
46	0.000	0.000	-6.244	0.000	0.000	0.000
47	0.000	0.000	-7.501	0.000	0.000	0.000

DATA - Φορτία Υποστυλωμάτων, Τελικά: Στάθμη 3, Π.Φ. 8

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1	0.000	0.000	-17.890	-2.776	11.438	0.000
2	0.000	0.000	-46.891	-21.004	-11.070	0.000
3	0.000	0.000	-43.507	-18.409	12.576	0.000
4	0.000	0.000	-14.990	-2.524	-11.716	0.000
5	0.000	0.000	-34.823	3.365	0.000	0.000
6	0.000	0.000	-37.119	-3.477	14.374	0.000
7	0.000	0.000	-81.316	14.710	-12.509	0.000
8	0.000	0.000	-116.164	49.652	6.105	0.000
9	0.000	0.000	-32.088	2.571	-7.053	0.000
10	0.000	0.000	-34.904	2.405	11.415	0.000
11	0.000	0.000	-68.991	0.949	-5.376	0.000
12	0.000	0.000	-37.008	6.195	-1.191	0.000
13	0.000	0.000	-24.981	2.046	-3.585	0.000
14	0.000	0.000	-21.419	1.820	4.127	0.000
15	0.000	0.000	-29.912	5.345	1.556	0.000
16	0.000	0.000	-8.960	1.011	-4.260	0.000
40	0.000	0.000	-33.842	4.042	0.000	0.000

DATA - Φορτία Υποστυλωμάτων, Τελικά: Στάθμη 4, Π.Φ. 8

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1	0.000	0.000	-16.991	-3.182	11.942	0.000
2	0.000	0.000	-50.105	-20.695	-11.361	0.000
3	0.000	0.000	-44.444	-18.165	11.253	0.000
4	0.000	0.000	-16.298	-2.119	-10.680	0.000
5	0.000	0.000	-33.422	2.962	0.000	0.000
6	0.000	0.000	-35.491	-4.525	15.751	0.000
7	0.000	0.000	-74.025	15.683	-14.314	0.000
8	0.000	0.000	-105.767	50.564	6.725	0.000
9	0.000	0.000	-33.020	2.714	-7.405	0.000
10	0.000	0.000	-35.015	2.587	12.599	0.000
11	0.000	0.000	-64.205	-0.505	-7.638	0.000
12	0.000	0.000	-37.805	4.037	-0.708	0.000
13	0.000	0.000	-23.634	2.468	-3.197	0.000
14	0.000	0.000	-20.645	1.965	4.323	0.000
15	0.000	0.000	-34.217	5.517	-0.172	0.000
16	0.000	0.000	-7.589	0.941	-2.793	0.000
40	0.000	0.000	-35.612	6.408	0.000	0.000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

DATA - Φορτία Υποστυλωμάτων, Τελικά: Στάθμη 5, Π.Φ. 8

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1	0.000	0.000	-7.387	-2.477	5.493	0.000
2	0.000	0.000	-13.252	0.236	-2.925	0.000
3	0.000	0.000	-16.722	-6.532	3.316	0.000
4	0.000	0.000	-5.814	-0.441	-3.821	0.000
5	0.000	0.000	-8.359	0.764	0.000	0.000
6	0.000	0.000	-12.001	-2.808	-0.055	0.000
8	0.000	0.000	-39.609	19.946	-10.427	0.000
9	0.000	0.000	-6.147	0.583	-1.281	0.000
10	0.000	0.000	-13.199	1.678	0.000	0.000
11	0.000	0.000	-20.758	-1.203	1.369	0.000
12	0.000	0.000	-13.739	2.146	-0.196	0.000
13	0.000	0.000	-6.941	1.986	-1.097	0.000
14	0.000	0.000	-8.658	2.731	1.087	0.000
15	0.000	0.000	-12.364	2.015	-0.877	0.000
16	0.000	0.000	-8.940	0.248	-0.904	0.000
17	0.000	0.000	-2.799	0.103	-1.283	0.000
40	0.000	0.000	-13.884	0.255	0.000	0.000

DATA - Φορτία Ελεύθερων Κόμβων, Τελικά: Στάθμη 2, Π.Φ. 1

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1003	0.000	0.000	-57.091	0.000	0.000	0.000
1004	0.000	0.000	-54.400	0.000	0.000	0.000
1005	0.000	0.000	-34.692	0.000	0.000	0.000
1006	0.000	0.000	-26.642	0.000	0.000	0.000

DATA - Φορτία Ελεύθερων Κόμβων, Τελικά: Στάθμη 5, Π.Φ. 1

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1001	0.000	0.000	-72.007	17.199	-12.722	0.000
1002	0.000	0.000	-40.762	-0.961	2.965	0.000
1003	0.000	0.000	-56.547	-19.034	-11.170	0.000
1004	0.000	0.000	-23.302	1.305	-4.368	0.000

DATA - Φορτία Ελεύθερων Κόμβων, Τελικά: Στάθμη 5, Π.Φ. 2

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1001	0.000	-23.697	0.000	0.000	0.000	0.000
1002	0.000	-13.534	0.000	0.000	0.000	0.000
1003	0.000	-18.572	0.000	0.000	0.000	0.000
1004	0.000	-7.698	0.000	0.000	0.000	0.000

DATA - Φορτία Ελεύθερων Κόμβων, Τελικά: Στάθμη 5, Π.Φ. 3

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1001	-23.697	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
1002	-13.534	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
1003	-18.572	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
1004	-7.698	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000

DATA - Φορτία Ελεύθερων Κόμβων, Τελικά: Στάθμη 2, Π.Φ. 8

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1003	0.000	0.000	-3.013	0.000	0.000	0.000
1004	0.000	0.000	-7.666	0.000	0.000	0.000
1005	0.000	0.000	-12.329	0.000	0.000	0.000
1006	0.000	0.000	-9.448	0.000	0.000	0.000

DATA - Φορτία Ελεύθερων Κόμβων, Τελικά: Στάθμη 5, Π.Φ. 8

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1001	0.000	0.000	-7.638	0.402	0.238	0.000
1002	0.000	0.000	-5.089	-0.136	0.368	0.000
1003	0.000	0.000	-5.758	-1.066	0.040	0.000
1004	0.000	0.000	-2.660	0.151	-0.511	0.000

Αποτελέσματα Ανάλυσης

Μετατοπίσεις

Πεδίο	Περιγραφή
A/A	Αύξων αριθμός στοιχείου
ΔX (mm)	Μετατόπιση κατά τον απόλυτο άξονα X
ΔY (mm)	Μετατόπιση κατά τον απόλυτο άξονα Y
ΔZ (mm)	Μετατόπιση κατά τον απόλυτο άξονα Z
ΘX (°)	Στροφή κόμβου κατά τον απόλυτο άξονα X
ΘY (°)	Στροφή κόμβου κατά τον απόλυτο άξονα Y
ΘZ (°)	Στροφή κόμβου κατά τον απόλυτο άξονα Z

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 1, Π.Φ. 1

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	-0.000	0.001	-1.186	0.002	0.001	-0.000
2	0.000	0.000	-1.435	0.026	0.002	-0.000
3	0.001	0.000	-1.465	0.026	-0.001	0.000
4	0.001	0.001	-1.485	0.018	0.004	0.000
5	-0.000	0.002	-1.486	-0.000	0.041	0.000
6	0.000	0.001	-1.086	0.002	-0.015	-0.000
7	0.000	0.000	-0.660	-0.004	0.007	-0.000
8	0.001	-0.000	-1.237	-0.004	0.000	0.000
9	0.000	0.001	-1.109	-0.003	0.007	0.000
10	0.000	0.001	-0.879	-0.001	-0.002	0.000
11	0.000	0.000	-0.772	-0.001	0.002	0.000
12	0.000	0.001	-1.048	0.001	0.002	0.000
13	0.000	0.001	-1.050	-0.001	0.001	0.000
14	0.001	0.000	-0.903	0.000	-0.007	-0.000
15	0.000	0.000	-0.634	0.005	-0.001	0.000
16	0.000	0.001	-0.756	0.008	0.002	0.000
17	0.000	0.001	-0.801	0.006	0.006	0.000
18	0.000	-0.000	-0.902	-0.000	-0.004	0.000
19	0.000	0.000	-0.901	-0.001	-0.001	0.000
20	-0.000	-0.000	-0.659	-0.001	-0.015	0.000
21	0.000	0.000	-0.425	0.005	0.003	0.000
22	0.000	0.000	-0.421	-0.000	-0.000	0.000
23	-0.000	-0.000	-0.926	-0.011	-0.015	0.000
24	0.000	0.000	-0.345	-0.002	0.005	0.000

25	0.000	0.000	-0.503	-0.004	-0.003	0.000
26	-0.000	0.001	-1.556	0.034	0.002	-0.000
27	0.000	0.000	-1.782	0.039	0.001	-0.000
28	0.001	0.001	-1.798	0.039	0.002	0.000
29	-0.000	0.001	-0.428	-0.000	-0.003	0.000
30	-0.000	0.000	-0.436	-0.000	-0.004	-0.000
31	0.000	0.000	-0.465	-0.001	-0.003	0.000
32	0.001	-0.000	-0.593	-0.000	-0.003	0.000
33	0.000	-0.000	-0.978	-0.014	-0.020	-0.000
34	-0.000	-0.001	-1.150	-0.016	-0.021	0.000
35	0.000	-0.000	-1.109	-0.010	-0.013	-0.000
36	0.000	-0.000	-1.011	-0.007	-0.007	0.000
37	0.000	-0.001	-0.975	0.000	-0.012	-0.000
38	0.000	0.000	-1.017	0.001	-0.013	0.000
39	0.000	0.001	-1.054	0.000	0.001	0.000
40	0.000	0.002	-1.088	0.003	-0.002	0.000
41	0.000	0.001	-1.151	0.000	-0.023	0.000
42	0.001	0.000	-1.063	-0.001	-0.014	-0.000
43	0.001	0.001	-1.027	0.000	-0.011	0.000
44	0.000	0.001	-1.190	0.003	-0.019	-0.000
45	0.000	0.002	-1.297	0.002	-0.011	-0.000
46	0.000	0.000	-1.039	0.002	0.001	0.000
47	0.000	0.000	-1.035	0.002	-0.004	-0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 2, Π.Φ. 1

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.213	0.047	-1.397	0.002	0.003	0.002
2	0.182	0.177	-1.777	-0.023	0.003	0.001
3	0.168	0.218	-1.851	-0.023	0.001	0.001
4	0.157	0.259	-1.826	0.000	0.001	0.000
5	0.130	0.230	-1.605	0.000	-0.017	0.001
6	0.080	0.019	-1.261	0.001	0.012	0.001
7	0.080	0.120	-1.369	0.010	-0.004	0.001
8	0.062	0.167	-1.377	0.001	0.001	0.001
9	0.086	0.212	-1.279	0.002	-0.007	0.001
10	0.013	0.010	-1.183	0.001	0.013	0.001
11	0.020	0.075	-1.458	0.002	-0.003	0.001
12	0.015	0.126	-1.236	-0.000	-0.002	0.001
13	0.007	0.163	-1.169	0.001	-0.003	0.001
14	-0.016	0.007	-1.105	0.001	0.004	0.000
15	-0.030	0.040	-1.380	-0.011	0.001	0.001
16	-0.024	0.103	-1.250	-0.000	-0.002	0.001
17	-0.032	0.139	-0.961	0.000	-0.008	0.001
18	0.271	-0.078	-0.967	0.001	0.003	0.004
19	0.057	0.015	-1.068	-0.000	0.002	0.001
20	-0.125	-0.010	-1.206	0.003	0.068	0.001
21	-0.135	0.036	-0.954	-0.024	-0.040	0.001
22	-0.140	0.059	-0.424	-0.000	-0.009	0.001
23	-0.193	-0.053	-1.188	0.033	0.036	0.000
24	-0.194	-0.009	-0.658	0.014	-0.060	0.001
25	-0.253	-0.060	-0.538	0.002	-0.003	0.001
26	0.200	0.191	-1.566	-0.025	0.003	0.001
27	0.175	0.209	-1.797	-0.024	0.002	0.001
28	0.159	0.306	-1.806	-0.030	0.001	0.000
29	-0.798	0.049	-0.438	-0.000	-0.011	0.016
30	-0.805	0.026	-0.449	-0.000	-0.010	-0.015
31	-0.256	-0.027	-0.484	0.001	-0.003	0.004
32	-0.253	-0.117	-0.639	0.002	-0.004	0.001
33	-0.247	-0.086	-0.981	0.016	0.014	0.000
34	-0.157	-0.031	-1.154	0.017	0.019	0.001

35	0.002	0.012	-1.119	0.005	0.007	0.001
36	0.149	-0.007	-1.017	0.002	0.005	0.003
37	0.474	-0.072	-0.990	0.001	0.016	0.003
38	0.604	-0.064	-1.043	0.001	0.018	0.001
39	0.180	0.123	-1.106	0.008	0.003	0.002
40	0.144	0.030	-1.273	0.001	0.006	0.001
41	0.040	0.010	-1.185	0.001	0.018	0.001
42	-0.009	0.008	-1.095	0.001	0.007	0.000
43	0.028	0.014	-1.051	-0.000	0.007	-0.000
44	0.104	0.022	-1.250	0.001	0.012	0.001
45	0.201	0.035	-1.330	0.001	0.010	0.001
46	0.173	-0.084	-1.044	0.000	0.003	0.007
47	0.275	-0.086	-1.045	0.000	0.008	-0.013

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 3, Π.Φ. 1

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.131	-0.003	-1.617	0.001	0.015	0.000
2	0.132	0.025	-2.162	-0.006	-0.005	0.000
3	0.132	0.038	-2.244	-0.003	0.009	0.000
4	0.132	0.066	-2.051	0.004	-0.020	0.000
5	0.115	0.066	-1.696	0.004	0.003	0.000
6	0.103	-0.002	-1.509	-0.005	0.009	0.000
7	0.103	0.024	-1.735	0.007	-0.007	0.000
8	0.097	0.042	-1.474	0.003	0.000	0.000
9	0.098	0.063	-1.381	0.003	-0.004	0.000
10	0.085	0.001	-1.517	0.004	0.008	0.000
11	0.085	0.024	-1.925	-0.001	-0.001	0.000
12	0.081	0.044	-1.358	0.002	-0.003	0.000
13	0.081	0.058	-1.254	0.002	-0.002	0.000
14	0.071	0.004	-1.221	0.004	0.001	0.000
15	0.069	0.025	-1.700	0.009	0.005	0.000
16	0.069	0.043	-1.452	-0.002	-0.006	0.000
17	0.069	0.058	-1.095	0.004	-0.007	0.000
40	0.115	-0.004	-1.414	0.001	-0.002	0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 4, Π.Φ. 1

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.063	-0.119	-1.750	0.002	0.014	-0.000
2	0.061	-0.125	-2.390	-0.013	-0.005	-0.000
3	0.061	-0.129	-2.480	-0.007	0.008	-0.000
4	0.059	-0.140	-2.184	0.006	-0.020	-0.000
5	0.065	-0.141	-1.750	0.004	-0.003	-0.000
6	0.071	-0.120	-1.648	-0.007	0.014	-0.000
7	0.070	-0.126	-1.907	0.009	-0.010	-0.000
8	0.072	-0.131	-1.536	0.003	-0.001	-0.000
9	0.072	-0.140	-1.440	0.004	-0.005	-0.000
10	0.074	-0.121	-1.722	0.006	0.013	-0.000
11	0.074	-0.126	-2.200	0.000	-0.006	-0.000
12	0.076	-0.130	-1.429	0.002	-0.003	-0.000
13	0.071	-0.141	-1.304	0.004	-0.004	-0.000
14	0.076	-0.121	-1.294	0.005	0.000	-0.000
15	0.077	-0.126	-1.888	0.007	0.003	-0.000
16	0.077	-0.129	-1.571	-0.003	-0.006	-0.000
17	0.076	-0.141	-1.171	0.004	-0.009	-0.000
40	0.067	-0.120	-1.505	0.002	-0.001	-0.000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 5, Π.Φ. 1

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	-0.173	-0.348	-1.834	-0.004	0.031	-0.001
2	-0.176	-0.398	-2.526	0.013	-0.008	-0.001
3	-0.176	-0.422	-2.630	-0.008	0.010	-0.001
4	-0.178	-0.471	-2.264	0.008	-0.025	-0.001
5	-0.148	-0.471	-1.783	0.006	-0.004	-0.001
6	-0.117	-0.346	-1.733	-0.009	-0.009	-0.001
8	-0.115	-0.432	-1.586	0.005	-0.004	-0.000
9	-0.120	-0.470	-1.476	0.004	-0.005	-0.000
10	-0.079	-0.347	-1.864	0.004	-0.009	-0.001
11	-0.086	-0.398	-2.381	0.013	-0.002	-0.001
12	-0.082	-0.438	-1.474	0.003	-0.007	-0.001
13	-0.082	-0.468	-1.334	0.004	-0.004	-0.000
14	-0.044	-0.353	-1.347	0.017	-0.000	-0.001
15	-0.051	-0.398	-2.007	0.006	0.000	-0.001
16	-0.055	-0.438	-1.668	-0.006	-0.006	-0.000
17	-0.056	-0.468	-1.219	0.001	-0.011	-0.000
40	-0.141	-0.346	-1.575	0.003	-0.003	-0.001

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 1, Π.Φ. 2

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.001	0.000	0.232	0.003	0.002	0.000
2	0.001	0.000	0.099	0.002	0.000	0.000
3	0.001	0.001	0.091	0.002	0.000	0.000
4	0.001	0.000	0.154	0.003	0.001	0.000
5	0.000	0.000	0.245	0.002	0.011	0.000
6	0.000	0.001	0.024	0.001	0.001	0.000
7	0.001	0.000	0.038	0.000	0.001	0.000
8	0.002	0.003	0.086	0.001	0.002	0.000
9	0.001	0.001	0.071	0.002	0.002	0.000
10	0.000	0.001	0.028	0.000	0.001	0.000
11	0.000	0.000	0.005	0.001	0.000	0.000
12	0.000	0.001	0.098	0.002	0.001	0.000
13	0.000	0.001	0.092	0.001	0.001	0.000
14	0.001	0.001	0.039	0.000	0.001	0.000
15	0.000	0.000	0.035	0.000	0.000	0.000
16	0.000	0.000	0.096	0.001	0.001	0.000
17	0.000	0.000	0.141	0.001	0.003	0.000
18	0.000	0.000	0.055	0.000	0.001	0.000
19	0.000	0.001	0.046	0.000	0.001	0.000
20	0.000	0.000	0.002	0.000	0.000	0.000
21	0.000	0.000	0.029	0.000	0.001	0.000
22	0.000	0.001	0.076	0.001	0.002	0.000
23	0.000	0.000	0.033	0.001	0.001	0.000
24	0.000	0.000	0.005	0.000	0.000	0.000
25	0.000	0.000	0.056	0.001	0.000	0.000
26	0.002	0.000	0.202	0.006	0.002	0.000
27	0.001	0.000	0.133	0.004	0.001	0.000
28	0.003	0.000	0.162	0.006	0.002	0.000
29	0.000	0.002	0.040	0.001	0.000	0.000
30	0.000	0.002	0.031	0.001	0.000	0.000
31	0.000	0.001	0.060	0.002	0.000	0.000
32	0.001	0.000	0.061	0.001	0.001	0.000
33	0.001	0.001	0.057	0.001	0.001	0.000
34	0.001	0.001	0.044	0.001	0.001	0.000

35	0.001	0.001	0.051	0.001	0.001	0.000
36	0.000	0.001	0.060	0.001	0.001	0.000
37	0.000	0.001	0.042	0.001	0.001	0.000
38	0.000	0.001	0.040	0.000	0.001	0.000
39	0.000	0.000	0.071	0.003	0.001	0.000
40	0.000	0.000	0.074	0.002	0.000	0.000
41	0.000	0.002	0.056	0.001	0.002	0.000
42	0.000	0.002	0.061	0.001	0.003	0.000
43	0.000	0.002	0.034	0.001	0.002	0.000
44	0.000	0.000	0.032	0.001	0.003	0.000
45	0.000	0.001	0.207	0.002	0.005	0.000
46	0.000	0.000	0.076	0.001	0.001	0.000
47	0.000	0.000	0.064	0.001	0.001	0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 2, Π.Φ. 2

A/A	ΔX [mm]	ΔY [mm]	ΔZ [mm]	ΘX [°]	ΘY [°]	ΘZ [°]
1	0.181	0.214	0.329	0.004	0.002	0.001
2	0.192	0.261	0.144	0.004	0.001	0.001
3	0.194	0.298	0.136	0.002	0.001	0.001
4	0.190	0.414	0.231	0.005	0.002	0.001
5	0.211	0.436	0.294	0.008	0.010	0.001
6	0.223	0.192	0.077	0.002	0.003	0.001
7	0.234	0.280	0.131	0.003	0.006	0.001
8	0.256	0.355	0.112	0.010	0.006	0.001
9	0.252	0.437	0.097	0.011	0.004	0.001
10	0.253	0.159	0.045	0.001	0.004	0.001
11	0.257	0.258	0.020	0.004	0.002	0.001
12	0.270	0.346	0.161	0.009	0.002	0.001
13	0.274	0.390	0.117	0.011	0.004	0.001
14	0.274	0.141	0.071	0.000	0.011	0.001
15	0.272	0.233	0.162	0.003	0.003	0.001
16	0.280	0.314	0.267	0.001	0.002	0.001
17	0.268	0.340	0.229	0.001	0.002	0.001
18	0.099	0.062	0.060	0.001	0.001	0.001
19	0.148	0.112	0.055	0.001	0.001	0.001
20	0.225	0.200	0.007	0.002	0.001	0.001
21	0.218	0.202	0.036	0.001	0.002	0.000
22	0.220	0.211	0.087	0.001	0.002	0.001
23	0.154	0.155	0.042	0.001	0.001	0.001
24	0.156	0.164	0.005	0.001	0.001	0.001
25	0.103	0.145	0.060	0.002	0.001	0.001
26	0.183	0.207	0.207	0.001	0.002	0.001
27	0.191	0.274	0.135	0.002	0.001	0.001
28	0.186	0.312	0.163	0.001	0.002	0.001
29	0.026	0.191	0.041	0.001	0.001	0.004
30	0.002	0.174	0.032	0.001	0.000	0.002
31	0.103	0.151	0.063	0.002	0.001	0.001
32	0.100	0.131	0.064	0.001	0.001	0.001
33	0.115	0.134	0.057	0.001	0.001	0.001
34	0.141	0.131	0.043	0.001	0.002	0.000
35	0.135	0.111	0.051	0.001	0.001	0.000
36	0.126	0.084	0.060	0.001	0.001	0.001
37	0.056	0.058	0.043	0.001	0.000	0.001
38	0.012	0.055	0.041	0.001	0.000	0.001
39	0.170	0.122	0.070	0.004	0.001	0.005
40	0.188	0.213	0.091	0.005	0.001	0.001
41	0.236	0.170	0.062	0.001	0.003	0.001
42	0.261	0.144	0.062	0.001	0.008	0.001
43	0.214	0.120	0.039	0.001	0.007	0.001
44	0.210	0.200	0.041	0.003	0.002	0.001

45	0.176	0.215	0.223	0.004	0.001	0.001
46	0.168	0.054	0.087	0.001	0.001	0.003
47	0.043	0.053	0.066	0.001	0.000	0.004

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 3, Π.Φ. 2

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	1.683	2.459	0.500	0.006	0.012	0.013
2	1.684	1.658	0.160	0.019	0.004	0.013
3	1.684	1.471	0.173	0.013	0.006	0.013
4	1.684	1.762	0.338	0.002	0.006	0.013
5	1.141	1.757	0.323	0.018	0.018	0.013
6	0.907	2.460	0.324	0.002	0.010	0.013
7	0.906	1.657	0.175	0.013	0.006	0.013
8	0.919	1.452	0.134	0.018	0.012	0.013
9	0.903	1.757	0.116	0.018	0.006	0.013
10	1.229	2.465	0.065	0.004	0.013	0.013
11	1.233	1.661	0.037	0.011	0.009	0.013
12	1.355	1.475	0.215	0.015	0.008	0.013
13	1.386	1.754	0.138	0.021	0.010	0.012
14	1.901	2.376	0.086	0.026	0.029	0.013
15	1.909	1.663	0.242	0.018	0.002	0.013
16	1.916	1.476	0.390	0.001	0.009	0.013
17	1.918	1.757	0.377	0.003	0.009	0.012
40	1.115	2.460	0.122	0.035	0.020	0.013

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 4, Π.Φ. 2

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	3.376	5.048	0.597	0.008	0.011	0.026
2	3.375	3.259	0.169	0.018	0.004	0.026
3	3.375	2.764	0.196	0.013	0.006	0.026
4	3.376	3.220	0.395	0.004	0.006	0.026
5	2.236	3.217	0.343	0.022	0.018	0.026
6	1.716	5.050	0.446	0.001	0.010	0.026
7	1.714	3.256	0.194	0.006	0.009	0.026
8	1.735	2.686	0.146	0.020	0.014	0.026
9	1.702	3.217	0.119	0.022	0.006	0.026
10	2.392	5.053	0.094	0.003	0.012	0.026
11	2.393	3.258	0.052	0.013	0.009	0.026
12	2.642	2.682	0.241	0.016	0.011	0.026
13	2.688	3.224	0.154	0.021	0.014	0.025
14	3.806	4.864	0.095	0.026	0.030	0.026
15	3.798	3.260	0.285	0.018	0.002	0.026
16	3.800	2.683	0.455	0.001	0.009	0.026
17	3.802	3.224	0.455	0.004	0.009	0.025
40	2.180	5.066	0.136	0.036	0.017	0.026

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 5, Π.Φ. 2

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	5.519	8.424	0.646	0.002	0.004	0.042
2	5.522	5.398	0.174	0.029	0.003	0.042
3	5.521	4.485	0.209	0.004	0.004	0.042
4	5.522	5.029	0.423	0.002	0.003	0.042

5	3.641	5.021	0.326	0.011	0.016	0.042
6	2.897	8.422	0.500	0.001	0.017	0.042
8	2.941	4.322	0.152	0.020	0.015	0.042
9	2.878	5.020	0.118	0.013	0.007	0.042
10	4.035	8.433	0.105	0.004	0.024	0.042
11	4.029	5.402	0.069	0.010	0.010	0.042
12	4.433	4.270	0.252	0.017	0.006	0.042
13	4.490	5.018	0.167	0.015	0.010	0.042
14	6.345	8.123	0.099	0.017	0.031	0.042
15	6.324	5.401	0.303	0.010	0.003	0.042
16	6.322	4.273	0.479	0.002	0.003	0.042
17	6.320	5.021	0.495	0.003	0.003	0.042
40	3.604	8.447	0.142	0.031	0.018	0.042

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 1, Π.Φ. 3

A/A	ΔX [mm]	ΔY [mm]	ΔZ [mm]	ΘX [°]	ΘY [°]	ΘZ [°]
1	0.002	0.001	0.178	0.002	0.002	0.000
2	0.004	0.000	0.065	0.002	0.001	0.000
3	0.003	0.000	0.112	0.003	0.000	0.000
4	0.002	0.000	0.403	0.004	0.004	0.000
5	0.001	0.000	0.233	0.002	0.007	0.000
6	0.001	0.000	0.054	0.000	0.002	0.000
7	0.003	0.000	0.089	0.000	0.001	0.000
8	0.009	0.001	0.075	0.000	0.005	0.000
9	0.004	0.000	0.232	0.001	0.006	0.000
10	0.000	0.001	0.061	0.000	0.001	0.000
11	0.001	0.000	0.017	0.001	0.000	0.000
12	0.001	0.001	0.045	0.001	0.001	0.000
13	0.001	0.000	0.137	0.001	0.002	0.000
14	0.000	0.001	0.067	0.000	0.004	0.000
15	0.000	0.000	0.035	0.000	0.000	0.000
16	0.000	0.001	0.019	0.001	0.000	0.000
17	0.000	0.000	0.084	0.001	0.003	0.000
18	0.000	0.000	0.150	0.001	0.002	0.000
19	0.001	0.001	0.113	0.001	0.002	0.000
20	0.000	0.000	0.003	0.000	0.000	0.000
21	0.000	0.000	0.020	0.000	0.001	0.000
22	0.000	0.001	0.037	0.000	0.001	0.000
23	0.001	0.000	0.017	0.000	0.001	0.000
24	0.000	0.000	0.007	0.000	0.000	0.000
25	0.000	0.000	0.059	0.001	0.001	0.000
26	0.007	0.000	0.101	0.006	0.005	0.000
27	0.004	0.000	0.131	0.004	0.002	0.000
28	0.005	0.000	0.318	0.008	0.005	0.000
29	0.000	0.001	0.010	0.001	0.000	0.000
30	0.000	0.001	0.052	0.001	0.000	0.000
31	0.000	0.000	0.076	0.001	0.001	0.000
32	0.001	0.000	0.029	0.000	0.001	0.000
33	0.001	0.001	0.018	0.001	0.002	0.000
34	0.001	0.001	0.053	0.001	0.002	0.000
35	0.001	0.001	0.113	0.001	0.003	0.000
36	0.001	0.001	0.160	0.001	0.003	0.000
37	0.000	0.000	0.139	0.001	0.004	0.000
38	0.000	0.001	0.132	0.000	0.004	0.000
39	0.001	0.000	0.142	0.008	0.005	0.000
40	0.001	0.001	0.063	0.001	0.001	0.000
41	0.000	0.001	0.111	0.001	0.006	0.000
42	0.000	0.001	0.156	0.001	0.007	0.000
43	0.000	0.001	0.115	0.001	0.004	0.000
44	0.000	0.000	0.079	0.001	0.004	0.000

45	0.001	0.001	0.123	0.002	0.002	0.000
46	0.001	0.001	0.193	0.001	0.005	0.000
47	0.000	0.002	0.169	0.001	0.004	0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 2, Π.Φ. 3

A/A	ΔX [mm]	ΔY [mm]	ΔZ [mm]	ΘX [°]	ΘY [°]	ΘZ [°]
1	0.569	0.096	0.177	0.002	0.004	0.001
2	0.617	0.073	0.099	0.005	0.003	0.002
3	0.636	0.092	0.183	0.004	0.003	0.003
4	0.636	0.148	0.520	0.006	0.005	0.002
5	0.774	0.129	0.266	0.000	0.025	0.003
6	0.782	0.093	0.114	0.001	0.008	0.000
7	0.830	0.086	0.317	0.002	0.008	0.001
8	0.918	0.098	0.090	0.004	0.025	0.001
9	0.889	0.116	0.318	0.001	0.009	0.001
10	0.812	0.109	0.128	0.001	0.011	0.000
11	0.835	0.101	0.065	0.003	0.005	0.000
12	0.878	0.070	0.080	0.003	0.007	0.001
13	0.874	0.058	0.182	0.001	0.011	0.001
14	0.745	0.129	0.067	0.000	0.016	0.001
15	0.772	0.099	0.147	0.002	0.004	0.001
16	0.805	0.057	0.060	0.001	0.002	0.001
17	0.777	0.087	0.120	0.001	0.005	0.002
18	0.259	0.065	0.170	0.001	0.002	0.002
19	0.375	0.152	0.135	0.001	0.002	0.001
20	0.547	0.128	0.004	0.001	0.002	0.003
21	0.536	0.088	0.030	0.001	0.001	0.002
22	0.532	0.138	0.042	0.001	0.001	0.002
23	0.298	0.127	0.027	0.001	0.002	0.002
24	0.316	0.116	0.009	0.001	0.001	0.002
25	0.136	0.115	0.063	0.001	0.001	0.002
26	0.574	0.072	0.096	0.001	0.004	0.001
27	0.621	0.076	0.134	0.001	0.003	0.002
28	0.621	0.112	0.320	0.002	0.005	0.001
29	0.063	0.132	0.010	0.001	0.001	0.010
30	0.001	0.125	0.054	0.001	0.000	0.004
31	0.135	0.129	0.081	0.001	0.001	0.000
32	0.132	0.050	0.031	0.001	0.001	0.002
33	0.195	0.065	0.018	0.001	0.003	0.002
34	0.299	0.128	0.053	0.001	0.003	0.001
35	0.326	0.132	0.112	0.002	0.003	0.001
36	0.328	0.118	0.159	0.001	0.003	0.001
37	0.148	0.055	0.141	0.000	0.000	0.002
38	0.019	0.044	0.135	0.000	0.001	0.002
39	0.651	0.053	0.135	0.004	0.005	0.003
40	0.645	0.101	0.074	0.003	0.003	0.002
41	0.801	0.096	0.119	0.001	0.010	0.000
42	0.778	0.120	0.167	0.001	0.015	0.001
43	0.567	0.155	0.125	0.001	0.007	0.003
44	0.735	0.096	0.095	0.002	0.008	0.001
45	0.573	0.098	0.127	0.002	0.005	0.001
46	0.647	0.016	0.226	0.001	0.005	0.009
47	0.164	0.021	0.177	0.001	0.001	0.016

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 3, Π.Φ. 3

A/A	ΔX [mm]	ΔY [mm]	ΔZ [mm]	ΘX [°]	ΘY [°]	ΘZ [°]

1	4.451	1.811	0.236	0.003	0.034	0.008
2	4.451	1.064	0.063	0.014	0.013	0.008
3	4.449	0.695	0.268	0.010	0.017	0.008
4	4.450	0.092	0.555	0.005	0.020	0.008
5	4.085	0.090	0.291	0.002	0.059	0.008
6	3.796	1.813	0.301	0.001	0.041	0.008
7	3.793	1.064	0.424	0.008	0.013	0.008
8	3.655	0.561	0.108	0.008	0.047	0.008
9	3.728	0.091	0.387	0.001	0.002	0.008
10	3.381	1.820	0.159	0.006	0.033	0.008
11	3.383	1.062	0.111	0.005	0.023	0.008
12	3.312	0.423	0.109	0.007	0.021	0.008
13	3.336	0.090	0.215	0.002	0.025	0.009
14	3.045	1.751	0.113	0.019	0.040	0.008
15	3.063	1.062	0.211	0.010	0.001	0.008
16	3.069	0.430	0.094	0.002	0.014	0.008
17	3.072	0.090	0.185	0.001	0.017	0.008
40	4.066	1.810	0.080	0.026	0.067	0.008

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 4, Π.Φ. 3

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	8.578	3.666	0.280	0.004	0.034	0.016
2	8.573	2.142	0.061	0.014	0.014	0.016
3	8.572	1.392	0.311	0.011	0.019	0.016
4	8.576	0.203	0.579	0.004	0.019	0.016
5	7.839	0.202	0.306	0.002	0.064	0.016
6	7.258	3.666	0.387	0.001	0.042	0.016
7	7.251	2.140	0.472	0.003	0.008	0.016
8	6.989	1.124	0.116	0.009	0.056	0.016
9	7.114	0.203	0.418	0.002	0.017	0.016
10	6.446	3.667	0.183	0.005	0.032	0.016
11	6.442	2.141	0.157	0.007	0.024	0.016
12	6.304	0.848	0.126	0.008	0.030	0.016
13	6.317	0.201	0.234	0.002	0.036	0.017
14	5.822	3.524	0.139	0.019	0.046	0.016
15	5.826	2.141	0.248	0.009	0.000	0.016
16	5.825	0.863	0.112	0.002	0.016	0.016
17	5.826	0.200	0.216	0.001	0.019	0.016
40	7.802	3.679	0.087	0.025	0.061	0.016

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 5, Π.Φ. 3

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	14.384	6.035	0.304	0.003	0.012	0.026
2	14.382	3.554	0.066	0.018	0.012	0.026
3	14.380	2.332	0.328	0.013	0.013	0.027
4	14.383	0.325	0.586	0.007	0.012	0.027
5	13.161	0.325	0.320	0.001	0.061	0.027
6	12.298	6.031	0.416	0.001	0.073	0.027
8	11.838	1.890	0.120	0.009	0.059	0.027
9	12.035	0.326	0.427	0.001	0.006	0.027
10	10.974	6.040	0.197	0.005	0.067	0.027
11	10.948	3.550	0.223	0.026	0.030	0.027
12	10.730	1.433	0.134	0.007	0.015	0.027
13	10.703	0.327	0.244	0.002	0.022	0.027
14	9.947	5.812	0.147	0.011	0.050	0.027
15	9.954	3.549	0.264	0.008	0.002	0.027

16	9.950	1.455	0.117	0.003	0.007	0.027
17	9.948	0.327	0.227	0.001	0.010	0.027
40	13.158	6.050	0.094	0.021	0.067	0.026

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 1, Π.Φ. 8

A/A	ΔX [mm]	ΔY [mm]	ΔZ [mm]	ΘX [°]	ΘY [°]	ΘZ [°]
1	-0.000	0.000	-0.252	0.001	0.000	-0.000
2	-0.000	0.000	-0.289	0.005	0.000	-0.000
3	0.000	0.000	-0.292	0.005	-0.000	-0.000
4	0.000	0.000	-0.282	0.003	0.001	0.000
5	-0.000	0.000	-0.309	0.000	0.009	-0.000
6	0.000	0.000	-0.203	0.001	-0.003	-0.000
7	0.000	0.000	-0.174	-0.001	0.002	-0.000
8	0.000	-0.000	-0.266	-0.000	-0.000	0.000
9	0.000	0.000	-0.209	-0.000	0.001	0.000
10	0.000	0.000	-0.144	0.000	-0.000	-0.000
11	0.000	0.000	-0.173	0.000	0.001	0.000
12	0.000	0.000	-0.189	0.001	-0.000	0.000
13	0.000	0.000	-0.163	0.000	-0.000	0.000
14	0.000	0.000	-0.121	0.001	-0.001	-0.000
15	0.000	0.000	-0.101	0.001	-0.000	0.000
16	0.000	0.000	-0.109	0.002	0.000	0.000
17	0.000	0.000	-0.096	0.001	0.000	0.000
18	0.000	-0.000	-0.112	0.000	-0.001	0.000
19	-0.000	0.000	-0.082	0.000	-0.000	0.000
20	-0.000	0.000	-0.059	0.000	-0.001	0.000
21	0.000	0.000	-0.032	0.000	0.000	-0.000
22	0.000	0.000	-0.030	0.000	-0.000	0.000
23	0.000	0.000	-0.043	-0.000	-0.001	-0.000
24	0.000	0.000	-0.011	0.000	0.000	-0.000
25	0.000	-0.000	-0.003	0.000	-0.000	-0.000
26	-0.000	0.000	-0.314	0.007	0.000	-0.000
27	-0.000	0.000	-0.358	0.008	0.000	-0.000
28	0.000	0.000	-0.348	0.008	0.000	0.000
29	0.000	0.000	-0.020	0.000	0.000	-0.000
30	0.000	-0.000	-0.005	0.000	-0.000	0.000
31	0.000	-0.000	0.000	0.000	-0.000	-0.000
32	0.000	0.000	-0.009	0.000	-0.000	-0.000
33	0.000	0.000	-0.034	-0.000	-0.001	0.000
34	0.000	0.000	-0.064	-0.001	-0.001	0.000
35	0.000	0.000	-0.086	-0.000	-0.001	-0.000
36	-0.000	-0.000	-0.106	-0.000	-0.001	0.000
37	0.000	-0.000	-0.134	0.000	-0.002	-0.000
38	0.000	0.000	-0.163	0.000	-0.002	0.000
39	-0.000	0.000	-0.201	0.001	0.000	0.000
40	-0.000	0.000	-0.211	0.001	-0.000	0.000
41	0.000	0.000	-0.210	0.000	-0.004	0.000
42	0.000	0.000	-0.166	0.000	-0.002	-0.000
43	0.000	0.000	-0.114	0.000	-0.001	0.000
44	-0.000	0.000	-0.230	0.001	-0.004	-0.000
45	-0.000	0.000	-0.262	0.001	-0.002	-0.000
46	-0.000	0.000	-0.195	0.001	0.000	-0.000
47	0.000	0.000	-0.184	0.001	-0.001	-0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 2, Π.Φ. 8

A/A	ΔX [mm]	ΔY [mm]	ΔZ [mm]	ΘX [°]	ΘY [°]	ΘZ [°]

1	0.015	-0.040	-0.288	0.001	0.001	0.000
2	0.014	-0.028	-0.360	-0.007	0.000	0.000
3	0.012	-0.024	-0.370	-0.006	0.000	0.000
4	0.011	-0.020	-0.346	-0.001	-0.000	0.000
5	0.007	-0.020	-0.335	0.001	-0.004	0.000
6	0.002	-0.039	-0.243	0.000	0.005	0.000
7	0.002	-0.029	-0.374	0.003	-0.002	0.000
8	-0.000	-0.023	-0.296	0.001	-0.000	0.000
9	0.003	-0.020	-0.242	0.001	-0.002	0.000
10	-0.005	-0.037	-0.204	0.001	0.004	0.000
11	-0.004	-0.029	-0.339	0.001	-0.001	0.000
12	-0.005	-0.025	-0.223	0.001	-0.001	0.000
13	-0.005	-0.022	-0.182	0.001	-0.001	0.000
14	-0.009	-0.035	-0.150	0.001	0.001	0.000
15	-0.008	-0.029	-0.212	0.000	0.000	0.000
16	-0.007	-0.025	-0.173	0.001	-0.000	0.000
17	-0.007	-0.022	-0.112	0.001	-0.002	0.000
18	-0.005	-0.034	-0.120	0.000	-0.000	0.000
19	-0.007	-0.032	-0.098	0.000	0.000	0.000
20	-0.011	-0.026	-0.109	0.002	0.005	0.000
21	-0.011	-0.021	-0.075	-0.000	-0.003	0.000
22	-0.011	-0.020	-0.030	0.000	-0.001	0.000
23	-0.014	-0.023	-0.055	0.002	0.002	0.000
24	-0.014	-0.019	-0.023	0.001	-0.003	0.000
25	-0.017	-0.018	-0.004	0.000	-0.000	0.000
26	0.016	-0.031	-0.315	-0.004	0.000	0.000
27	0.013	-0.026	-0.361	-0.006	0.000	0.000
28	0.011	-0.020	-0.350	-0.005	-0.000	0.000
29	-0.001	-0.020	-0.020	0.000	-0.000	-0.000
30	-0.002	-0.019	-0.005	0.000	-0.000	0.000
31	-0.017	-0.018	-0.000	0.000	-0.000	-0.000
32	-0.017	-0.018	-0.010	0.000	-0.000	0.000
33	-0.015	-0.021	-0.034	0.001	0.001	0.000
34	-0.013	-0.025	-0.064	0.001	0.001	0.000
35	-0.009	-0.030	-0.087	0.001	0.000	0.000
36	-0.006	-0.032	-0.107	0.001	0.000	0.000
37	-0.004	-0.035	-0.136	0.000	0.001	0.000
38	-0.002	-0.036	-0.166	0.000	0.001	0.000
39	0.012	-0.031	-0.208	0.003	0.000	-0.000
40	0.008	-0.040	-0.249	0.000	0.001	0.000
41	-0.002	-0.038	-0.216	0.000	0.004	0.000
42	-0.007	-0.036	-0.171	0.001	0.001	0.000
43	-0.009	-0.034	-0.116	0.000	0.001	0.000
44	0.004	-0.040	-0.241	0.000	0.003	0.000
45	0.011	-0.041	-0.268	0.001	0.002	0.000
46	0.012	-0.036	-0.196	0.000	0.001	0.000
47	0.001	-0.037	-0.186	0.000	0.001	0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 3, Π.Φ. 8

A/A	ΔX [mm]	ΔY [mm]	ΔZ [mm]	ΘX [°]	ΘY [°]	ΘZ [°]
1	-0.018	-0.077	-0.319	0.000	0.003	-0.000
2	-0.017	-0.085	-0.442	-0.003	-0.001	-0.000
3	-0.017	-0.089	-0.448	-0.002	0.002	-0.000
4	-0.017	-0.096	-0.385	0.000	-0.004	-0.000
5	-0.012	-0.096	-0.352	0.001	0.001	-0.000
6	-0.008	-0.076	-0.294	-0.001	0.003	-0.000
7	-0.008	-0.085	-0.487	0.003	-0.003	-0.000
8	-0.006	-0.090	-0.314	0.001	-0.000	-0.000
9	-0.007	-0.097	-0.262	0.001	-0.002	-0.000
10	-0.001	-0.076	-0.267	0.001	0.003	-0.000

11	-0.001	-0.084	-0.444	0.001	-0.001	-0.000
12	-0.000	-0.091	-0.242	0.001	-0.001	-0.000
13	-0.000	-0.096	-0.194	0.001	-0.001	-0.000
14	0.005	-0.076	-0.165	0.001	0.000	-0.000
15	0.005	-0.084	-0.264	0.003	0.001	-0.000
16	0.005	-0.091	-0.191	0.001	-0.002	-0.000
17	0.005	-0.096	-0.119	0.002	-0.000	-0.000
40	-0.012	-0.077	-0.277	0.001	-0.001	-0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 4, Π.Φ. 8

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	-0.051	-0.123	-0.336	0.000	0.003	-0.000
2	-0.052	-0.146	-0.484	-0.006	-0.001	-0.000
3	-0.052	-0.158	-0.489	-0.003	0.001	-0.000
4	-0.053	-0.182	-0.406	0.000	-0.004	-0.000
5	-0.038	-0.182	-0.361	0.001	-0.001	-0.000
6	-0.025	-0.123	-0.318	-0.001	0.006	-0.000
7	-0.026	-0.147	-0.537	0.005	-0.005	-0.000
8	-0.020	-0.163	-0.324	0.001	-0.000	-0.000
9	-0.023	-0.183	-0.271	0.001	-0.002	-0.000
10	-0.007	-0.123	-0.299	0.002	0.005	-0.000
11	-0.007	-0.147	-0.496	0.001	-0.002	-0.000
12	-0.004	-0.167	-0.252	0.001	-0.001	-0.000
13	-0.005	-0.183	-0.199	0.001	-0.001	-0.000
14	0.010	-0.125	-0.174	0.001	0.000	-0.000
15	0.010	-0.147	-0.293	0.003	0.001	-0.000
16	0.009	-0.167	-0.202	0.001	-0.002	-0.000
17	0.010	-0.183	-0.122	0.001	-0.001	-0.000
40	-0.036	-0.123	-0.293	0.001	-0.000	-0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 5, Π.Φ. 8

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	-0.123	-0.186	-0.342	0.000	0.003	-0.000
2	-0.123	-0.233	-0.496	0.004	-0.000	-0.000
3	-0.123	-0.256	-0.504	-0.000	0.000	-0.000
4	-0.123	-0.302	-0.414	0.001	-0.003	-0.000
5	-0.094	-0.302	-0.361	0.001	-0.001	-0.000
6	-0.070	-0.186	-0.324	-0.001	-0.003	-0.000
8	-0.061	-0.265	-0.329	0.001	-0.001	-0.000
9	-0.066	-0.303	-0.274	0.001	-0.001	-0.000
10	-0.034	-0.186	-0.312	0.001	-0.003	-0.000
11	-0.035	-0.234	-0.512	0.002	-0.001	-0.000
12	-0.030	-0.273	-0.256	0.001	-0.002	-0.000
13	-0.029	-0.303	-0.200	0.001	-0.001	-0.000
14	-0.001	-0.191	-0.177	0.003	0.000	-0.001
15	-0.003	-0.234	-0.302	0.003	0.000	-0.000
16	-0.003	-0.273	-0.211	0.001	-0.001	-0.000
17	-0.004	-0.303	-0.125	0.002	-0.002	-0.000
40	-0.092	-0.185	-0.300	0.000	-0.001	-0.001

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 1, Π.Φ. 11

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	-0.001	0.001	-0.850	0.002	-0.000	-0.000
2	-0.001	0.000	-0.901	0.016	0.001	-0.000
3	-0.000	0.000	-0.889	0.016	-0.001	-0.000
4	0.000	0.000	-0.775	0.011	0.001	-0.000
5	-0.000	0.001	-0.656	0.001	0.017	-0.000
6	0.000	0.000	-0.737	0.001	-0.010	-0.000
7	0.000	-0.000	-0.400	-0.002	0.003	-0.000
8	0.000	-0.001	-0.556	-0.001	-0.001	0.000
9	0.000	0.000	-0.448	-0.001	0.002	0.000
10	0.000	-0.000	-0.634	-0.001	-0.003	0.000
11	0.000	-0.000	-0.470	-0.001	0.000	-0.000
12	0.000	-0.000	-0.482	0.000	0.000	0.000
13	0.000	0.000	-0.444	-0.000	-0.000	0.000
14	0.001	-0.001	-0.681	-0.001	-0.006	0.000
15	0.000	-0.000	-0.431	0.002	-0.002	0.000
16	0.000	-0.000	-0.416	0.002	0.000	0.000
17	0.000	0.000	-0.403	0.002	0.002	0.000
18	0.000	-0.000	-0.903	-0.001	-0.008	0.000
19	0.000	-0.001	-0.803	-0.002	-0.003	0.000
20	0.000	-0.000	-0.647	-0.001	-0.014	0.000
21	0.000	0.000	-0.407	0.003	0.005	0.000
22	0.000	0.000	-0.499	-0.000	0.004	0.000
23	0.000	0.000	-0.799	-0.009	-0.012	-0.000
24	0.000	0.000	-0.384	-0.002	0.005	-0.000
25	0.001	-0.000	-0.556	-0.005	-0.002	-0.000
26	-0.002	0.001	-1.033	0.022	-0.000	-0.000
27	-0.000	0.000	-1.105	0.024	-0.000	-0.000
28	0.000	0.001	-1.046	0.025	-0.000	0.000
29	0.000	0.000	-0.507	0.000	0.002	-0.000
30	0.000	-0.000	-0.504	-0.000	0.001	-0.000
31	0.001	-0.000	-0.530	-0.001	-0.002	-0.000
32	0.001	-0.000	-0.622	-0.002	-0.002	0.000
33	0.001	0.000	-0.905	-0.013	-0.016	-0.000
34	0.000	-0.001	-1.010	-0.015	-0.019	0.000
35	0.000	-0.001	-0.979	-0.011	-0.014	-0.000
36	-0.000	-0.001	-0.953	-0.008	-0.009	-0.000
37	0.000	-0.001	-0.951	-0.001	-0.017	-0.000
38	0.000	-0.000	-0.928	-0.000	-0.019	0.000
39	0.000	0.000	-0.789	0.001	-0.002	0.000
40	0.000	0.001	-0.761	0.002	-0.003	-0.000
41	0.000	0.000	-0.796	0.000	-0.017	0.000
42	0.000	-0.001	-0.750	-0.001	-0.009	-0.000
43	0.001	-0.001	-0.872	-0.000	-0.012	0.000
44	0.000	0.001	-0.808	0.002	-0.013	-0.000
45	0.000	0.001	-0.897	0.002	-0.008	-0.000
46	0.000	0.000	-0.821	0.000	-0.002	0.000
47	0.000	-0.000	-0.878	0.000	-0.009	-0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 2, Π.Φ. 11

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	-0.038	-0.052	-0.967	0.001	0.001	0.000
2	-0.044	-0.018	-1.115	-0.005	0.000	0.000
3	-0.050	-0.007	-1.119	-0.005	-0.001	0.000
4	-0.054	0.009	-0.958	0.003	-0.002	0.000
5	-0.070	0.010	-0.708	0.001	-0.009	0.000

6	-0.094	-0.037	-0.852	0.000	0.004	0.000
7	-0.089	-0.012	-0.877	0.002	-0.004	0.000
8	-0.094	0.004	-0.617	0.001	-0.001	0.000
9	-0.084	0.015	-0.518	0.001	-0.002	0.000
10	-0.111	-0.017	-0.815	0.001	0.004	0.000
11	-0.108	-0.007	-0.908	-0.001	-0.003	0.000
12	-0.106	0.003	-0.564	-0.000	-0.003	0.000
13	-0.107	0.008	-0.491	0.001	-0.001	0.000
14	-0.123	0.002	-0.813	-0.001	0.000	-0.000
15	-0.115	-0.002	-0.951	-0.002	0.000	0.000
16	-0.112	0.002	-0.717	-0.005	-0.004	0.000
17	-0.110	0.006	-0.497	-0.001	-0.003	0.000
18	-0.079	0.019	-0.967	-0.000	-0.000	0.000
19	-0.088	0.016	-0.956	-0.001	-0.001	-0.000
20	-0.111	0.004	-1.200	-0.002	0.003	-0.000
21	-0.109	0.006	-0.825	0.000	-0.010	0.000
22	-0.109	0.006	-0.544	0.000	-0.010	-0.000
23	-0.107	0.008	-1.022	0.007	0.007	0.000
24	-0.114	0.011	-0.690	0.002	-0.008	0.000
25	-0.127	0.013	-0.593	0.001	-0.003	0.000
26	-0.036	-0.035	-1.043	-0.012	0.000	0.000
27	-0.047	-0.013	-1.115	-0.007	-0.000	0.000
28	-0.054	-0.003	-1.052	-0.013	-0.001	0.000
29	-0.012	0.004	-0.524	0.000	-0.005	-0.002
30	-0.014	0.007	-0.519	-0.000	-0.002	0.003
31	-0.126	0.007	-0.551	0.001	-0.003	-0.000
32	-0.128	0.012	-0.668	0.001	-0.003	0.000
33	-0.112	0.006	-0.912	0.010	0.010	0.000
34	-0.097	0.010	-1.018	0.010	0.011	0.000
35	-0.087	0.012	-0.990	0.004	0.005	-0.000
36	-0.084	0.020	-0.959	0.003	0.003	0.000
37	-0.060	0.021	-0.964	-0.000	0.010	0.000
38	-0.032	0.020	-0.952	-0.000	0.012	0.000
39	-0.074	-0.033	-0.827	0.004	-0.000	-0.002
40	-0.078	-0.046	-0.858	0.001	0.001	0.000
41	-0.105	-0.027	-0.819	0.000	0.008	0.000
42	-0.117	-0.006	-0.775	0.001	0.006	0.000
43	-0.106	0.014	-0.892	-0.001	-0.001	-0.000
44	-0.089	-0.041	-0.847	0.000	0.004	0.000
45	-0.053	-0.052	-0.916	0.001	0.004	0.001
46	-0.072	0.016	-0.847	-0.001	-0.000	-0.002
47	-0.025	0.018	-0.890	-0.001	0.004	-0.001

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 3, Π.Φ. 11

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	-0.204	-0.041	-1.025	0.002	0.000	-0.000
2	-0.205	-0.048	-1.267	0.002	0.001	-0.000
3	-0.205	-0.052	-1.270	0.004	-0.001	-0.000
4	-0.206	-0.060	-1.007	0.005	-0.003	-0.000
5	-0.201	-0.060	-0.713	0.002	-0.000	-0.000
6	-0.196	-0.041	-0.920	-0.001	-0.001	-0.000
7	-0.196	-0.048	-1.083	0.000	-0.004	-0.000
8	-0.194	-0.053	-0.635	0.001	-0.002	-0.000
9	-0.196	-0.060	-0.535	0.002	-0.001	-0.000
10	-0.189	-0.039	-0.931	0.001	-0.001	-0.000
11	-0.189	-0.048	-1.101	0.000	-0.002	-0.000
12	-0.189	-0.055	-0.587	0.001	-0.002	-0.000
13	-0.189	-0.060	-0.499	0.001	-0.001	-0.000
14	-0.182	-0.039	-0.836	0.001	-0.001	-0.000
15	-0.183	-0.047	-1.059	0.001	0.000	-0.000

16	-0.183	-0.055	-0.747	-0.004	-0.004	-0.000
17	-0.183	-0.060	-0.502	-0.000	-0.003	-0.000
40	-0.200	-0.042	-0.888	0.000	-0.003	-0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 4, Π.Φ. 11

A/A	ΔX [mm]	ΔY [mm]	ΔZ [mm]	ΘX [°]	ΘY [°]	ΘZ [°]
1	-0.368	-0.060	-1.067	0.003	0.000	-0.000
2	-0.368	-0.091	-1.366	0.001	0.001	-0.000
3	-0.368	-0.107	-1.376	0.002	-0.002	-0.000
4	-0.368	-0.139	-1.042	0.005	-0.004	-0.000
5	-0.349	-0.139	-0.719	0.002	-0.003	-0.000
6	-0.333	-0.060	-0.961	-0.002	0.001	-0.000
7	-0.333	-0.091	-1.209	0.001	-0.007	-0.000
8	-0.325	-0.112	-0.649	0.001	-0.003	-0.000
9	-0.328	-0.139	-0.544	0.001	-0.002	-0.000
10	-0.309	-0.060	-1.011	0.001	0.000	-0.000
11	-0.309	-0.091	-1.211	0.001	-0.002	-0.000
12	-0.304	-0.116	-0.600	0.001	-0.003	-0.000
13	-0.305	-0.140	-0.504	0.001	-0.002	-0.000
14	-0.288	-0.063	-0.853	0.001	-0.002	-0.000
15	-0.288	-0.091	-1.136	0.001	0.001	-0.000
16	-0.288	-0.116	-0.774	-0.004	-0.005	-0.000
17	-0.288	-0.140	-0.508	-0.000	-0.003	-0.000
40	-0.348	-0.060	-0.909	0.000	-0.003	-0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 5, Π.Φ. 11

A/A	ΔX [mm]	ΔY [mm]	ΔZ [mm]	ΘX [°]	ΘY [°]	ΘZ [°]
1	-0.658	-0.103	-1.106	0.001	0.006	-0.001
2	-0.658	-0.164	-1.435	0.001	0.001	-0.001
3	-0.659	-0.194	-1.465	0.006	-0.001	-0.001
4	-0.660	-0.256	-1.071	0.007	-0.005	-0.001
5	-0.622	-0.256	-0.722	0.003	-0.003	-0.001
6	-0.589	-0.102	-0.992	-0.003	-0.005	-0.001
8	-0.579	-0.204	-0.662	0.001	-0.004	-0.001
9	-0.585	-0.254	-0.551	0.002	-0.001	-0.001
10	-0.542	-0.101	-1.079	0.001	-0.004	-0.001
11	-0.544	-0.162	-1.274	0.001	-0.007	-0.001
12	-0.537	-0.213	-0.610	0.001	-0.004	-0.001
13	-0.536	-0.252	-0.508	0.001	-0.002	-0.001
14	-0.498	-0.107	-0.867	0.004	-0.002	-0.001
15	-0.501	-0.162	-1.207	0.001	-0.000	-0.001
16	-0.503	-0.213	-0.813	-0.005	-0.006	-0.001
17	-0.503	-0.252	-0.516	-0.001	-0.004	-0.001
40	-0.619	-0.102	-0.928	0.001	-0.003	-0.001

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 1, Π.Φ. 1

A/A	ΔX [mm]	ΔY [mm]	ΔZ [mm]	ΘX [°]	ΘY [°]	ΘZ [°]
1001	0.000	0.001	-0.430	-0.000	0.003	0.000
1002	0.000	0.000	-0.440	-0.000	-0.002	0.000
1003	0.001	-0.000	-0.665	-0.002	-0.003	0.000
1004	0.000	-0.000	-1.064	-0.009	-0.013	0.000
1005	0.000	-0.000	-0.878	0.000	0.000	0.000
1006	0.000	0.000	-1.011	0.002	-0.005	-0.000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 2, Π.Φ. 1

Α/Α	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	-1.096	0.038	-0.446	-0.000	-0.010	0.001
1002	-0.266	0.015	-0.445	0.000	-0.004	-0.001
1003	-0.250	-0.101	-0.769	0.003	-0.004	0.000
1004	-0.075	-0.004	-1.151	0.009	0.011	0.001
1005	0.567	-0.068	-1.018	0.001	0.017	0.002
1006	0.593	-0.058	-1.019	-0.000	0.011	0.000

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 5, Π.Φ. 1

Α/Α	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	-0.126	-0.404	-3.289	-0.009	-0.054	-0.001
1002	-0.108	-0.407	-2.642	0.025	-0.046	-0.001
1003	-0.099	-0.397	-3.007	0.023	-0.041	-0.001
1004	-0.116	-0.414	-2.388	0.013	-0.031	-0.001

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 1, Π.Φ. 2

Α/Α	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	0.000	0.002	0.012	0.001	0.000	0.000
1002	0.001	0.001	0.066	0.001	0.000	0.000
1003	0.001	0.001	0.072	0.001	0.001	0.000
1004	0.001	0.001	0.036	0.000	0.001	0.000
1005	0.000	0.001	0.031	0.000	0.001	0.000
1006	0.000	0.000	0.048	0.000	0.001	0.000

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 2, Π.Φ. 2

Α/Α	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	0.051	0.183	0.013	0.001	0.001	0.000
1002	0.108	0.173	0.071	0.001	0.000	0.003
1003	0.100	0.130	0.079	0.001	0.001	0.001
1004	0.136	0.119	0.047	0.001	0.001	0.000
1005	0.028	0.056	0.037	0.001	0.000	0.001
1006	0.020	0.054	0.050	0.001	0.001	0.001

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 5, Π.Φ. 2

Α/Α	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	2.903	5.223	0.958	0.015	0.011	0.042
1002	3.070	5.073	0.567	0.018	0.010	0.042
1003	3.384	5.493	0.386	0.015	0.005	0.042
1004	2.908	4.771	0.667	0.015	0.007	0.042

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 1, Π.Φ. 3

Α/Α	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]

1001	0.000	0.001	0.019	0.001	0.001	0.000
1002	0.000	0.001	0.090	0.001	0.001	0.000
1003	0.001	0.001	0.014	0.001	0.001	0.000
1004	0.001	0.001	0.064	0.000	0.001	0.000
1005	0.000	0.001	0.102	0.000	0.001	0.000
1006	0.000	0.002	0.140	0.001	0.002	0.000

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 2, Π.Φ. 3

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	0.103	0.129	0.021	0.001	0.001	0.000
1002	0.136	0.124	0.097	0.001	0.001	0.001
1003	0.130	0.027	0.016	0.000	0.001	0.002
1004	0.312	0.129	0.085	0.001	0.003	0.001
1005	0.071	0.048	0.134	0.000	0.001	0.002
1006	0.029	0.039	0.146	0.001	0.003	0.002

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 5, Π.Φ. 3

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	12.319	3.368	2.683	0.043	0.040	0.027
1002	11.652	3.196	2.055	0.044	0.008	0.027
1003	11.360	3.644	1.254	0.054	0.005	0.026
1004	11.923	2.814	2.291	0.018	0.020	0.027

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 1, Π.Φ. 8

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	0.000	-0.000	-0.013	0.000	0.000	-0.000
1002	0.000	-0.000	0.002	0.000	-0.000	-0.000
1003	0.000	0.000	-0.014	0.000	-0.000	-0.000
1004	0.000	0.000	-0.072	-0.000	-0.001	-0.000
1005	0.000	0.000	-0.128	0.000	0.000	-0.000
1006	0.000	0.000	-0.172	0.001	-0.001	-0.000

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 2, Π.Φ. 8

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	0.004	-0.019	-0.013	0.000	-0.000	-0.000
1002	-0.017	-0.019	0.003	0.000	-0.000	0.000
1003	-0.017	-0.019	-0.017	0.000	-0.000	0.000
1004	-0.011	-0.028	-0.077	0.001	0.001	0.000
1005	-0.003	-0.036	-0.154	0.000	0.001	0.000
1006	-0.002	-0.037	-0.176	0.000	0.001	0.000

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 5, Π.Φ. 8

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	-0.073	-0.237	-0.526	-0.002	-0.005	-0.000
1002	-0.056	-0.241	-0.499	0.003	-0.007	-0.000
1003	-0.048	-0.232	-0.561	0.001	-0.003	-0.001
1004	-0.063	-0.248	-0.446	0.001	-0.004	-0.000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 1, Π.Φ. 11

Α/Α	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	0.000	0.000	-0.501	0.000	0.004	0.000
1002	0.001	-0.000	-0.512	-0.000	-0.002	-0.000
1003	0.001	0.000	-0.666	-0.002	-0.002	-0.000
1004	0.000	-0.001	-0.922	-0.009	-0.012	-0.000
1005	0.000	-0.000	-0.807	-0.001	-0.004	0.000
1006	0.000	-0.000	-0.909	0.001	-0.011	-0.000

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 2, Π.Φ. 11

Α/Α	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	0.037	0.005	-0.520	0.000	-0.003	-0.000
1002	-0.126	0.007	-0.521	-0.000	-0.003	0.001
1003	-0.126	0.012	-0.776	0.001	-0.003	0.000
1004	-0.091	0.011	-1.015	0.005	0.007	0.000
1005	-0.044	0.020	-0.960	-0.000	0.010	0.000
1006	-0.020	0.018	-0.910	-0.001	0.005	0.000

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 5, Π.Φ. 11

Α/Α	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	-0.595	-0.168	-1.903	-0.014	-0.042	-0.001
1002	-0.572	-0.172	-1.217	0.015	-0.021	-0.001
1003	-0.560	-0.161	-1.339	0.003	-0.008	-0.001
1004	-0.581	-0.182	-1.179	0.017	-0.020	-0.001

Επίλυση - Εντατικά Μεγέθη

Πεδίο		Περιγραφή
Α/Α		Αύξων αριθμός στοιχείου
Mmax (kNm)		Μέγιστη ροπή
MY (kNm)	Αρχ	Ροπή κατά τον άξονα Y στην αρχή του στοιχείου
	Τέλ	Ροπή κατά τον άξονα Y στο τέλος του στοιχείου
MZ (kNm)	Αρχ	Ροπή κατά τον άξονα Z στην αρχή του στοιχείου
	Τέλ	Ροπή κατά τον άξονα Z στο τέλος του στοιχείου
QZ (kN)	Αρχ	Τέμνουσα κατά τον άξονα Z στην αρχή του στοιχείου
	Τέλ	Τέμνουσα κατά τον άξονα Z στο τέλος του στοιχείου
QY (kN)	Αρχ	Τέμνουσα κατά τον άξονα Y στην αρχή του στοιχείου
	Τέλ	Τέμνουσα κατά τον άξονα Y στο τέλος του στοιχείου
MX (kNm)	Αρχ	Ροπή κατά τον άξονα X στην αρχή του στοιχείου
	Τέλ	Ροπή κατά τον άξονα X στο τέλος του στοιχείου
N (kN)	Αρχ	Αξονική στην αρχή του στοιχείου
	Τέλ	Αξονική στο τέλος του στοιχείου

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων Στάθμης 2, Π.Φ. 1

Α/Α	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	-1.45	0.16	-5.32	4.90	0.37	0.37	-2.38	-2.38	-0.03	-0.03	-251.70	-251.70
2	0.00	0.47	-0.74	-30.27	2.80	-0.28	-0.28	-7.69	-7.69	-0.02	-0.02	-408.27	-408.27
3	0.00	-4.16	3.25	-30.75	3.42	1.73	1.73	-7.95	-7.95	-0.02	-0.02	-459.77	-459.77
4	0.00	1.29	-0.48	-24.38	16.89	-0.41	-0.41	-9.60	-9.60	-0.00	-0.00	-	-

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

												304.60	304.60
5	0.00	60.76	-20.76	-148.32	170.83	-18.96	-18.96	-74.22	-74.22	-0.06	-0.06	-478.87	-478.87
6	0.00	-17.68	2.56	-4.26	3.41	4.71	4.71	-1.78	-1.78	-0.02	-0.02	-208.17	-208.17
7	0.00	7.11	-0.83	-2.00	9.61	-1.85	-1.85	-2.70	-2.70	-0.02	-0.02	-843.44	-843.44
8	0.00	-201.74	53.86	643.56	402.34	59.44	59.44	56.10	56.10	-0.17	-0.17	-2005.39	-2005.39
9	0.00	5.96	2.93	-35.97	123.62	-0.71	-0.71	-37.11	-37.11	-0.04	-0.04	-642.30	-642.30
10	0.00	4.51	-12.85	-0.04	0.93	-4.04	-4.04	-0.23	-0.23	-0.01	-0.01	-361.72	-361.72
11	0.00	1.43	1.69	-1.59	2.86	0.06	0.06	-1.03	-1.03	-0.01	-0.01	-816.03	-816.03
12	0.00	1.35	1.48	-175.15	133.73	0.03	0.03	-71.83	-71.83	-0.06	-0.06	-798.88	-798.88
13	0.00	0.45	2.19	-66.27	103.82	0.40	0.40	-39.55	-39.55	-0.04	-0.04	-454.24	-454.24
14	0.00	-293.81	28.83	-0.88	1.86	75.03	75.03	-0.64	-0.64	-0.00	-0.00	-739.36	-739.36
15	0.00	-0.83	-0.48	-2.19	-6.45	0.08	0.08	0.99	0.99	-0.02	-0.02	-888.10	-888.10
16	0.00	1.67	0.51	-13.79	9.14	-0.27	-0.27	-5.33	-5.33	-0.01	-0.01	-588.39	-588.39
17	0.00	4.75	2.73	-92.40	66.90	-0.47	-0.47	-37.05	-37.05	-0.03	-0.03	-321.11	-321.11
18	0.00	-10.35	6.21	1.73	-1.13	3.85	3.85	0.67	0.67	-0.07	-0.07	-77.57	-77.57
19	0.00	-1.81	0.27	0.79	-0.54	0.48	0.48	0.31	0.31	-0.02	-0.02	-199.16	-199.16
20	0.00	16.39	-62.64	-0.24	2.28	-18.38	-18.38	-0.59	-0.59	-0.01	-0.01	-651.63	-651.63
21	0.00	-13.48	37.75	4.44	-20.66	11.91	11.91	5.84	5.84	-0.01	-0.01	-630.59	-630.59
22	0.00	-1.92	7.00	-8.01	8.27	2.08	2.08	-3.79	-3.79	-0.05	-0.05	-4.93	-4.93
23	0.00	1.38	-29.94	-1.02	25.32	-7.28	-7.28	-6.13	-6.13	-0.01	-0.01	-312.53	-312.53
24	0.00	-21.01	57.18	-4.35	13.58	18.19	18.19	-4.17	-4.17	-0.01	-0.01	-372.80	-372.80
25	0.00	-0.42	0.77	6.90	-3.44	0.28	0.28	2.40	2.40	-0.02	-0.02	-41.48	-41.48
26	0.00	-210.74	-378.52	-141.56	28.17	-39.02	-39.02	-39.47	-39.47	-0.32	-0.32	-280.54	-280.54
27	0.00	-87.53	48.37	-75.87	21.26	31.61	31.61	-22.59	-22.59	-0.09	-0.09	-159.93	-159.93
28	0.00	59.54	417.28	-170.37	35.49	83.20	83.20	-47.87	-47.87	-0.11	-0.11	-298.93	-298.93
29	0.00	10.60	-3.38	-91.49	50.75	-3.25	-3.25	-33.08	-33.08	-1.78	-1.78	-82.69	-82.69
30	0.00	10.99	-5.67	-30.84	50.23	-3.88	-3.88	-18.85	-18.85	1.88	1.88	-114.68	-114.68
31	0.00	1.13	9.09	1.65	-0.70	1.85	1.85	0.55	0.55	-0.22	-0.22	-58.50	-58.50
32	0.00	-14.22	136.48	4.33	-1.25	35.05	35.05	1.30	1.30	-0.08	-0.08	-321.96	-321.96
33	0.00	-77.51	-14.92	325.66	316.35	14.56	14.56	2.17	2.17	-0.06	-0.06	-164.58	-164.58
34	0.00	-71.64	-19.17	-1.64	-234.34	12.20	12.20	54.11	54.11	-0.16	-0.16	-161.97	-161.97
35	0.00	-52.91	16.65	-264.09	-159.29	16.18	16.18	-24.37	-24.37	-0.22	-0.22	-148.93	-148.93
36	0.00	-41.36	17.18	-10.18	-71.55	13.61	13.61	14.27	14.27	-0.51	-0.51	-95.67	-95.67
37	0.00	-58.49	12.13	199.26	3.89	16.42	16.42	45.43	45.43	-0.65	-0.65	-201.78	-201.78
38	0.00	-55.35	13.67	-55.36	9.54	16.05	16.05	-15.09	-15.09	-0.12	-0.12	-193.65	-193.65
39	0.00	-89.40	-24.07	-12.76	19.71	15.19	15.19	-7.55	-7.55	-0.17	-0.17	-	-

												266.44	266.44
40	0.00	-3.12	-1.89	-130.43	94.25	0.29	0.29	-52.25	-52.25	-0.08	-0.08	-619.39	-619.39
41	0.00	-68.96	8.87	-180.95	215.05	18.10	18.10	-92.09	-92.09	-0.16	-0.16	-372.68	-372.68
42	0.00	-38.36	11.04	233.85	197.07	11.49	11.49	8.55	8.55	-0.06	-0.06	-291.92	-291.92
43	0.00	-37.99	10.21	-165.99	6.00	11.21	11.21	-40.00	-40.00	0.03	0.03	-262.82	-262.82
44	0.00	-26.82	8.02	-133.25	91.49	8.10	8.10	-52.27	-52.27	-0.08	-0.08	-214.65	-214.65
45	0.00	-27.68	7.67	-328.38	261.58	8.22	8.22	-137.20	-137.20	-0.15	-0.15	-179.47	-179.47
46	0.00	-0.65	-0.52	-0.72	-0.10	0.03	0.03	-0.14	-0.14	-0.13	-0.13	-5.68	-5.68
47	0.00	-15.88	2.19	-110.56	-52.71	4.20	4.20	-13.46	-13.46	1.82	1.82	-65.65	-65.65

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων Στάθμης 3, Π.Φ. 1

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	14.85	-21.95	-1.44	1.29	-9.56	-9.56	-0.71	-0.71	0.03	0.03	-292.64	-292.64
2	0.00	1.27	3.64	35.48	-24.90	0.62	0.62	15.68	15.68	0.01	0.01	-510.99	-510.99
3	0.00	7.47	-12.55	34.70	-22.52	-5.20	-5.20	14.86	14.86	0.02	0.02	-521.37	-521.37
4	0.00	-4.44	9.85	1.65	0.27	3.71	3.71	0.36	0.36	-0.00	-0.00	-224.21	-224.21
5	0.00	-19.01	5.97	32.65	32.61	6.49	6.49	0.01	0.01	0.03	0.03	-342.94	-342.94
6	0.00	19.25	-17.44	2.29	-5.65	-9.53	-9.53	2.06	2.06	0.02	0.02	-330.55	-330.55
7	0.00	-9.35	11.18	-13.22	11.34	5.33	5.33	-6.38	-6.38	0.01	0.01	-487.28	-487.28
8	0.00	48.86	142.07	88.98	168.91	24.21	24.21	-20.76	-20.76	0.11	0.11	-1545.73	-1545.73
9	0.00	-12.35	10.16	11.09	28.02	5.85	5.85	-4.40	-4.40	0.03	0.03	-434.73	-434.73
10	0.00	18.77	-15.13	-3.43	5.22	-8.80	-8.80	-2.25	-2.25	0.01	0.01	-444.23	-444.23
11	0.00	-6.14	4.75	-0.06	-1.61	2.83	2.83	0.40	0.40	0.01	0.01	-622.30	-622.30
12	0.00	-7.96	8.33	59.96	7.43	4.23	4.23	13.64	13.64	0.05	0.05	-578.52	-578.52
13	0.00	-7.87	7.52	18.29	20.73	4.00	4.00	-0.63	-0.63	0.03	0.03	-358.11	-358.11
14	0.00	94.17	-16.65	-7.25	12.30	-28.78	-28.78	-5.08	-5.08	-0.01	-0.01	-471.27	-471.27
15	0.00	1.45	-3.87	8.27	3.80	-1.38	-1.38	1.16	1.16	0.01	0.01	-425.72	-425.72
16	0.00	-9.06	11.62	3.04	-3.87	5.37	5.37	1.79	1.79	0.01	0.01	-268.94	-268.94
17	0.00	-7.11	6.74	-0.78	2.61	3.60	3.60	-0.88	-0.88	0.01	0.01	-131.06	-131.06
40	0.00	7.96	-2.73	-16.21	22.95	-2.78	-2.78	-10.17	-10.17	0.07	0.07	-528.46	-528.46

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων Στάθμης 4, Π.Φ. 1

A/A	Mmax	My	Mz	Qz	Qy	Mx	N
	[kNm]	[kNm]	[kNm]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kN]

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	30.46	-29.75	0.47	0.12	-17.20	-17.20	0.10	0.10	0.01	0.01	-194.43	-194.43
2	0.00	-7.70	7.12	21.23	-26.21	4.23	4.23	13.55	13.55	0.01	0.01	-334.66	-334.66
3	0.00	19.46	-18.66	14.57	-17.20	-10.89	-10.89	9.07	9.07	0.01	0.01	-345.31	-345.31
4	0.00	-15.94	16.04	-2.11	2.71	9.14	9.14	-1.38	-1.38	0.01	0.01	-145.54	-145.54
5	0.00	4.45	0.04	-33.95	21.93	-1.26	-1.26	-15.96	-15.96	0.03	0.03	-225.39	-225.39
6	0.00	21.72	-24.76	14.23	-15.73	-13.28	-13.28	8.56	8.56	0.01	0.01	-203.52	-203.52
7	0.00	-14.56	16.89	-9.78	11.25	8.99	8.99	-6.01	-6.01	0.01	0.01	-251.97	-251.97
8	0.00	151.12	228.50	20.76	151.89	22.11	22.11	-37.46	-37.46	0.12	0.12	-1100.94	-1100.94
9	0.00	-8.75	10.22	1.31	7.14	5.42	5.42	-1.67	-1.67	0.04	0.04	-273.31	-273.31
10	0.00	18.89	-22.80	-4.90	5.95	-11.91	-11.91	-3.10	-3.10	0.01	0.01	-300.27	-300.27
11	0.00	-5.03	8.76	5.90	-4.90	3.94	3.94	3.08	3.08	0.01	0.01	-400.85	-400.85
12	0.00	-6.67	6.63	56.92	-35.34	3.80	3.80	26.36	26.36	0.03	0.03	-365.48	-365.48
13	0.00	-6.52	8.17	29.90	-1.60	4.20	4.20	9.00	9.00	0.04	0.04	-232.72	-232.72
14	0.00	38.76	-9.02	-11.17	12.16	-13.65	-13.65	-6.67	-6.67	0.02	0.02	-328.32	-328.32
15	0.00	8.39	-7.35	-11.38	10.38	-4.50	-4.50	-6.22	-6.22	0.01	0.01	-274.63	-274.63
16	0.00	-12.38	11.81	9.65	-10.51	6.91	6.91	5.76	5.76	0.01	0.01	-174.06	-174.06
17	0.00	-6.38	6.92	-1.39	1.05	3.80	3.80	-0.69	-0.69	0.00	0.00	-83.21	-83.21
40	0.00	-1.17	0.40	14.44	3.76	0.45	0.45	3.05	3.05	0.03	0.03	-376.71	-376.71

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων Στάθμης 5, Π.Φ. 1

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	33.51	-42.37	3.78	-6.81	-16.32	-16.32	2.28	2.28	0.01	0.01	-92.22	-92.22
2	0.00	-3.90	5.47	11.89	1.73	2.02	2.02	2.18	2.18	0.01	0.01	-149.51	-149.51
3	0.00	17.41	-18.50	16.83	-17.30	-7.72	-7.72	7.34	7.34	0.01	0.01	-165.18	-165.18
4	0.00	-12.07	12.99	-2.72	3.73	5.39	5.39	-1.39	-1.39	0.00	0.00	-66.47	-66.47
5	0.00	-0.73	1.05	-8.96	28.37	0.38	0.38	-8.03	-8.03	0.02	0.02	-105.54	-105.54
6	0.00	12.73	-1.23	15.71	-17.05	-3.00	-3.00	7.04	7.04	0.01	0.01	-92.93	-92.93
8	0.00	263.93	446.03	2.68	204.46	39.16	39.16	-43.39	-43.39	0.10	0.10	-658.71	-658.71
9	0.00	-4.91	4.48	19.12	-12.16	2.02	2.02	6.73	6.73	0.02	0.02	-127.95	-127.95
10	0.00	11.90	-0.56	-3.15	2.13	-2.68	-2.68	-1.14	-1.14	0.01	0.01	-156.25	-156.25
11	0.00	-4.28	1.77	-1.64	7.90	1.30	1.30	-2.05	-2.05	0.01	0.01	-200.04	-200.04
12	0.00	-3.96	6.70	64.71	-37.21	2.29	2.29	21.92	21.92	0.04	0.04	-176.30	-176.30
13	0.00	-4.21	4.13	23.05	-21.73	1.79	1.79	9.63	9.63	0.01	0.01	-	-

												105.82	105.82
14	0.00	69.30	-53.68	-20.39	33.51	-26.45	-26.45	-11.59	-11.59	0.03	0.03	-177.39	-177.39
15	0.00	5.81	-4.09	-5.04	4.16	-2.13	-2.13	-1.98	-1.98	0.01	0.01	-131.09	-131.09
16	0.00	-6.33	6.68	11.47	-12.85	2.80	2.80	5.23	5.23	0.01	0.01	-107.27	-107.27
17	0.00	-5.10	5.68	1.15	-2.03	2.32	2.32	0.68	0.68	0.00	0.00	-39.90	-39.90
40	0.00	2.10	-1.06	14.28	-10.61	-0.68	-0.68	5.35	5.35	0.03	0.03	-214.82	-214.82

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων Στάθμης 2, Π.Φ. 2

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	-2.40	2.57	-1.84	2.65	1.15	1.15	-1.04	-1.04	-0.02	-0.02	121.53	121.53
2	0.00	-3.42	3.14	-2.61	2.98	1.52	1.52	-1.29	-1.29	-0.02	-0.02	53.57	53.57
3	0.00	-3.63	3.37	-2.77	3.35	1.63	1.63	-1.42	-1.42	-0.02	-0.02	54.07	54.07
4	0.00	-1.65	1.58	-5.37	8.76	0.75	0.75	-3.28	-3.28	-0.01	-0.01	70.92	70.92
5	0.00	-16.51	7.55	-90.74	-89.85	4.99	4.99	-19.25	-19.25	-0.09	-0.09	197.60	197.60
6	0.00	3.76	-2.05	-1.97	1.41	-1.31	-1.31	-0.78	-0.78	-0.03	-0.03	70.88	70.88
7	0.00	-8.63	11.36	-4.79	3.50	4.64	4.64	-1.91	-1.91	-0.02	-0.02	110.61	110.61
8	0.00	282.15	-1009.97	-406.95	-1242.06	-173.31	-173.31	197.64	197.64	-0.36	-0.36	373.40	373.40
9	0.00	5.83	-5.93	-68.21	-160.60	-2.71	-2.71	31.49	31.49	-0.10	-0.10	-99.70	-99.70
10	0.00	2.81	1.27	-3.28	2.99	-0.91	-0.91	-1.46	-1.46	-0.02	-0.02	-24.94	-24.94
11	0.00	4.79	-3.93	-3.86	3.66	-2.03	-2.03	-1.69	-1.69	-0.02	-0.02	19.00	19.00
12	0.00	5.89	-4.34	-47.20	-163.47	-2.38	-2.38	28.94	28.94	-0.09	-0.09	-268.24	-268.24
13	0.00	4.07	-2.00	-51.40	-178.62	-1.41	-1.41	35.65	35.65	-0.05	-0.05	-95.40	-95.40
14	0.00	38.63	245.06	-7.71	7.55	49.41	49.41	-3.55	-3.55	-0.07	-0.07	132.78	132.78
15	0.00	7.75	-9.43	-4.01	3.19	-3.99	-3.99	-1.64	-1.64	-0.02	-0.02	-151.19	-151.19
16	0.00	6.51	-6.52	-8.92	9.06	-3.03	-3.03	-4.18	-4.18	-0.02	-0.02	-203.48	-203.48
17	0.00	6.49	-4.70	-55.62	62.79	-2.57	-2.57	-27.52	-27.52	-0.02	-0.02	-177.35	-177.35
18	0.00	-0.89	-0.81	-0.56	0.50	-0.39	-0.39	-0.25	-0.25	-0.02	-0.02	-8.62	-8.62
19	0.00	1.55	-1.46	-1.74	1.47	-0.70	-0.70	-0.75	-0.75	-0.01	-0.01	-11.12	-11.12
20	0.00	4.31	-3.90	-4.54	5.01	-1.91	-1.91	-2.22	-2.22	0.02	0.02	-6.20	-6.20
21	0.00	4.41	-4.45	-3.33	2.75	-2.06	-2.06	-1.41	-1.41	0.01	0.01	8.74	8.74
22	0.00	-5.13	4.88	-31.55	27.59	2.33	2.33	-13.75	-13.75	-0.03	-0.03	24.39	24.39
23	0.00	2.23	-1.91	-1.73	1.35	-0.96	-0.96	-0.72	-0.72	0.01	0.01	-11.05	-11.05
24	0.00	2.72	-2.54	-2.88	2.67	-1.22	-1.22	-1.29	-1.29	0.02	0.02	1.03	1.03
25	0.00	1.69	-1.54	-0.14	-0.19	-0.75	-0.75	0.05	0.05	0.02	0.02	-4.97	-4.97
26	0.00	-216.28	368.27	-16.56	5.27	120.57	120.57	-5.00	-5.00	-0.30	-0.30	84.84	84.84
27	0.00	-153.78	151.85	-3.70	2.96	70.59	70.59	-1.47	-1.47	-0.11	-0.11	20.37	20.37
28	0.00	-230.05	452.90	8.30	6.59	153.83	153.83	-2.37	-2.37	-0.33	-0.33	33.16	33.16
29	0.00	-1.12	1.64	-235.39	199.81	0.64	0.64	-101.21	-101.21	0.50	0.50	12.86	12.86
30	0.00	-0.19	0.41	-229.21	189.66	0.14	0.14	-97.41	-97.41	-0.29	-0.29	-11.27	-11.27
31	0.00	29.87	-26.55	0.56	-0.74	-13.12	-13.12	0.30	0.30	-0.08	-0.08	-10.74	-10.74
32	0.00	92.23	-86.75	-3.00	1.99	-41.62	-41.62	-1.16	-1.16	0.11	0.11	-27.71	-27.71
33	0.00	0.67	-2.19	106.69	-91.23	-0.60	-0.60	45.97	45.97	0.18	0.18	-10.37	-10.37
34	0.00	3.84	-3.67	-162.69	116.17	-1.74	-1.74	-64.83	-64.83	-0.07	-0.07	-3.47	-3.47

35	0.00	2.65	-2.68	-145.02	99.07	-1.24	-1.24	-56.75	-56.75	-0.06	-0.06	-5.64	-5.64
36	0.00	1.37	-1.07	48.15	-85.14	-0.57	-0.57	30.96	30.96	-0.14	-0.14	-3.86	-3.86
37	0.00	-2.06	0.72	-53.78	38.45	0.55	0.55	-21.24	-21.24	-0.18	-0.18	-10.29	-10.29
38	0.00	-3.38	1.51	-45.23	32.05	1.12	1.12	-17.86	-17.86	-0.11	-0.11	7.89	7.89
39	0.00	-74.38	70.20	6.16	-6.78	33.62	33.62	2.97	2.97	-0.46	-0.46	13.44	13.44
40	0.00	-3.08	2.70	-28.72	64.88	1.34	1.34	-21.22	-21.22	-0.07	-0.07	57.43	57.43
41	0.00	12.91	-6.18	-292.02	300.40	-4.44	-4.44	-137.04	-137.04	-0.22	-0.22	-56.80	-56.80
42	0.00	-8.58	14.75	-239.93	187.72	5.28	5.28	-99.45	-99.45	-0.17	-0.17	-64.60	-64.60
43	0.00	11.88	-20.11	-222.09	181.00	-7.38	-7.38	-93.47	-93.47	-0.22	-0.22	-48.07	-48.07
44	0.00	7.51	-6.54	-29.47	31.90	-3.26	-3.26	-12.16	-12.16	-0.08	-0.08	45.61	45.61
45	0.00	-8.91	4.38	-84.59	172.41	3.07	3.07	-58.50	-58.50	-0.12	-0.12	94.65	94.65
46	0.00	-1.37	1.37	-0.56	0.60	0.64	0.64	-0.27	-0.27	-0.06	-0.06	12.67	12.67
47	0.00	1.88	-0.75	-42.11	45.16	-0.52	-0.52	-20.25	-20.25	0.52	0.52	14.45	14.45

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων Στάθμης 3, Π.Φ. 2

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	-36.82	28.78	52.10	-50.88	17.04	17.04	26.75	26.75	-0.24	-0.24	233.89	233.89
2	0.00	-41.35	38.78	-22.73	13.67	20.81	20.81	-9.45	-9.45	-0.25	-0.25	34.14	34.14
3	0.00	-39.93	36.27	-22.80	15.94	19.79	19.79	-10.06	-10.06	-0.25	-0.25	58.83	58.83
4	0.00	-16.95	15.30	-32.27	30.01	8.37	8.37	-16.18	-16.18	-0.13	-0.13	115.69	115.69
5	0.00	7.98	-1.89	-333.07	184.54	-2.46	-2.46	-134.22	-134.22	-0.82	-0.82	189.80	189.80
6	0.00	-11.40	7.00	59.83	-61.90	4.64	4.64	31.62	31.62	-0.25	-0.25	330.94	330.94
7	0.00	-22.83	19.94	-27.17	21.10	11.11	11.11	-12.54	-12.54	-0.25	-0.25	58.28	58.28
8	0.00	-1189.03	473.45	-1484.59	-258.15	228.85	228.85	-360.46	-360.46	-3.61	-3.61	361.78	361.78
9	0.00	19.06	-21.47	-350.55	187.04	-10.52	-10.52	-139.16	-139.16	-0.91	-0.91	-84.11	-84.11
10	0.00	14.26	-8.53	60.34	-58.34	-5.92	-5.92	30.82	30.82	-0.25	-0.25	-95.75	-95.75
11	0.00	19.23	-14.88	-27.84	23.49	-8.86	-8.86	-13.33	-13.33	-0.25	-0.25	23.75	23.75
12	0.00	29.69	-24.88	-429.36	222.34	-14.17	-14.17	-168.58	-168.58	-1.08	-1.08	-254.20	-254.20
13	0.00	24.57	-19.86	-355.28	129.24	-11.54	-11.54	-124.97	-124.97	-0.92	-0.92	-90.00	-90.00
14	0.00	569.81	-62.64	-100.15	-66.17	-158.92	-158.92	-43.19	-43.19	-0.84	-0.84	-76.46	-76.46
15	0.00	48.22	-46.32	-25.54	16.39	-24.56	-24.56	-10.88	-10.88	-0.26	-0.26	-106.32	-106.32
16	0.00	39.24	-34.23	-31.77	30.18	-19.08	-19.08	-16.09	-16.09	-0.26	-0.26	-163.88	-163.88
17	0.00	16.55	-14.39	-28.70	26.66	-8.03	-8.03	-14.38	-14.38	-0.14	-0.14	-142.62	-142.62
40	0.00	-16.07	3.74	756.18	-272.52	5.10	5.10	266.62	266.62	-0.82	-0.82	125.85	125.85

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων Στάθμης 4, Π.Φ. 2

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	-32.35	33.28	70.06	-68.61	18.75	18.75	39.62	39.62	-0.30	-0.30	145.13	145.13
2	0.00	-47.89	47.91	-15.95	16.54	27.37	27.37	-9.27	-9.27	-0.30	-0.30	19.29	19.29
3	0.00	-43.88	43.83	-16.77	16.22	25.06	25.06	-9.42	-9.42	-0.30	-0.30	36.13	36.13

4	0.00	-18.73	18.98	-34.04	32.08	10.77	10.77	-18.89	-18.89	-0.16	-0.16	65.23	65.23
5	0.00	-1.72	1.72	-206.76	131.75	0.64	0.64	-96.13	-96.13	-0.99	-0.99	83.88	83.88
6	0.00	-9.98	9.24	84.71	-83.19	5.48	5.48	47.97	47.97	-0.30	-0.30	-180.96	-180.96
7	0.00	-27.69	31.89	-30.90	35.22	17.02	17.02	-18.89	-18.89	-0.30	-0.30	27.65	27.65
8	0.00	-665.92	287.73	-600.83	324.79	153.30	153.30	-230.26	-230.26	-4.41	-4.41	210.09	210.09
9	0.00	29.22	-25.55	-255.77	162.52	-15.65	-15.65	-118.05	-118.05	-1.14	-1.14	44.99	44.99
10	0.00	12.73	-13.27	77.65	-78.43	-7.43	-7.43	44.59	44.59	-0.31	-0.31	-48.36	-48.36
11	0.00	20.25	-20.12	-29.17	27.90	-11.53	-11.53	-16.30	-16.30	-0.30	-0.30	22.88	22.88
12	0.00	31.97	-29.22	-306.29	268.71	-17.48	-17.48	-163.48	-163.48	-1.30	-1.30	-138.90	-138.90
13	0.00	24.32	-21.11	-173.15	164.90	-12.98	-12.98	-94.93	-94.93	-1.16	-1.16	-74.09	-74.09
14	0.00	156.40	-121.90	66.13	-66.58	-74.03	-74.03	37.89	37.89	-1.00	-1.00	-44.43	-44.43
15	0.00	60.91	-61.20	-16.64	16.47	-34.89	-34.89	-9.45	-9.45	-0.30	-0.30	-63.77	-63.77
16	0.00	43.96	-43.93	-36.23	36.24	-25.11	-25.11	-20.71	-20.71	-0.30	-0.30	-94.95	-94.95
17	0.00	18.42	-18.37	-30.51	30.22	-10.51	-10.51	-17.35	-17.35	-0.16	-0.16	-86.19	-86.19
40	0.00	2.78	1.39	294.84	-278.87	-0.73	-0.73	162.28	162.28	-0.99	-0.99	60.44	60.44

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων Στάθμης 5, Π.Φ. 2

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	-27.97	31.73	-54.68	58.68	12.83	12.83	-24.38	-24.38	-0.29	-0.29	55.14	55.14
2	0.00	-36.06	36.96	-7.95	2.20	15.70	15.70	-2.18	-2.18	-0.29	-0.29	6.92	6.92
3	0.00	-33.21	34.56	-19.23	26.52	14.57	14.57	-9.84	-9.84	-0.29	-0.29	14.98	14.98
4	0.00	-14.62	15.39	-23.30	25.26	6.45	6.45	-10.44	-10.44	-0.16	-0.16	24.48	24.48
5	0.00	1.73	1.59	-90.29	179.46	-0.63	-0.63	-57.76	-57.76	-0.80	-0.80	54.63	54.63
6	0.00	-5.67	3.29	-62.35	62.88	1.79	1.79	-26.93	-26.93	-0.29	-0.29	-61.23	-61.23
8	0.00	-412.10	125.06	-288.00	206.18	111.06	111.06	-95.58	-95.58	-4.22	-4.22	72.92	72.92
9	0.00	20.94	-22.91	-144.70	316.22	-9.43	-9.43	-98.56	-98.56	-1.10	-1.10	17.30	17.30
10	0.00	6.58	-0.44	-63.02	-66.20	-1.50	-1.50	-27.79	-27.79	-0.29	-0.29	-13.09	-13.09
11	0.00	16.52	-15.91	-23.80	27.06	-6.97	-6.97	-10.92	-10.92	-0.29	-0.29	19.83	19.83
12	0.00	25.42	-28.78	-217.76	197.39	-11.66	-11.66	-89.06	-89.06	-1.24	-1.24	-43.31	-43.31
13	0.00	17.61	-20.01	-139.45	261.18	-8.09	-8.09	-85.68	-85.68	-1.12	-1.12	-50.47	-50.47
14	0.00	102.83	-78.44	-58.99	68.12	-37.47	-37.47	-27.33	-27.33	-0.95	-0.95	-15.40	-15.40
15	0.00	46.92	-46.38	-17.10	21.34	-20.07	-20.07	-8.26	-8.26	-0.29	-0.29	-20.44	-20.44
16	0.00	37.22	-40.66	-27.56	27.43	-16.75	-16.75	-11.83	-11.83	-0.29	-0.29	-27.45	-27.45
17	0.00	15.73	-17.34	-21.72	22.53	-7.11	-7.11	-9.51	-9.51	-0.16	-0.16	-33.18	-33.18
40	0.00	-1.73	0.97	-257.32	320.70	0.51	0.51	-123.94	-123.94	-0.94	-0.94	19.26	19.26

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων Στάθμης 2, Π.Φ. 3

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	-7.05	6.45	2.55	-2.15	3.14	3.14	1.08	1.08	0.01	0.01	-83.73	-83.73
2	0.00	-10.69	9.65	-4.75	5.96	4.73	4.73	-2.49	-2.49	0.04	0.04	-40.98	-40.98
3	0.00	-11.35	9.61	-3.84	4.44	4.87	4.87	-1.93	-1.93	0.05	0.05	-84.73	-84.73
4	0.00	-2.46	2.18	-4.29	5.22	1.08	1.08	-2.21	-2.21	0.02	0.02	-104.19	-104.19

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

5	0.00	9.62	-22.27	-16.04	-48.38	-7.41	-7.41	12.50	12.50	0.21	0.21	-132.04	-132.04
6	0.00	-9.95	6.82	0.92	-0.45	3.90	3.90	0.31	0.31	0.01	0.01	73.71	73.71
7	0.00	-24.06	28.02	0.98	0.32	12.11	12.11	0.28	0.28	0.01	0.01	271.53	271.53
8	0.00	-1125.81	-4272.87	123.01	660.54	-732.47	-732.47	-125.57	-125.57	0.18	0.18	209.71	209.71
9	0.00	-6.70	4.70	44.25	-65.26	2.64	2.64	25.35	25.35	0.07	0.07	-327.16	-327.16
10	0.00	-10.44	4.92	1.72	-1.51	3.57	3.57	0.75	0.75	-0.00	-0.00	80.33	80.33
11	0.00	-15.18	12.58	4.34	-5.52	6.46	6.46	2.29	2.29	-0.01	-0.01	56.75	56.75
12	0.00	-17.57	13.19	16.13	87.74	7.15	7.15	-17.24	-17.24	-0.11	-0.11	-146.05	-146.05
13	0.00	-11.57	6.15	-19.98	35.69	4.12	4.12	-12.57	-12.57	-0.10	-0.10	-170.21	-170.21
14	0.00	-102.81	-211.51	7.32	-6.87	-29.36	-29.36	3.30	3.30	-0.05	-0.05	-72.02	-72.02
15	0.00	-18.97	20.78	1.47	-0.98	9.24	9.24	0.54	0.54	-0.02	-0.02	-133.74	-133.74
16	0.00	-15.57	14.67	-2.30	2.54	7.03	7.03	-1.13	-1.13	-0.02	-0.02	51.35	51.35
17	0.00	-9.86	8.54	-24.79	28.48	4.28	4.28	-12.38	-12.38	-0.07	-0.07	-72.65	-72.65
18	0.00	-1.69	1.90	-0.32	0.25	0.84	0.84	-0.13	-0.13	0.04	0.04	23.69	23.69
19	0.00	-4.27	4.16	2.05	-2.02	1.96	1.96	0.95	0.95	-0.02	-0.02	27.23	27.23
20	0.00	-10.05	8.84	2.34	-2.17	4.39	4.39	1.04	1.04	-0.05	-0.05	2.84	2.84
21	0.00	-12.51	12.50	-1.23	1.01	5.82	5.82	-0.52	-0.52	-0.03	-0.03	12.57	12.57
22	0.00	-13.13	12.44	-19.15	16.59	5.95	5.95	-8.31	-8.31	-0.09	-0.09	11.66	11.66
23	0.00	-4.32	3.56	1.73	-1.31	1.83	1.83	0.71	0.71	-0.04	-0.04	12.10	12.10
24	0.00	-5.70	5.40	-1.80	1.51	2.58	2.58	-0.77	-0.77	-0.05	-0.05	-1.99	-1.99
25	0.00	-0.80	0.71	-0.29	0.38	0.35	0.35	-0.16	-0.16	-0.05	-0.05	-4.17	-4.17
26	0.00	-751.44	962.26	-27.24	12.73	397.27	397.27	-9.28	-9.28	0.14	0.14	151.71	151.71
27	0.00	-485.32	426.90	-8.14	5.33	212.12	212.12	-3.13	-3.13	0.20	0.20	-25.13	-25.13
28	0.00	-636.51	706.10	-28.64	8.59	312.04	312.04	-8.66	-8.66	0.33	0.33	-87.59	-87.59
29	0.00	-1.33	0.95	-145.62	119.53	0.53	0.53	-61.66	-61.66	-1.12	-1.12	-2.39	-2.39
30	0.00	0.54	-0.94	-98.51	78.08	-0.34	-0.34	-41.07	-41.07	0.51	0.51	-21.09	-21.09
31	0.00	-11.76	10.60	-1.02	0.82	5.20	5.20	-0.43	-0.43	0.00	0.00	-13.91	-13.91
32	0.00	-62.23	54.24	0.42	-0.28	27.08	27.08	0.16	0.16	-0.32	-0.32	-12.93	-12.93
33	0.00	-0.70	-2.12	-169.60	117.25	-0.37	-0.37	-66.65	-66.65	-0.53	-0.53	-7.48	-7.48
34	0.00	-6.45	5.38	-174.55	102.82	2.75	2.75	-64.41	-64.41	-0.16	-0.16	9.09	9.09
35	0.00	-1.36	1.20	-109.75	77.90	0.59	0.59	-43.64	-43.64	-0.16	-0.16	6.92	6.92
36	0.00	-3.84	3.04	-106.29	161.45	1.60	1.60	-62.25	-62.25	0.21	0.21	9.56	9.56
37	0.00	7.41	-0.94	21.34	-36.17	-1.93	-1.93	11.92	11.92	0.44	0.44	35.54	35.54
38	0.00	12.29	-6.05	143.17	-114.67	-4.26	-4.26	59.96	59.96	0.27	0.27	24.87	24.87
39	0.00	-259.16	245.75	21.43	-17.54	117.42	117.42	9.06	9.06	0.33	0.33	-38.64	-38.64
40	0.00	-11.48	10.16	36.14	31.35	5.03	5.03	13.16	13.16	0.10	0.10	39.77	39.77
41	0.00	-11.42	4.74	155.46	-148.32	3.75	3.75	69.94	69.94	0.05	0.05	82.92	82.92
42	0.00	5.46	-16.04	149.73	-123.63	-4.96	-4.96	63.55	63.55	-0.10	-0.10	113.11	113.11
43	0.00	-9.75	10.48	237.06	-208.59	4.52	4.52	103.63	103.63	-0.53	-0.53	108.51	108.51
44	0.00	-7.56	5.48	18.75	12.91	3.02	3.02	4.67	4.67	0.09	0.09	56.88	56.88
45	0.00	-17.42	11.80	181.70	-125.71	6.79	6.79	69.09	69.09	0.12	0.12	-49.78	-49.78
46	0.00	-4.76	4.71	2.24	-2.44	2.20	2.20	1.09	1.09	-0.16	-0.16	39.73	39.73
47	0.00	4.49	1.87	166.99	-	-0.63	-0.63	81.72	81.72	-2.12	-2.12	53.71	53.71

					184.41								

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων Στάθμης 3, Π.Φ. 3

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	-80.39	61.59	43.95	-43.72	36.88	36.88	22.77	22.77	-0.17	-0.17	-135.19	-135.19
2	0.00	-92.26	85.93	13.56	-7.74	46.28	46.28	5.53	5.53	-0.20	-0.20	76.95	76.95
3	0.00	-87.96	79.25	7.68	-4.85	43.43	43.43	3.14	3.14	-0.21	-0.21	-112.87	-112.87
4	0.00	-36.38	32.50	-11.56	11.27	17.89	17.89	-5.93	-5.93	-0.11	-0.11	-36.01	-36.01
5	0.00	-24.57	3.51	-73.74	47.30	7.18	7.18	-31.34	-31.34	-0.69	-0.69	-94.18	-94.18
6	0.00	-47.61	27.09	45.37	-46.88	19.39	19.39	23.96	23.96	-0.17	-0.17	255.01	255.01
7	0.00	-81.66	68.75	19.51	-15.36	39.07	39.07	9.06	9.06	-0.17	-0.17	142.91	142.91
8	0.00	-4884.30	-1735.35	586.96	233.83	859.81	859.81	115.62	115.62	-2.55	-2.55	280.27	280.27
9	0.00	-79.39	87.36	-102.74	94.87	43.31	43.31	-51.05	-51.05	-0.66	-0.66	-288.95	-288.95
10	0.00	-35.97	22.04	42.09	-39.45	15.06	15.06	21.18	21.18	-0.17	-0.17	61.24	61.24
11	0.00	-48.77	37.62	24.84	-21.53	22.44	22.44	12.04	12.04	-0.16	-0.16	61.61	61.61
12	0.00	-58.95	47.49	97.76	90.86	27.65	27.65	38.53	38.53	-0.62	-0.62	-140.28	-140.28
13	0.00	-46.19	35.72	-47.70	-23.45	21.27	21.27	-18.11	-18.11	-0.63	-0.63	-140.93	-140.93
14	0.00	-669.65	-87.26	73.07	-46.07	175.69	175.69	30.93	30.93	-0.52	-0.52	200.08	200.08
15	0.00	-65.39	62.56	18.06	-12.72	33.23	33.23	7.99	7.99	-0.15	-0.15	-85.85	-85.85
16	0.00	-50.42	43.26	8.33	-8.05	24.33	24.33	4.26	4.26	-0.15	-0.15	45.87	45.87
17	0.00	-19.61	16.52	-2.78	2.73	9.38	9.38	-1.43	-1.43	-0.07	-0.07	-58.43	-58.43
40	0.00	-51.46	10.71	612.94	-241.85	16.11	16.11	221.57	221.57	-0.63	-0.63	-62.51	-62.51

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων Στάθμης 4, Π.Φ. 3

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	-66.75	66.52	55.73	-54.99	38.07	38.07	31.63	31.63	-0.19	-0.19	-84.32	-84.32
2	0.00	-107.16	106.61	8.32	-8.51	61.08	61.08	4.79	4.79	-0.19	-0.19	44.87	44.87
3	0.00	-97.54	96.49	5.21	-5.03	55.44	55.44	2.92	2.92	-0.19	-0.19	-63.40	-63.40
4	0.00	-40.64	40.73	-8.37	7.68	23.25	23.25	-4.59	-4.59	-0.10	-0.10	-25.68	-25.68
5	0.00	-3.14	-1.72	30.34	16.84	0.52	0.52	10.54	10.54	-0.62	-0.62	-62.41	-62.41
6	0.00	-31.26	30.74	60.79	-59.45	17.70	17.70	34.36	34.36	-0.19	-0.19	129.06	129.06
7	0.00	-98.93	112.36	21.69	-25.09	60.37	60.37	13.37	13.37	-0.19	-0.19	69.37	69.37
8	0.00	-2517.42	-715.47	274.14	121.51	580.41	580.41	76.70	76.70	-2.77	-2.77	159.09	159.09
9	0.00	-121.28	106.30	-34.77	66.61	65.02	65.02	-27.78	-27.78	-0.73	-0.73	-145.60	-145.60
10	0.00	-34.35	35.52	50.50	-50.99	19.96	19.96	29.00	29.00	-0.19	-0.19	39.52	39.52
11	0.00	-52.88	52.19	24.87	-22.96	30.02	30.02	13.66	13.66	-0.19	-0.19	67.60	67.60
12	0.00	-66.30	58.70	-85.64	91.05	35.71	35.71	-49.58	-49.58	-0.81	-0.81	-90.94	-90.94
13	0.00	-48.14	39.13	-19.93	24.47	24.92	24.92	-11.53	-11.53	-0.72	-0.72	-87.70	-87.70
14	0.00	-225.91	96.23	43.86	-43.54	73.46	73.46	24.94	24.94	-0.61	-0.61	116.64	116.64
15	0.00	-87.65	88.17	16.17	-17.42	50.23	50.23	9.59	9.59	-0.19	-0.19	-53.80	-53.80
16	0.00	-60.87	59.53	11.24	-11.17	34.40	34.40	6.40	6.40	-0.19	-0.19	26.32	26.32

17	0.00	-23.31	22.60	-3.41	3.39	13.12	13.12	-1.94	-1.94	-0.10	-0.10	-34.72	-34.72
40	0.00	7.41	-3.07	202.00	-210.41	-2.79	-2.79	116.20	116.20	-0.62	-0.62	31.76	31.76

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων Στάθμης 5, Π.Φ. 3

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	-67.84	79.29	40.69	-41.28	31.64	31.64	17.62	17.62	-0.18	-0.18	-36.48	-36.48
2	0.00	-88.56	89.61	4.11	-1.49	38.32	38.32	1.19	1.19	-0.18	-0.18	16.76	16.76
3	0.00	-82.22	85.12	-6.75	9.54	35.99	35.99	-3.50	-3.50	-0.18	-0.18	-18.84	-18.84
4	0.00	-35.16	36.69	-5.59	6.86	15.45	15.45	-2.68	-2.68	-0.10	-0.10	-6.13	-6.13
5	0.00	-4.68	5.65	16.93	-24.43	2.20	2.20	8.75	8.75	-0.51	-0.51	-38.86	-38.86
6	0.00	-15.77	-1.78	43.50	-43.68	3.33	3.33	18.75	18.75	-0.18	-0.18	37.00	37.00
8	0.00	-1263.17	470.55	140.68	-80.87	364.13	364.13	40.02	40.02	-2.66	-2.66	54.91	54.91
9	0.00	-86.01	93.12	-32.24	33.47	38.52	38.52	-13.34	-13.34	-0.69	-0.69	-33.94	-33.94
10	0.00	-19.14	0.87	40.03	-41.53	4.30	4.30	17.54	17.54	-0.19	-0.19	16.50	16.50
11	0.00	-44.98	42.03	29.63	-44.71	18.71	18.71	15.97	15.97	-0.18	-0.18	72.91	72.91
12	0.00	-60.26	70.39	-86.54	65.92	28.10	28.10	-32.73	-32.73	-0.79	-0.79	-30.72	-30.72
13	0.00	-41.01	49.47	24.69	37.45	19.45	19.45	-10.31	-10.31	-0.63	-0.63	-37.87	-37.87
14	0.00	-214.29	113.35	41.15	-50.75	69.54	69.54	19.75	19.75	-0.60	-0.60	29.77	29.77
15	0.00	-75.82	74.90	13.51	-13.63	32.41	32.41	5.81	5.81	-0.18	-0.18	-18.77	-18.77
16	0.00	-57.66	62.01	8.66	-8.42	25.74	25.74	3.67	3.67	-0.18	-0.18	6.06	6.06
17	0.00	-22.36	24.35	2.62	-3.02	10.04	10.04	1.21	1.21	-0.10	-0.10	-8.81	-8.81
40	0.00	-5.59	2.11	191.24	-243.76	1.65	1.65	93.17	93.17	-0.58	-0.58	24.57	24.57

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων Στάθμης 2, Π.Φ. 8

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	0.01	-0.27	-0.60	0.52	-0.06	-0.06	-0.26	-0.26	-0.00	-0.00	-42.46	-42.46
2	0.00	0.45	-0.50	-3.58	-3.07	-0.22	-0.22	-0.12	-0.12	-0.00	-0.00	-85.07	-85.07
3	0.00	-0.55	0.43	-3.94	-2.40	0.23	0.23	-0.36	-0.36	-0.00	-0.00	-93.22	-93.22
4	0.00	0.35	-0.16	-3.05	1.23	-0.12	-0.12	-1.00	-1.00	-0.00	-0.00	-57.72	-57.72
5	0.00	13.56	-4.62	-8.14	19.08	-4.23	-4.23	-6.33	-6.33	-0.01	-0.01	-103.54	-103.54
6	0.00	-1.53	-2.52	-0.27	0.18	-0.23	-0.23	-0.10	-0.10	-0.00	-0.00	-47.18	-47.18
7	0.00	1.29	0.77	0.20	2.17	-0.12	-0.12	-0.46	-0.46	-0.00	-0.00	-238.17	-238.17
8	0.00	-56.78	32.11	159.96	88.91	20.67	20.67	16.52	16.52	-0.02	-0.02	-425.71	-425.71
9	0.00	0.22	1.83	2.97	20.48	0.37	0.37	-4.07	-4.07	-0.00	-0.00	-124.21	-124.21
10	0.00	2.20	-4.48	0.12	0.08	-1.55	-1.55	0.01	0.01	-0.00	-0.00	-71.88	-71.88
11	0.00	0.27	0.81	-0.57	0.83	0.12	0.12	-0.33	-0.33	-0.00	-0.00	-197.28	-197.28
12	0.00	-0.53	0.90	-33.92	30.32	0.33	0.33	-14.94	-14.94	-0.00	-0.00	-144.84	-144.84
13	0.00	-0.99	1.71	-10.96	19.23	0.63	0.63	-7.02	-7.02	-0.00	-0.00	-73.55	-73.55
14	0.00	-35.09	-1.12	-0.86	1.15	7.90	7.90	-0.47	-0.47	-0.00	-0.00	-103.99	-103.99
15	0.00	0.08	-0.26	-1.43	0.93	-0.08	-0.08	-0.55	-0.55	-0.00	-0.00	-132.80	-132.80
16	0.00	0.07	0.19	-2.72	2.41	0.03	0.03	-1.19	-1.19	-0.00	-0.00	-76.18	-76.18
17	0.00	-0.06	1.17	-11.85	9.71	0.28	0.28	-5.01	-5.01	-0.00	-0.00	-31.52	-31.52
18	0.00	-0.94	0.57	0.19	-0.09	0.35	0.35	0.06	0.06	-0.00	-0.00	-9.85	-9.85

19	0.00	0.13	-0.23	-0.16	0.20	-0.08	-0.08	-0.08	-0.08	-0.00	-0.00	-18.34	-18.34
20	0.00	1.02	-4.72	-0.62	1.77	-1.34	-1.34	-0.56	-0.56	-0.00	-0.00	-59.27	-59.27
21	0.00	-1.19	3.13	-0.06	-0.37	1.00	1.00	0.07	0.07	-0.00	-0.00	-50.99	-50.99
22	0.00	-0.17	0.57	0.11	0.09	0.17	0.17	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.17	0.17
23	0.00	0.02	-1.29	-0.06	1.16	-0.30	-0.30	-0.28	-0.28	-0.00	-0.00	-14.18	-14.18
24	0.00	-1.01	2.64	-0.06	0.46	0.85	0.85	-0.12	-0.12	-0.00	-0.00	-14.54	-14.54
25	0.00	-0.04	0.05	0.16	-0.07	0.02	0.02	0.05	0.05	-0.00	-0.00	-0.66	-0.66
26	0.00	-24.76	-126.02	-23.11	1.99	-23.55	-23.55	-5.84	-5.84	-0.03	-0.03	-52.13	-52.13
27	0.00	-3.82	-2.61	-12.31	0.59	0.28	0.28	-3.00	-3.00	-0.01	-0.01	-28.95	-28.95
28	0.00	37.01	76.88	-28.02	2.88	9.27	9.27	-7.19	-7.19	-0.01	-0.01	-51.44	-51.44
29	0.00	-0.08	0.37	-0.49	-0.23	0.10	0.10	-0.06	-0.06	0.03	0.03	0.73	0.73
30	0.00	-0.07	0.19	3.77	-1.75	0.06	0.06	1.28	1.28	-0.05	-0.05	0.15	0.15
31	0.00	-0.52	0.81	0.04	-0.01	0.31	0.31	0.01	0.01	0.00	0.00	-0.05	-0.05
32	0.00	-0.79	5.68	0.17	-0.03	1.50	1.50	0.05	0.05	-0.01	-0.01	-8.11	-8.11
33	0.00	-2.69	-1.18	12.85	22.80	0.35	0.35	-2.31	-2.31	-0.01	-0.01	-5.70	-5.70
34	0.00	-3.70	-0.76	-4.15	4.73	0.69	0.69	-2.07	-2.07	-0.01	-0.01	-8.50	-8.50
35	0.00	-3.22	0.64	-20.30	-1.43	0.90	0.90	-4.39	-4.39	-0.01	-0.01	-10.52	-10.52
36	0.00	-3.04	0.80	11.58	-3.12	0.89	0.89	3.42	3.42	-0.01	-0.01	-7.98	-7.98
37	0.00	-6.23	1.27	25.50	10.00	1.74	1.74	3.61	3.61	-0.01	-0.01	-24.15	-24.15
38	0.00	-6.34	1.64	-16.68	6.54	1.86	1.86	-5.40	-5.40	-0.00	-0.00	-23.62	-23.62
39	0.00	7.60	-25.33	-3.15	4.77	-7.66	-7.66	-1.84	-1.84	0.02	0.02	-35.29	-35.29
40	0.00	0.40	-1.35	-13.73	7.26	-0.41	-0.41	-4.88	-4.88	-0.01	-0.01	-128.81	-128.81
41	0.00	-11.44	-1.06	1.64	18.55	2.41	2.41	-3.93	-3.93	-0.02	-0.02	-66.36	-66.36
42	0.00	-6.79	2.60	41.35	51.59	2.18	2.18	-2.38	-2.38	-0.01	-0.01	-47.42	-47.42
43	0.00	-2.13	-1.73	-34.02	31.13	0.09	0.09	-15.15	-15.15	-0.00	-0.00	-26.88	-26.88
44	0.00	-4.16	-0.23	-10.34	3.42	0.91	0.91	-3.20	-3.20	-0.01	-0.01	-42.70	-42.70
45	0.00	-4.28	0.77	-37.62	23.63	1.17	1.17	-14.25	-14.25	-0.01	-0.01	-30.68	-30.68
46	0.00	0.30	-0.49	-0.31	0.15	-0.18	-0.18	-0.11	-0.11	-0.01	-0.01	-1.19	-1.19
47	0.00	-1.38	-0.04	-33.26	3.61	0.31	0.31	-8.57	-8.57	-0.03	-0.03	-10.27	-10.27

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων Στάθμης 3, Π.Φ. 8

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	3.12	-4.51	0.03	-0.21	-1.98	-1.98	0.06	0.06	0.00	0.00	-41.85	-41.85
2	0.00	0.61	0.44	11.53	-9.42	-0.04	-0.04	5.44	5.44	0.00	0.00	-108.13	-108.13
3	0.00	1.75	-2.75	10.39	-7.89	-1.17	-1.17	4.75	4.75	0.00	0.00	-103.46	-103.46
4	0.00	-0.76	1.83	2.33	-1.82	0.67	0.67	1.08	1.08	0.00	0.00	-38.31	-38.31
5	0.00	-4.25	1.34	9.04	2.59	1.45	1.45	1.67	1.67	0.01	0.01	-69.73	-69.73
6	0.00	7.86	-7.12	0.91	-1.63	-3.89	-3.89	0.66	0.66	0.00	0.00	-67.85	-67.85
7	0.00	-3.96	4.52	-4.19	3.85	2.20	2.20	-2.09	-2.09	0.00	0.00	-150.10	-150.10
8	0.00	9.73	26.70	-7.17	48.20	4.41	4.41	-14.38	-14.38	0.05	0.05	-297.25	-297.25
9	0.00	-3.86	3.38	2.00	5.47	1.88	1.88	-0.90	-0.90	0.01	0.01	-81.81	-81.81
10	0.00	6.41	-5.57	-0.51	0.98	-3.11	-3.11	-0.39	-0.39	0.00	0.00	-82.80	-82.80
11	0.00	-2.34	2.17	-0.36	0.50	1.17	1.17	-0.22	-0.22	0.00	0.00	-140.07	-140.07
12	0.00	-1.80	1.96	15.21	3.56	0.98	0.98	3.03	3.03	0.01	0.01	-89.77	-89.77
13	0.00	-2.49	2.07	10.59	2.93	1.18	1.18	1.99	1.99	0.01	0.01	-48.21	-48.21
14	0.00	12.49	-4.15	-1.16	1.91	-4.32	-4.32	-0.80	-0.80	0.01	0.01	-62.18	-62.18
15	0.00	0.28	-0.58	-0.70	2.31	-0.22	-0.22	-0.78	-0.78	0.00	0.00	-68.91	-68.91
16	0.00	-1.68	2.37	-0.29	0.14	1.05	1.05	-0.11	-0.11	0.00	0.00	-24.11	-24.11
17	0.00	-1.09	0.77	0.21	0.18	0.48	0.48	0.01	0.01	0.00	0.00	-4.14	-4.14
40	0.00	2.04	-0.66	2.92	-0.15	-0.70	-0.70	0.80	0.80	0.01	0.01	-106.13	-106.13

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων Στάθμης 4, Π.Φ. 8

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	6.61	-6.70	0.89	-0.95	-3.80	-3.80	0.52	0.52	0.00	0.00	-24.07	-24.07
2	0.00	-1.29	1.22	10.10	-11.90	0.72	0.72	6.29	6.29	0.00	0.00	-62.24	-62.24
3	0.00	4.12	-3.90	7.13	-7.93	-2.29	-2.29	4.30	4.30	0.00	0.00	-59.70	-59.70
4	0.00	-2.97	2.94	1.72	-1.59	1.69	1.69	0.95	0.95	0.00	0.00	-22.80	-22.80
5	0.00	1.00	-0.01	-0.27	1.30	-0.29	-0.29	-0.45	-0.45	0.01	0.01	-38.57	-38.57
6	0.00	8.97	-10.79	3.16	-3.40	-5.65	-5.65	1.87	1.87	0.00	0.00	-35.42	-35.42
7	0.00	-6.70	8.27	-4.72	6.03	4.28	4.28	-3.07	-3.07	0.00	0.00	-72.63	-72.63
8	0.00	19.11	35.90	-4.89	33.74	4.80	4.80	-11.04	-11.04	0.06	0.06	-175.27	-175.27
9	0.00	-3.29	3.63	2.03	0.79	1.98	1.98	0.35	0.35	0.01	0.01	-44.99	-44.99
10	0.00	6.77	-8.16	-1.33	1.50	-4.27	-4.27	-0.81	-0.81	0.00	0.00	-47.79	-47.79
11	0.00	-2.73	3.57	0.02	-0.36	1.80	1.80	0.11	0.11	0.00	0.00	-75.61	-75.61
12	0.00	-2.00	2.00	2.97	-1.50	1.14	1.14	1.28	1.28	0.02	0.02	-52.03	-52.03
13	0.00	-1.75	2.01	3.65	0.37	1.07	1.07	0.94	0.94	0.02	0.02	-25.21	-25.21
14	0.00	6.36	-2.95	-2.28	2.44	-2.66	-2.66	-1.35	-1.35	0.01	0.01	-37.57	-37.57
15	0.00	1.05	-0.94	-3.96	4.13	-0.57	-0.57	-2.31	-2.31	0.00	0.00	-41.61	-41.61
16	0.00	-3.12	3.12	0.47	-0.45	1.78	1.78	0.26	0.26	0.00	0.00	-15.85	-15.85
17	0.00	-0.50	0.58	-0.12	0.11	0.31	0.31	-0.06	-0.06	0.00	0.00	-3.29	-3.29
40	0.00	-0.20	-0.16	5.00	-2.34	0.01	0.01	2.10	2.10	0.01	0.01	-65.35	-65.35

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων Στάθμης 5, Π.Φ. 8

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	5.70	-5.72	0.81	-0.80	-2.45	-2.45	0.35	0.35	0.00	0.00	-6.65	-6.65
2	0.00	0.07	-0.58	5.41	-0.14	-0.14	-0.14	1.19	1.19	0.00	0.00	-13.04	-13.04
3	0.00	2.75	-2.20	5.27	-3.74	-1.06	-1.06	1.94	1.94	0.00	0.00	-16.17	-16.17
4	0.00	-1.71	1.39	1.14	-1.08	0.67	0.67	0.48	0.48	0.00	0.00	-6.58	-6.58
5	0.00	-0.17	0.10	0.40	-0.40	0.06	0.06	0.17	0.17	0.01	0.01	-6.16	-6.16
6	0.00	5.32	-0.47	2.88	-2.97	-1.24	-1.24	1.26	1.26	0.00	0.00	-5.77	-5.77
8	0.00	36.45	62.06	-19.06	19.82	5.51	5.51	-8.36	-8.36	0.06	0.06	-61.96	-61.96
9	0.00	-1.93	1.35	2.09	-3.20	0.71	0.71	1.14	1.14	0.02	0.02	-10.11	-10.11
10	0.00	3.95	-0.14	-1.14	1.02	-0.88	-0.88	-0.47	-0.47	0.00	0.00	-13.67	-13.67
11	0.00	-2.44	1.90	-0.01	0.64	0.93	0.93	-0.14	-0.14	0.00	0.00	-17.26	-17.26
12	0.00	-1.53	2.07	3.96	-2.59	0.77	0.77	1.41	1.41	0.02	0.02	-14.37	-14.37
13	0.00	-1.08	0.85	1.86	-3.75	0.42	0.42	1.21	1.21	0.01	0.01	-3.69	-3.69
14	0.00	10.68	-7.47	-3.46	4.97	-3.90	-3.90	-1.81	-1.81	0.01	0.01	-11.90	-11.90
15	0.00	0.81	-0.62	-3.33	3.44	-0.31	-0.31	-1.46	-1.46	0.00	0.00	-10.86	-10.86
16	0.00	-1.97	1.92	0.54	-0.65	0.84	0.84	0.26	0.26	0.00	0.00	-9.15	-9.15
17	0.00	-0.53	0.71	-0.03	0.05	0.27	0.27	-0.02	-0.02	0.00	0.00	-2.73	-2.73
40	0.00	0.43	0.01	4.18	-8.30	-0.09	-0.09	2.68	2.68	0.01	0.01	-21.63	-21.63

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων Στάθμης 2, Π.Φ. 11

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	1.11	-1.94	-2.97	2.50	-0.71	-0.71	-1.27	-1.27	-0.01	-0.01	-139.32	-139.32
2	0.00	2.10	-2.01	-20.96	9.18	-0.96	-0.96	-7.01	-7.01	-0.01	-0.01	-254.93	-254.93
3	0.00	-0.92	0.55	-21.56	9.91	0.34	0.34	-7.32	-7.32	-0.01	-0.01	-273.70	-273.70

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

4	0.00	0.67	-0.08	-13.97	10.65	-0.17	-0.17	-5.72	-5.72	-0.00	-0.00	-163.40	-163.40
5	0.00	27.98	-9.36	-70.89	82.76	-8.68	-8.68	-35.73	-35.73	-0.02	-0.02	-208.84	-208.84
6	0.00	-10.88	3.14	-1.56	1.02	3.26	3.26	-0.60	-0.60	-0.01	-0.01	-136.51	-136.51
7	0.00	3.69	0.27	2.43	-0.02	-0.79	-0.79	0.57	0.57	-0.01	-0.01	-568.63	-568.63
8	0.00	-65.14	116.02	324.98	57.20	42.13	42.13	62.27	62.27	-0.06	-0.06	-873.85	-873.85
9	0.00	5.04	-2.10	1.91	35.46	-1.66	-1.66	-7.80	-7.80	-0.01	-0.01	-264.39	-264.39
10	0.00	-0.33	-3.56	1.16	-0.41	-0.75	-0.75	0.37	0.37	-0.00	-0.00	-215.62	-215.62
11	0.00	1.54	0.16	1.45	-1.43	-0.32	-0.32	0.67	0.67	-0.00	-0.00	-520.87	-520.87
12	0.00	1.20	0.75	-23.49	9.45	-0.10	-0.10	-7.66	-7.66	-0.01	-0.01	-349.99	-349.99
13	0.00	2.09	-1.45	6.38	13.37	-0.82	-0.82	-1.63	-1.63	-0.00	-0.00	-181.00	-181.00
14	0.00	-205.52	49.21	6.18	-6.02	59.24	59.24	2.84	2.84	0.01	0.01	-479.75	-479.75
15	0.00	0.18	-1.11	-2.31	0.23	-0.30	-0.30	-0.59	-0.59	-0.00	-0.00	-618.69	-618.69
16	0.00	0.41	1.89	-1.24	-2.62	0.34	0.34	0.32	0.32	-0.00	-0.00	-357.93	-357.93
17	0.00	3.87	-0.79	-19.28	5.90	-1.08	-1.08	-5.85	-5.85	-0.00	-0.00	-189.74	-189.74
18	0.00	-9.83	5.71	1.49	-0.77	3.62	3.62	0.52	0.52	-0.00	-0.00	-76.95	-76.95
19	0.00	-3.74	2.45	3.03	-2.75	1.44	1.44	1.35	1.35	0.00	0.00	-182.36	-182.36
20	0.00	-17.32	7.85	2.49	-2.84	5.85	5.85	1.24	1.24	0.00	0.00	-658.27	-658.27
21	0.00	4.80	3.54	-5.14	3.25	-0.29	-0.29	-1.95	-1.95	-0.00	-0.00	-497.48	-497.48
22	0.00	2.96	5.40	4.08	0.58	0.57	0.57	0.82	0.82	0.00	0.00	-99.47	-99.47
23	0.00	-10.94	0.64	8.52	0.33	2.69	2.69	1.91	1.91	-0.00	-0.00	-264.97	-264.97
24	0.00	6.07	1.21	1.80	0.31	-1.13	-1.13	0.35	0.35	-0.00	-0.00	-364.61	-364.61
25	0.00	-1.63	1.89	6.32	-2.96	0.82	0.82	2.16	2.16	-0.00	-0.00	-44.25	-44.25
26	0.00	28.85	-418.03	-86.05	21.78	-103.93	-103.93	-25.08	-25.08	-0.09	-0.09	-218.72	-218.72
27	0.00	22.73	-38.22	-49.36	22.02	-14.18	-14.18	-16.60	-16.60	-0.04	-0.04	-103.64	-103.64
28	0.00	95.56	234.53	-102.48	28.96	32.32	32.32	-30.57	-30.57	-0.05	-0.05	-181.63	-181.63
29	0.00	1.71	4.62	-30.04	49.14	0.68	0.68	-18.41	-18.41	0.28	0.28	-131.34	-131.34
30	0.00	0.50	2.29	23.44	12.72	0.42	0.42	2.49	2.49	-0.35	-0.35	-126.99	-126.99
31	0.00	-19.53	27.91	0.75	0.09	11.03	11.03	0.15	0.15	0.02	0.02	-65.39	-65.39
32	0.00	-88.59	210.17	3.92	-1.35	69.48	69.48	1.22	1.22	-0.02	-0.02	-330.47	-330.47
33	0.00	-80.25	8.89	138.84	319.51	20.73	20.73	-42.02	-42.02	-0.04	-0.04	-184.62	-184.62
34	0.00	-82.74	15.54	14.80	-32.07	22.86	22.86	10.90	10.90	-0.01	-0.01	-190.73	-190.73
35	0.00	-54.99	20.16	-146.53	-200.70	17.48	17.48	12.60	12.60	0.00	0.00	-153.50	-153.50
36	0.00	-41.33	15.51	43.70	-67.89	13.22	13.22	25.95	25.95	-0.01	-0.01	-104.15	-104.15
37	0.00	-55.19	10.58	211.40	36.84	15.29	15.29	40.60	40.60	-0.08	-0.08	-199.41	-199.41
38	0.00	-50.23	9.47	-38.42	-16.04	13.88	13.88	-5.20	-5.20	-0.06	-0.06	-	-

												187.65	187.65
39	0.00	-94.92	24.31	-5.18	7.13	27.73	27.73	-2.86	-2.86	0.15	0.15	-193.87	-193.87
40	0.00	-2.96	0.54	-66.84	42.58	0.81	0.81	-25.45	-25.45	-0.03	-0.03	-324.15	-324.15
41	0.00	-47.08	10.51	-18.02	38.41	13.39	13.39	-13.12	-13.12	-0.04	-0.04	-260.29	-260.29
42	0.00	-18.73	-1.45	279.87	12.34	4.02	4.02	62.21	62.21	-0.02	-0.02	-223.17	-223.17
43	0.00	-44.33	27.33	50.91	-254.26	16.67	16.67	70.97	70.97	0.06	0.06	-230.43	-230.43
44	0.00	-16.42	5.85	-59.58	32.64	5.18	5.18	-21.45	-21.45	-0.02	-0.02	-141.35	-141.35
45	0.00	-14.35	3.56	-196.96	136.46	4.16	4.16	-77.54	-77.54	-0.06	-0.06	-110.15	-110.15
46	0.00	-1.25	0.53	-0.23	-0.59	0.42	0.42	0.08	0.08	0.04	0.04	-30.87	-30.87
47	0.00	-21.60	6.81	-81.85	-82.14	6.61	6.61	0.07	0.07	0.12	0.12	-82.22	-82.22

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων Στάθμης 3, Π.Φ. 11

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	6.09	-5.45	-3.45	4.05	-3.00	-3.00	-1.95	-1.95	0.01	0.01	-77.24	-77.24
2	0.00	5.23	-5.33	5.47	-1.18	-2.74	-2.74	1.73	1.73	0.01	0.01	-202.41	-202.41
3	0.00	2.66	-2.05	4.55	0.47	-1.22	-1.22	1.06	1.06	0.01	0.01	-201.07	-201.07
4	0.00	0.08	0.31	-4.05	4.96	0.06	0.06	-2.34	-2.34	0.00	0.00	-48.95	-48.95
5	0.00	-8.43	2.54	-16.98	27.88	2.85	2.85	-11.65	-11.65	0.03	0.03	-29.20	-29.20
6	0.00	6.74	-3.83	0.07	-0.90	-2.75	-2.75	0.25	0.25	0.01	0.01	-90.31	-90.31
7	0.00	-4.85	4.70	-1.75	0.62	2.48	2.48	-0.62	-0.62	0.01	0.01	-273.34	-273.34
8	0.00	44.12	112.20	-9.87	19.30	17.69	17.69	-7.57	-7.57	0.10	0.10	-287.96	-287.96
9	0.00	-0.28	-0.39	-6.95	14.64	-0.03	-0.03	-5.61	-5.61	0.02	0.02	-72.88	-72.88
10	0.00	6.11	-3.22	-0.46	0.48	-2.42	-2.42	-0.25	-0.25	0.00	0.00	-154.38	-154.38
11	0.00	-2.14	1.68	1.62	-0.97	0.99	0.99	0.67	0.67	0.00	0.00	-257.31	-257.31
12	0.00	-3.27	3.11	51.80	-29.43	1.66	1.66	21.10	21.10	0.02	0.02	-105.32	-105.32
13	0.00	0.20	0.05	17.30	-4.62	-0.04	-0.04	5.69	5.69	0.02	0.02	-33.13	-33.13
14	0.00	52.50	-5.91	4.35	-0.75	-15.17	-15.17	1.33	1.33	0.00	0.00	-95.65	-95.65
15	0.00	2.03	-2.12	2.56	-1.00	-1.08	-1.08	0.93	0.93	0.00	0.00	-144.43	-144.43
16	0.00	-5.33	5.29	9.21	-8.74	2.76	2.76	4.66	4.66	0.00	0.00	-40.36	-40.36
17	0.00	-1.67	1.51	2.23	-1.87	0.83	0.83	1.06	1.06	0.00	0.00	-8.60	-8.60
40	0.00	2.87	-0.64	-23.56	11.74	-0.91	-0.91	-9.17	-9.17	0.04	0.04	-112.19	-112.19

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων Στάθμης 4, Π.Φ. 11

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	5.57	-5.46	-4.49	4.86	-3.15	-3.15	-2.67	-2.67	0.01	0.01	-61.51	-61.51
2	0.00	6.71	-6.97	-1.92	1.15	-3.91	-3.91	-0.88	-0.88	0.01	0.01	-145.17	-145.17
3	0.00	2.10	-1.88	-4.54	3.76	-1.14	-1.14	-2.37	-2.37	0.01	0.01	-153.81	-153.81

4	0.00	-0.65	0.89	-5.85	5.72	0.44	0.44	-3.31	-3.31	0.00	0.00	-38.30	-38.30
5	0.00	2.35	-0.08	-22.24	14.49	-0.69	-0.69	-10.50	-10.50	0.02	0.02	-26.57	-26.57
6	0.00	3.86	-5.21	2.87	-3.43	-2.59	-2.59	1.80	1.80	0.01	0.01	-60.51	-60.51
7	0.00	-5.33	7.07	0.59	-0.35	3.54	3.54	0.27	0.27	0.01	0.01	-184.79	-184.79
8	0.00	89.77	141.36	4.15	22.72	14.74	14.74	-5.31	-5.31	0.08	0.08	-231.76	-231.76
9	0.00	1.88	-1.41	-9.03	4.46	-0.94	-0.94	-3.85	-3.85	0.02	0.02	-43.50	-43.50
10	0.00	2.74	-3.40	-0.84	1.16	-1.75	-1.75	-0.57	-0.57	0.01	0.01	-115.94	-115.94
11	0.00	-0.26	0.64	0.45	-0.31	0.26	0.26	0.22	0.22	0.01	0.01	-160.13	-160.13
12	0.00	-2.38	3.32	28.82	-28.75	1.63	1.63	16.45	16.45	0.02	0.02	-70.53	-70.53
13	0.00	0.78	-0.26	9.97	-4.57	-0.30	-0.30	4.16	4.16	0.02	0.02	-23.50	-23.50
14	0.00	22.85	-3.87	-3.91	3.75	-7.63	-7.63	-2.19	-2.19	0.02	0.02	-74.39	-74.39
15	0.00	4.00	-4.24	-0.47	0.46	-2.35	-2.35	-0.27	-0.27	0.01	0.01	-112.20	-112.20
16	0.00	-5.10	5.76	9.63	-9.96	3.10	3.10	5.60	5.60	0.00	0.00	-39.38	-39.38
17	0.00	-1.07	1.18	2.24	-2.33	0.64	0.64	1.31	1.31	0.00	0.00	-7.08	-7.08
40	0.00	-0.39	0.37	5.85	-0.35	0.22	0.22	1.77	1.77	0.02	0.02	-87.95	-87.95

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων Στάθμης 5, Π.Φ. 11

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	8.34	-11.33	-2.78	1.88	-4.23	-4.23	-1.00	-1.00	0.01	0.01	-42.85	-42.85
2	0.00	6.93	-6.96	-0.26	0.50	-2.99	-2.99	-0.16	-0.16	0.01	0.01	-75.81	-75.81
3	0.00	2.98	-3.31	-3.78	5.58	-1.35	-1.35	-2.01	-2.01	0.01	0.01	-98.32	-98.32
4	0.00	-0.57	0.87	-4.88	5.65	0.31	0.31	-2.26	-2.26	0.00	0.00	-24.06	-24.06
5	0.00	-0.03	-0.03	-13.69	27.73	0.00	0.00	-8.91	-8.91	0.01	0.01	-14.18	-14.18
6	0.00	3.57	-0.72	3.93	-4.56	-0.92	-0.92	1.83	1.83	0.01	0.01	-33.77	-33.77
8	0.00	119.24	218.12	5.66	52.18	21.26	21.26	-10.00	-10.00	0.08	0.08	-171.03	-171.03
9	0.00	2.91	-3.29	0.54	4.99	-1.33	-1.33	-0.96	-0.96	0.02	0.02	-24.96	-24.96
10	0.00	2.31	-0.11	-0.87	0.85	-0.52	-0.52	-0.37	-0.37	0.01	0.01	-75.63	-75.63
11	0.00	-1.63	4.00	0.17	0.08	1.21	1.21	0.02	0.02	0.01	0.01	-69.03	-69.03
12	0.00	-1.64	2.02	35.52	-32.57	0.79	0.79	14.64	14.64	0.02	0.02	-37.85	-37.85
13	0.00	1.77	-2.04	10.74	-19.02	-0.82	-0.82	6.40	6.40	0.02	0.02	-13.39	-13.39
14	0.00	32.37	-19.90	-5.22	8.09	-11.24	-11.24	-2.86	-2.86	0.02	0.02	-47.34	-47.34
15	0.00	4.45	-4.10	-0.14	0.19	-1.84	-1.84	-0.07	-0.07	0.01	0.01	-77.75	-77.75
16	0.00	-3.87	4.26	8.53	-8.92	1.75	1.75	3.75	3.75	0.01	0.01	-42.47	-42.47
17	0.00	-0.58	0.79	2.12	-2.30	0.29	0.29	0.95	0.95	0.00	0.00	-6.16	-6.16
40	0.00	0.76	-0.34	2.79	0.39	-0.24	-0.24	0.52	0.52	0.02	0.02	-58.74	-58.74

Εντατικά Μεγέθη Δοκών Στάθμης 1, Π.Φ. 1

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	-210.30	-202.65	-80.34	-0.63	0.52	-28.95	121.52	-0.46	-0.46	19.13	25.28	-6.49	-6.49
2	-65.03	-45.58	94.70	6.58	-1.81	-57.00	158.95	3.35	3.35	31.79	-53.89	17.45	17.45
3	0.10	76.51	54.42	-3.43	0.99	-73.95	42.99	-3.84	-3.84	5.54	56.65	22.42	22.42
4	0.10	98.42	175.12	4.21	0.28	1.93	116.75	3.42	3.42	-8.28	-57.63	6.07	6.07
5	-182.00	-125.07	-73.29	-7.38	6.88	-97.95	138.52	-5.70	-5.70	-19.31	53.62	20.22	20.22
6	-198.66	-161.20	-56.57	5.10	-3.71	-84.77	160.33	3.53	3.53	1.08	-55.29	-21.24	-21.24
7	-200.01	-38.48	-200.01	-2.32	-5.25	-222.76	-1.59	2.34	2.34	-29.63	-49.63	42.27	42.27

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

8	0.10	191.93	267.45	6.29	5.10	-101.40	180.99	0.96	0.96	7.21	37.76	-30.47	-30.47
9	-305.91	105.63	-48.81	3.34	-9.93	-335.81	209.79	2.60	2.60	-11.96	-19.96	1.97	1.97
10	-59.77	-1.77	533.21	-2.70	-12.85	-114.67	455.60	4.14	4.14	5.77	-21.18	16.93	16.93
11	-275.47	532.93	-89.55	-11.70	13.59	-558.65	256.84	-7.97	-7.97	27.12	-21.27	-15.28	-15.28
12	-139.52	258.22	102.69	4.88	-3.86	-278.08	205.82	1.68	1.68	1.45	-1.79	-0.00	-0.00
13	-74.31	90.42	244.71	-4.44	2.70	-161.25	250.35	-1.60	-1.60	0.76	3.06	0.39	0.39
14	-73.81	236.66	0.25	-0.27	1.42	-269.55	130.92	-0.51	-0.51	-3.69	-3.11	-0.96	-0.96
15	-154.91	116.90	180.15	-0.99	-6.20	-258.43	249.51	1.00	1.00	-0.81	22.94	-17.60	-17.60
16	-112.17	43.71	204.62	-4.25	0.40	-164.84	249.77	-1.06	-1.06	-19.60	33.66	-4.50	-4.50
17	-153.30	205.40	-135.55	-1.33	3.54	-251.10	59.12	-1.52	-1.52	-24.91	18.02	-0.63	-0.63
18	-269.98	-144.34	215.34	3.29	-1.08	-158.22	239.01	0.69	0.69	5.47	38.12	6.84	6.84
19	-132.72	276.08	-132.72	-3.41	2.65	-299.80	-234.94	-4.85	-4.85	-16.19	-11.13	-1.86	-1.86
20	-180.59	21.82	-10.73	-0.22	0.27	-168.35	96.50	-0.08	-0.08	21.51	-3.74	5.33	5.33
21	0.10	88.18	16.51	-3.03	2.41	-75.11	-14.66	-4.18	-4.18	7.36	3.91	-3.76	-3.76
22	-55.02	185.38	-55.02	1.55	2.00	-255.18	-101.33	-0.39	-0.39	-2.15	-4.47	3.94	3.94
23	0.10	304.27	403.87	-1.38	13.49	-11.24	152.44	-12.94	-12.94	8.17	12.88	-4.53	-4.53
24	-108.39	-51.55	-98.16	-0.34	1.20	-67.45	28.89	-0.70	-0.70	4.54	6.97	8.56	8.56
25	-137.02	146.34	-137.02	0.71	-1.56	-172.86	-83.28	1.03	1.03	-10.86	-9.25	-13.82	-13.82
26	-63.95	48.26	-63.95	2.10	1.46	-106.99	-28.17	0.43	0.43	-5.51	-5.85	4.28	4.28
27	-32.66	56.08	-32.66	-0.35	-0.53	-93.79	-27.01	0.12	0.12	-1.00	-1.93	-0.64	-0.64
28	-322.81	-229.83	-289.39	-3.22	-5.24	-143.40	85.54	1.06	1.06	22.35	-59.72	10.32	10.32
29	-380.02	-380.02	-12.08	-2.96	2.77	64.17	287.09	-3.02	-3.02	23.76	76.75	-37.71	-37.71
30	-356.95	-356.95	75.53	9.11	3.17	125.89	330.85	3.50	3.50	-14.70	-44.79	-13.88	-13.88
31	-200.08	98.05	-200.08	11.10	-3.02	-253.05	-38.99	8.30	8.30	-4.33	36.93	2.85	2.85
32	-207.88	41.61	-207.88	-14.65	-0.27	-227.87	9.08	-7.18	-7.18	10.36	-29.06	9.06	9.06
33	-278.05	-278.05	15.59	-3.35	-0.70	13.17	253.70	-1.32	-1.32	9.32	36.39	-14.12	-14.12
34	-358.71	-100.89	143.22	-2.61	0.59	-277.36	261.61	-0.55	-0.55	-6.94	26.03	-3.29	-3.29
35	-48.15	254.65	157.95	-7.23	1.00	-257.35	222.84	-2.06	-2.06	-39.03	11.84	-0.49	-0.49
36	0.10	207.90	211.28	1.63	-4.44	-226.08	214.13	1.68	1.68	-13.38	-7.89	-1.51	-1.51
37	-165.54	141.64	211.42	-6.31	5.39	-259.60	263.83	-2.21	-2.21	11.28	-128.37	-1.13	-1.13
38	-183.69	209.93	-53.63	2.19	-1.56	-229.57	155.23	0.74	0.74	57.63	-56.67	-1.25	-1.25
39	-437.16	-29.12	615.52	4.57	-8.78	-363.79	533.31	2.34	2.34	-10.73	-1.70	-7.33	-7.33
40	-131.33	566.44	-104.32	-2.16	3.47	-457.77	86.45	-2.96	-2.96	3.73	6.45	33.41	33.41
41	0.10	229.73	92.69	1.47	-1.68	-192.52	87.50	1.66	1.66	-2.69	2.18	-10.68	-10.68

42	-210.37	-63.36	-25.96	-3.59	8.14	-219.80	214.45	-4.51	-4.51	3.07	122.97	15.68	15.68
43	-84.50	196.54	25.40	4.09	-7.73	-264.32	164.10	6.57	6.57	-106.29	7.53	-10.53	-10.53
44	-64.34	217.80	64.74	0.66	-0.08	-221.36	146.01	0.27	0.27	-8.11	0.23	-1.16	-1.16
45	-1.83	192.17	27.81	0.62	-0.62	-177.27	63.12	0.65	0.65	0.66	6.80	-3.88	-3.88
46	-100.47	140.27	108.51	2.57	-3.31	-198.85	150.95	1.28	1.28	-20.52	-0.52	-8.31	-8.31
47	-34.30	83.39	-34.30	0.23	0.32	-88.91	-2.83	-0.04	-0.04	-2.69	-5.31	6.86	6.86
48	-13.87	90.23	-13.87	2.10	-2.59	-85.50	-15.28	2.27	2.27	8.87	8.35	-5.00	-5.00
49	-26.40	7.35	-13.49	-2.50	0.90	-48.33	29.94	-1.49	-1.49	-9.86	-8.61	-0.82	-0.82
50	-6.26	57.05	-4.03	0.63	-2.34	-66.34	13.18	1.30	1.30	5.01	0.38	-4.54	-4.54
51	0.10	161.79	28.83	-0.91	1.10	-121.42	-7.19	-0.96	-0.96	8.26	11.79	8.63	8.63
52	-58.62	-57.72	39.41	1.21	-1.26	-10.09	102.81	1.18	1.18	-2.80	-7.04	-0.25	-0.25
53	-130.62	-55.90	-128.58	4.33	-1.65	-90.90	15.49	3.16	3.16	-16.48	-21.83	2.58	2.58
54	0.10	161.16	7.42	-0.83	-0.51	-133.40	-30.32	-0.17	-0.17	5.79	-3.74	-14.08	-14.08
55	-30.47	-19.01	25.08	-1.93	1.39	-31.70	73.69	-1.46	-1.46	0.74	16.01	14.18	14.18
56	-1.04	74.79	7.48	0.19	0.51	-88.23	30.32	-0.14	-0.14	-18.35	-3.72	-14.08	-14.08
57	-107.13	-107.13	159.64	2.23	-0.57	42.79	155.71	1.06	1.06	3.39	-13.65	2.99	2.99
58	-174.95	-174.11	-64.99	-0.57	-1.66	-8.83	93.20	0.41	0.41	25.32	14.88	2.33	2.33
59	-44.35	-44.35	151.83	-1.02	-1.60	74.06	150.64	0.37	0.37	-8.04	-5.48	-14.14	-14.14
60	-106.43	102.18	-106.43	-0.64	1.72	-171.30	-93.19	-1.51	-1.51	1.75	2.76	1.82	1.82
61	0.10	11.61	16.22	-1.41	-0.97	-12.13	22.05	-0.64	-0.64	11.70	9.98	-5.58	-5.58
62	0.10	17.22	1.17	-0.71	2.41	-36.40	-13.14	-4.54	-4.54	4.32	3.88	-1.30	-1.30
63	-25.27	215.84	56.51	-12.37	0.09	-273.70	159.34	-5.25	-5.25	-1.92	-2.60	-1.73	-1.73
64	-101.14	-5.63	42.43	2.55	-2.66	-91.76	100.80	1.07	1.07	-11.88	16.61	1.59	1.59
65	-59.74	58.39	28.09	0.73	-1.73	-100.37	103.40	0.67	0.67	-16.53	-10.31	-2.31	-2.31
66	-129.90	59.90	-129.90	-0.62	0.58	-146.31	-76.06	-0.70	-0.70	15.55	14.10	-8.57	-8.57
67	-37.37	-10.96	-29.17	0.74	0.53	-47.29	27.01	0.12	0.12	-9.85	-7.81	-0.64	-0.64
68	-250.22	164.50	-250.22	4.26	2.40	-365.66	-172.20	2.33	2.33	-30.10	-66.38	-19.30	-19.30
69	-382.26	-382.26	-53.84	-2.64	-2.48	271.07	386.61	-0.20	-0.20	-4.62	34.95	-26.88	-26.88

Εντατικά Μεγέθη Δοκών Στάθμης 2, Π.Φ. 1

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	56.20	7.99	-55.30	16.51	56.91	48.61	-73.93	-8.08	-8.08	-0.57	-0.57	-1.60	-1.60
2	12.73	-51.21	12.73	59.41	73.88	50.08	6.75	-6.43	-6.43	0.89	0.89	-35.42	-35.42
4	15.30	-18.15	-11.20	65.98	-70.09	40.27	-35.86	43.20	43.20	-0.01	-0.01	58.96	58.96
5	36.00	-17.00	-41.20	-11.26	11.32	47.24	-56.92	-4.52	-4.52	-0.03	-0.03	33.56	33.56
6	16.33	-35.02	-36.09	71.67	-97.49	47.47	-47.96	38.89	38.89	0.09	0.09	22.33	22.33
7	8.80	-22.14	-7.19	110.57	-59.54	33.81	-24.32	54.00	54.00	-0.03	-0.03	-17.50	-17.50
8	24.38	-28.80	3.10	-137.59	-188.08	44.55	-28.19	12.95	12.95	0.68	0.68	-69.79	-69.79
9	27.77	4.60	-33.85	-12.82	94.47	29.43	-47.96	-25.85	-25.85	-0.58	-0.58	30.03	30.03
10	31.04	-21.17	-2.84	160.78	-218.31	60.33	-48.69	120.35	120.35	-0.05	-0.05	-27.75	-27.75
11	181.60	-34.64	-	346.97	-	163.10	-	97.62	97.62	1.35	1.35	-46.00	-46.00

			187.73		253.41		212.89						
12	-19.40	-160.02	-19.40	-148.73	-134.68	148.64	95.92	-12.21	-12.21	-4.15	-4.15	9.26	9.26
13	147.09	-111.13	-40.66	177.26	-217.14	156.49	-133.57	64.13	64.13	0.93	0.93	-1.59	-1.59
14	69.39	0.11	-103.07	-85.55	53.28	63.83	-100.68	-24.79	-24.79	0.30	0.30	-246.69	-246.69
15	19.00	-84.97	11.19	58.23	51.20	69.78	-19.18	1.85	1.85	-0.04	-0.04	-248.72	-248.72
16	12.16	11.44	-75.81	-18.48	-53.54	5.21	-56.53	10.31	10.31	-0.27	-0.27	-203.88	-203.88
17	72.93	-79.61	-142.02	-205.70	243.29	131.87	-156.35	-88.04	-88.04	-3.45	-3.45	-242.51	-242.51
18	78.26	-142.87	30.02	-93.54	199.47	133.94	-62.64	-60.41	-60.41	1.17	1.17	-144.30	-144.30
19	57.56	3.27	-114.34	-0.73	159.50	54.40	-96.40	-28.61	-28.61	0.01	0.01	-226.69	-226.69
20	13.58	13.58	-32.76	-108.21	58.53	-0.23	-48.55	-87.76	-87.76	0.16	0.16	-253.92	-253.92
21	1.47	-3.19	-4.79	-31.80	67.25	10.65	-12.33	-52.13	-52.13	0.01	0.01	-153.33	-153.33
22	56.74	-12.59	-72.77	-118.89	91.38	67.83	-92.65	-43.35	-43.35	0.57	0.57	-115.67	-115.67
23	10.43	-67.41	2.90	-127.58	-29.92	56.24	-17.71	-26.76	-26.76	-2.18	-2.18	-175.64	-175.64
24	37.93	37.93	-44.62	-152.80	-97.30	-30.68	-51.86	-27.75	-27.75	1.13	1.13	-167.74	-167.74
25	54.35	54.35	-60.21	-25.50	70.26	-48.87	-78.41	-53.20	-53.20	-0.62	-0.62	-93.51	-93.51
26	6.84	-13.64	-16.41	-1.07	1.08	31.38	-33.42	-0.80	-0.80	-0.12	-0.12	-103.99	-103.99
27	32.04	32.04	-35.68	-57.34	-15.76	-30.97	-40.31	-21.88	-21.88	0.32	0.32	-119.07	-119.07
28	19.39	-12.61	-57.73	-211.69	35.31	35.53	-55.14	-53.70	-53.70	0.01	0.01	-203.25	-203.25

Εντατικά Μεγέθη Δοκών Στάθμης 3, Π.Φ. 1

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	39.65	-41.29	-31.51	-9.76	8.18	62.79	-58.88	-3.59	-3.59	0.34	0.34	4.10	4.10
2	-16.48	-28.02	-27.72	-3.12	2.44	19.94	-19.68	-2.42	-2.42	-0.23	-0.23	-2.72	-2.72
3	47.14	-47.15	-18.26	-4.61	-1.27	68.96	-57.52	-0.66	-0.66	-0.36	-0.36	2.35	2.35
4	21.43	-31.62	-26.94	-14.91	12.30	41.50	-39.63	-5.44	-5.44	-0.44	-0.44	1.02	1.02
5	-0.20	-6.31	-12.18	-6.18	10.62	12.50	-17.50	-7.15	-7.15	0.21	0.21	-3.55	-3.55
6	16.40	-27.47	-23.77	-14.16	7.39	34.36	-32.88	-4.31	-4.31	0.19	0.19	-2.24	-2.24
7	14.29	-12.30	-15.72	-11.19	3.10	34.31	-36.44	-4.47	-4.47	-0.03	-0.03	-5.06	-5.06
8	13.04	-14.68	-33.08	-2.15	6.69	29.37	-37.83	-2.03	-2.03	-0.10	-0.10	-2.25	-2.25
9	6.49	-16.02	-11.42	-0.01	0.02	26.70	-23.83	-0.01	-0.01	-0.01	-0.01	0.18	0.18
10	8.37	-38.74	-3.01	-9.65	6.26	36.15	-17.82	-4.08	-4.08	-0.25	-0.25	-6.65	-6.65
11	25.71	-11.03	-35.44	3.32	0.65	40.32	-51.94	0.64	0.64	0.54	0.54	-0.52	-0.52
12	6.35	-14.26	-10.01	-0.04	0.03	24.82	-22.12	-0.02	-0.02	-0.16	-0.16	0.17	0.17
13	8.29	3.83	-24.81	9.93	1.06	13.40	-36.31	3.55	3.55	0.77	0.77	-2.78	-2.78
14	19.29	-13.70	-16.07	13.53	1.95	35.35	-36.60	3.05	3.05	0.09	0.09	11.50	11.50
15	6.40	-9.13	-14.22	14.68	-13.88	19.77	-22.76	8.40	8.40	0.42	0.42	6.34	6.34
16	26.42	-37.18	-49.17	11.87	-6.04	47.57	-51.85	3.20	3.20	0.05	0.05	-0.96	-0.96
17	7.00	-31.31	-6.78	13.49	-2.17	32.32	-19.41	4.12	4.12	-0.25	-0.25	-2.29	-2.29
18	11.35	-12.89	-10.65	7.22	-3.03	27.86	-26.54	3.01	3.01	-0.27	-0.27	2.66	2.66
19	22.65	-29.00	-52.45	7.22	3.73	41.08	-49.45	0.62	0.62	0.31	0.31	-4.03	-4.03
20	3.68	-15.82	-2.49	9.73	1.70	32.22	-18.20	4.23	4.23	0.17	0.17	-18.05	-18.05
21	12.13	-33.70	12.13	3.93	-0.31	44.02	4.22	2.23	2.23	0.22	0.22	-3.31	-3.31
22	7.62	4.72	-21.73	-0.57	7.12	9.90	-31.06	-3.07	-3.07	-1.10	-1.10	-1.07	-1.07
23	15.81	15.81	-22.23	5.30	-3.11	-15.91	-26.35	4.68	4.68	0.42	0.42	-17.05	-17.05

24	5.95	-18.18	-6.48	0.08	-0.05	30.74	-22.08	0.05	0.05	-0.04	-0.04	-9.85	-9.85
25	3.96	-3.83	-2.42	0.02	-0.03	15.65	-14.18	0.03	0.03	0.20	0.20	-0.20	-0.20
26	-0.93	-0.93	-23.84	2.32	1.80	-2.37	-26.26	0.32	0.32	-0.79	-0.79	10.44	10.44

Εντατικά Μεγέθη Δοκών Στάθμης 4, Π.Φ. 1

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	40.01	-51.06	-31.28	-9.09	15.39	68.90	-60.99	-4.89	-4.89	0.72	0.72	-3.70	-3.70
2	-13.41	-28.07	-22.62	9.02	3.66	23.00	-18.27	2.33	2.33	-0.54	-0.54	-4.23	-4.23
3	46.45	-46.03	-20.11	11.00	-5.80	68.12	-57.85	3.33	3.33	-0.59	-0.59	-5.94	-5.94
4	23.79	-29.33	-25.24	-3.58	6.16	41.67	-40.04	-1.95	-1.95	-0.61	-0.61	-6.26	-6.26
5	-0.46	-11.98	-13.01	-0.04	7.43	20.05	-20.92	-3.18	-3.18	0.28	0.28	5.67	5.67
6	20.83	-27.96	-22.10	8.73	0.84	37.86	-35.52	1.58	1.58	0.19	0.19	-1.35	-1.35
7	13.41	-23.57	-11.75	34.44	-13.25	42.35	-35.00	14.84	14.84	-0.00	-0.00	0.00	0.00
8	8.88	-11.46	-28.52	5.70	-17.44	22.10	-29.94	5.32	5.32	-0.07	-0.07	4.76	4.76
9	7.33	-15.50	-9.83	0.07	0.00	26.77	-23.22	0.02	0.02	-0.02	-0.02	-2.29	-2.29
10	16.79	-55.73	12.16	12.38	-5.92	46.58	-11.76	4.69	4.69	-0.12	-0.12	5.05	5.05
11	19.41	0.83	-28.67	-0.94	-6.04	23.12	-37.16	1.22	1.22	0.52	0.52	-0.99	-0.99
12	7.44	-11.90	-8.95	0.23	-0.21	23.62	-21.74	0.14	0.14	-0.18	-0.18	-1.16	-1.16
13	7.99	0.69	-23.99	9.64	2.60	18.14	-37.89	2.81	2.81	0.67	0.67	-2.72	-2.72
14	24.03	-16.20	-11.77	-5.59	-5.32	41.18	-38.85	-0.07	-0.07	0.01	0.01	-3.88	-3.88
15	6.78	-6.44	-20.92	-12.76	14.26	19.04	-27.56	-7.95	-7.95	0.85	0.85	-0.34	-0.34
16	29.02	-30.12	-52.22	6.33	-9.05	46.19	-54.08	2.75	2.75	0.20	0.20	-4.15	-4.15
17	10.11	-42.50	-3.56	-2.33	-1.58	42.02	-21.53	-0.20	-0.20	-0.17	-0.17	0.63	0.63
18	8.57	-7.39	-11.58	-7.05	5.44	20.02	-22.48	-3.67	-3.67	-0.45	-0.45	-0.76	-0.76
19	25.61	-25.67	-58.29	-8.10	0.09	42.03	-53.68	-1.46	-1.46	0.31	0.31	-0.74	-0.74
20	10.87	-29.26	10.41	-23.74	0.68	46.78	-5.03	-12.85	-12.85	0.08	0.08	11.35	11.35
21	18.71	-44.64	18.71	-2.50	5.65	52.73	13.96	-4.29	-4.29	0.18	0.18	1.61	1.61
22	6.91	6.56	-19.76	-5.86	-0.39	2.74	-23.79	-2.19	-2.19	-0.68	-0.68	-3.34	-3.34
23	5.56	5.56	-7.76	3.66	10.56	-4.04	-10.76	-3.83	-3.83	0.09	0.09	4.60	4.60
24	7.81	-22.66	-4.92	-0.54	0.62	37.17	-24.03	-0.43	-0.43	-0.03	-0.03	-1.85	-1.85
25	4.30	-12.02	1.05	-0.38	0.22	24.84	-11.07	-0.32	-0.32	0.19	0.19	-1.24	-1.24
26	4.13	4.13	-37.21	8.77	2.47	-17.38	-34.30	3.94	3.94	-1.03	-1.03	-0.42	-0.42

Εντατικά Μεγέθη Δοκών Στάθμης 5, Π.Φ. 1

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	40.49	0.74	-29.29	2.94	-0.51	37.13	-49.15	0.69	0.69	-0.47	-0.47	-6.16	-6.16
2	-17.10	-29.99	-21.59	-1.11	-7.58	18.28	-10.81	2.87	2.87	1.17	1.17	-4.14	-4.14
3	40.18	-32.25	-7.58	11.15	-3.57	52.43	-42.66	2.92	2.92	-0.49	-0.49	-5.59	-5.59
4	13.98	-136.78	13.98	12.83	-10.22	101.63	41.94	10.98	10.98	-0.92	-0.92	-8.39	-8.39
5	5.75	-15.95	-2.50	-13.64	9.94	22.30	-13.76	-7.49	-7.49	0.03	0.03	0.30	0.30
6	3.99	-114.17	3.99	9.69	5.87	82.30	54.40	2.21	2.21	1.55	1.55	-9.66	-9.66
7	9.65	1.14	-23.47	-22.11	17.61	12.01	-23.59	-9.35	-9.35	0.30	0.30	-10.67	-10.67
8	4.37	-17.01	-1.96	-5.37	2.85	21.10	-11.55	-2.61	-2.61	-0.00	-0.00	-3.19	-3.19
9	20.49	-60.81	-8.98	-12.11	-1.35	52.20	-31.47	-2.15	-2.15	0.34	0.34	-18.78	-18.78
10	15.07	-13.53	-21.95	-15.87	7.62	29.60	-33.65	-5.66	-5.66	0.35	0.35	-12.42	-12.42
11	11.37	-16.38	-2.84	-0.24	1.18	30.25	-21.66	-0.45	-0.45	-0.26	-0.26	-3.43	-3.43
12	28.94	28.94	-31.25	7.73	1.46	-6.32	-41.83	2.51	2.51	1.57	1.57	8.05	8.05
13	-2.16	-2.16	-44.38	4.69	1.77	-14.31	-38.46	1.83	1.83	0.51	0.51	2.70	2.70
14	24.58	-8.68	-21.46	-4.68	-0.22	38.37	-45.09	-1.17	-1.17	-0.00	-0.00	-4.34	-4.34
15	24.04	-20.29	11.50	0.79	13.89	40.28	-21.58	-3.85	-3.85	-0.57	-0.57	-3.21	-3.21
16	0.55	-39.72	0.55	8.21	12.38	53.07	14.04	-3.48	-3.48	-3.11	-3.11	8.83	8.83
17	5.18	-35.13	-3.90	14.78	-14.08	35.02	-16.66	8.49	8.49	-0.08	-0.08	1.53	1.53

18	28.57	-14.56	-62.40	-18.70	16.47	37.79	-54.88	-6.28	-6.28	0.49	0.49	-7.30	-7.30
19	15.19	-20.95	15.19	11.68	-9.37	27.05	12.01	11.38	11.38	0.12	0.12	15.20	15.20
20	8.60	-21.89	8.60	4.36	-7.41	23.73	8.36	6.19	6.19	-0.01	-0.01	0.02	0.02
21	3.20	2.70	-15.99	-3.68	-3.19	3.04	-18.00	-0.20	-0.20	-0.99	-0.99	-1.53	-1.53
22	0.79	0.79	-10.08	-3.16	-3.48	0.17	-12.25	0.18	0.18	0.06	0.06	6.50	6.50
23	11.18	-21.80	11.18	5.13	-1.63	23.32	1.11	2.50	2.50	-0.02	-0.02	7.26	7.26
24	0.76	-9.74	0.76	1.26	-0.85	11.38	-0.33	1.11	1.11	0.41	0.41	0.23	0.23
25	39.05	-44.24	6.24	-11.41	5.54	34.26	-21.51	-2.14	-2.14	1.70	1.70	-15.77	-15.77
26	2.18	-10.22	0.22	-3.00	3.74	20.43	-8.12	-3.97	-3.97	-1.60	-1.60	-2.08	-2.08
27	26.15	-44.21	11.40	20.61	-14.18	29.03	-13.30	4.92	4.92	-1.00	-1.00	-12.07	-12.07
28	12.01	-8.54	12.01	11.81	0.04	30.99	-0.74	8.66	8.66	-0.70	-0.70	-3.46	-3.46
29	2.35	-12.45	2.35	-5.94	-6.27	23.41	1.52	0.28	0.28	1.28	1.28	1.91	1.91

Εντατικά Μεγέθη Δοκών Στάθμης 1, Π.Φ. 2

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	101.57	102.07	189.49	-1.70	0.78	79.01	118.08	0.94	0.94	1.07	4.03	25.62	25.62
2	116.25	25.98	163.23	-7.47	3.23	70.44	46.84	1.80	1.80	6.12	18.18	29.20	29.20
3	84.19	10.58	117.49	-3.85	1.74	75.63	85.84	2.84	2.84	2.73	10.50	20.92	20.92
4	93.09	31.94	136.46	-10.27	1.97	83.84	78.15	8.60	8.60	2.80	10.19	12.99	12.99
5	157.73	50.89	209.30	-8.85	3.24	85.58	97.34	3.29	3.29	4.94	15.23	35.72	35.72
6	94.41	39.11	200.50	-6.61	0.62	90.98	93.13	2.44	2.44	6.74	13.45	37.27	37.27
7	37.12	38.08	112.88	-1.83	5.41	140.18	53.75	3.44	3.44	5.51	26.28	14.58	14.58
8	50.94	129.21	59.37	-2.56	5.44	58.56	127.64	2.42	2.42	1.59	26.09	24.37	24.37
9	38.63	37.98	14.61	-5.51	3.63	24.58	26.07	1.59	1.59	6.91	0.87	10.82	10.82
10	142.35	14.34	152.29	-16.86	46.95	16.08	116.34	25.47	25.47	1.72	13.32	44.64	44.64
11	117.65	118.54	19.76	-36.97	15.56	93.61	26.31	16.23	16.23	14.43	18.56	35.00	35.00
12	19.18	43.47	19.30	-12.74	6.66	28.03	9.97	3.69	3.69	1.53	2.94	1.89	1.89
13	22.16	21.50	45.28	-5.24	9.56	2.23	52.37	3.21	3.21	1.93	5.26	5.33	5.33
14	14.53	82.86	4.86	-14.62	8.33	77.55	28.05	6.92	6.92	7.06	6.13	3.31	3.31
15	30.62	25.40	40.35	-1.45	11.46	15.57	39.38	2.04	2.04	2.43	1.62	12.10	12.10
16	27.47	34.32	69.66	-1.48	8.58	32.75	75.91	2.10	2.10	1.45	7.71	2.70	2.70
17	60.06	64.32	43.49	-8.65	6.55	91.54	41.40	4.75	4.75	6.25	2.76	0.72	0.72
18	6.37	6.37	26.86	-6.31	4.01	2.58	6.67	0.39	0.39	0.59	3.04	0.49	0.49
19	2.88	31.87	7.46	-5.16	4.66	7.50	29.75	7.85	7.85	0.48	3.11	0.37	0.37
20	7.67	8.20	5.99	-1.31	3.87	13.55	1.91	0.41	0.41	2.13	0.80	3.47	3.47
21	2.71	3.25	1.69	-11.81	7.63	2.02	5.23	14.96	14.96	0.12	2.23	0.99	0.99
22	19.63	21.88	15.82	-1.71	1.62	40.19	15.47	0.83	0.83	13.06	2.79	8.65	8.65
23	68.61	97.01	16.55	-1.82	1.68	52.18	73.38	2.86	2.86	12.50	6.12	12.20	12.20
24	9.12	4.71	41.13	-0.17	0.28	18.36	17.15	0.08	0.08	0.53	1.04	5.24	5.24
25	37.44	35.50	25.52	-0.32	0.85	22.43	18.99	0.50	0.50	1.19	0.82	3.54	3.54
26	27.20	4.48	32.42	-0.88	0.18	28.14	17.41	0.71	0.71	0.46	0.74	6.66	6.66
27	14.55	37.06	6.21	-0.61	0.30	32.68	25.20	0.21	0.21	1.28	0.66	4.25	4.25
28	137.35	111.05	137.35	-4.88	3.86	112.35	106.76	1.78	1.78	4.54	11.32	55.27	55.27
29	25.46	25.47	278.46	-1.12	0.91	131.47	152.43	0.38	0.38	4.29	12.38	24.92	24.92
30	180.60	25.08	180.60	-3.47	0.92	94.01	76.45	1.53	1.53	2.90	15.09	23.32	23.32
31	47.77	149.15	151.12	-15.57	2.17	67.18	75.98	8.39	8.39	4.94	14.88	22.35	22.35
32	155.76	141.69	155.76	-9.29	1.52	106.51	90.97	4.40	4.40	6.74	9.49	14.63	14.63
33	27.51	27.51	156.53	-1.36	1.49	71.69	93.49	0.85	0.85	4.22	9.60	28.33	28.33
34	30.05	8.56	33.24	-8.38	17.96	46.46	36.79	4.46	4.46	2.48	5.07	3.13	3.13
35	41.38	47.32	6.08	-14.32	5.84	42.19	7.11	5.01	5.01	7.64	1.89	7.17	7.17
36	14.72	13.35	54.62	-6.51	5.09	6.12	42.93	3.04	3.04	1.90	2.13	2.62	2.62
37	13.39	39.54	4.62	-8.51	3.97	42.16	4.32	0.86	0.86	3.32	1.27	2.49	2.49
38	8.91	3.44	9.11	-2.85	1.45	4.68	13.64	0.32	0.32	0.58	3.94	5.10	5.10
39	138.88	9.98	138.94	-13.75	17.84	46.52	101.13	5.39	5.39	3.38	13.52	30.58	30.58
40	99.45	102.00	83.31	-30.70	7.31	74.94	68.18	19.49	19.49	10.54	3.01	46.30	46.30
41	14.76	88.49	33.04	-4.45	2.37	66.55	30.07	1.11	1.11	3.34	2.02	26.05	26.05
42	136.31	102.88	133.44	-4.37	2.67	59.96	131.87	1.89	1.89	6.74	60.97	7.27	7.27
43	60.87	61.26	44.15	-2.96	9.13	73.20	34.22	3.98	3.98	53.28	11.06	11.92	11.92
44	28.60	56.45	12.42	-6.89	3.13	51.05	28.21	3.70	3.70	4.72	1.21	1.00	1.00

45	16.18	44.75	38.70	-2.23	1.71	45.46	52.36	1.58	1.58	1.32	5.70	19.05	19.05
46	55.04	94.20	55.19	-4.05	3.91	83.28	35.70	1.68	1.68	16.78	13.26	7.92	7.92
47	167.73	12.53	169.31	-1.65	0.14	41.69	77.34	0.85	0.85	5.21	0.65	32.22	32.22
48	17.84	161.98	17.04	-0.63	5.55	65.66	75.52	2.56	2.56	0.56	0.68	5.69	5.69
49	160.85	161.65	16.00	-1.52	3.87	73.13	76.60	2.29	2.29	0.21	0.76	9.78	9.78
50	10.26	158.88	3.65	-1.24	4.94	81.15	58.63	1.76	1.76	0.23	1.10	18.64	18.64
51	28.45	48.38	71.74	-3.57	1.09	29.59	16.19	2.15	2.15	0.89	1.59	8.15	8.15
52	16.96	9.44	19.04	-1.28	1.58	9.95	20.49	0.37	0.37	0.70	1.28	7.47	7.47
53	76.87	56.64	77.04	-2.10	1.42	72.81	66.16	1.53	1.53	0.53	1.91	14.30	14.30
54	22.51	129.68	18.14	-0.56	0.37	69.82	63.36	0.29	0.29	2.09	0.40	2.08	2.08
55	41.58	29.78	107.94	-0.74	0.84	50.27	56.99	0.14	0.14	0.33	2.10	19.16	19.16
56	133.02	133.56	18.17	-0.83	0.37	57.76	63.36	0.28	0.28	2.20	0.37	2.08	2.08
57	91.24	36.65	90.64	-0.81	1.59	31.09	25.57	0.45	0.45	0.50	2.22	8.69	8.69
58	47.46	88.31	13.95	-1.29	3.34	32.64	29.98	1.58	1.58	2.00	1.14	6.87	6.87
59	100.90	48.27	100.27	-4.25	3.69	40.52	33.51	0.95	0.95	3.02	0.28	13.46	13.46
60	19.43	35.02	25.23	-3.36	3.50	44.54	29.98	4.31	4.31	1.42	2.90	5.58	5.58
61	42.13	42.13	9.19	-8.08	6.95	50.50	59.74	1.78	1.78	1.32	2.03	2.22	2.22
62	34.65	34.65	1.47	-7.18	5.65	51.55	58.63	18.64	18.64	4.72	3.52	1.76	1.76
63	11.00	24.23	12.31	-13.28	0.69	22.16	23.65	5.80	5.80	2.43	4.78	0.18	0.18
64	8.86	5.24	8.86	-1.64	7.67	10.34	6.85	1.92	1.92	7.90	1.57	0.99	0.99
65	16.75	5.50	3.31	-1.35	4.60	6.53	22.86	1.57	1.57	1.46	2.32	3.84	3.84
66	16.56	26.99	26.78	-0.15	0.70	25.59	19.88	0.36	0.36	1.13	0.75	6.69	6.69
67	37.98	40.01	4.65	-0.08	0.30	19.86	25.20	0.21	0.21	1.11	0.48	4.25	4.25
68	38.72	116.12	144.42	-4.22	1.38	47.60	41.92	4.79	4.79	5.12	13.41	34.46	34.46
69	13.37	127.44	154.24	-4.20	1.46	37.53	30.78	4.75	4.75	0.63	11.40	38.69	38.69

Εντατικά Μεγέθη Δοκών Στάθμης 2, Π.Φ. 2

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	-23.01	17.11	-222.95	248.12	5.02	5.02	-94.11	-94.11	0.07	0.07	58.82	58.82
2	0.00	35.99	-86.13	-310.77	330.60	-53.83	-53.83	-284.92	-284.92	0.82	0.82	133.03	133.03
4	0.00	-27.06	20.46	-243.35	167.81	15.08	15.08	-119.15	-119.15	0.20	0.20	-55.21	-55.21
5	0.00	-16.77	13.29	-140.32	190.18	5.99	5.99	-66.08	-66.08	0.19	0.19	-26.82	-26.82
6	0.00	-7.85	9.39	-159.21	253.96	3.96	3.96	-93.94	-93.94	0.33	0.33	-66.64	-66.64
7	0.00	-22.11	24.68	145.19	114.43	14.84	14.84	69.56	69.56	0.15	0.15	-28.72	-28.72
8	0.00	-156.41	48.28	-302.46	337.43	52.06	52.06	-163.42	-163.42	0.17	0.17	-83.46	-83.46
9	0.00	-20.12	32.11	-268.25	297.34	11.44	11.44	-134.78	-134.78	-0.23	-0.23	-44.06	-44.06
10	0.00	24.36	19.22	272.85	-165.31	12.51	12.51	112.91	112.91	-0.07	-0.07	61.91	61.91
11	0.00	-3.48	4.56	-344.43	193.78	1.24	1.24	-87.08	-87.08	0.12	0.12	34.33	34.33
12	0.00	4.59	-4.43	-117.84	116.66	-7.52	-7.52	-167.67	-167.67	-0.03	-0.03	-52.74	-52.74
13	0.00	-3.30	2.37	-120.33	213.80	0.92	0.92	-54.29	-54.29	-0.05	-0.05	49.39	49.39
14	0.00	15.46	-14.04	216.93	-458.99	-5.26	-5.26	120.50	120.50	0.33	0.33	84.55	84.55
15	0.00	14.42	-16.32	178.28	-168.52	-8.06	-8.06	87.01	87.01	-0.44	-0.44	-147.12	-147.12
16	0.00	10.74	-9.79	220.60	-160.60	-5.97	-5.97	102.88	102.88	-0.30	-0.30	-156.99	-156.99
17	0.00	15.77	-8.40	558.99	-138.81	-4.74	-4.74	127.08	127.08	0.21	0.21	-205.02	-205.02
18	0.00	5.29	-3.35	195.86	-	-1.68	-1.68	96.22	96.22	0.04	0.04	-	-

					271.66							164.24	164.24
19	0.00	25.03	-35.94	219.09	-507.35	-10.88	-10.88	129.06	129.06	-0.19	-0.19	144.89	144.89
20	0.00	73.10	-68.92	231.35	35.56	-74.71	-74.71	129.41	129.41	0.25	0.25	-142.22	-142.22
21	0.00	74.75	-30.18	105.34	-72.48	-55.22	-55.22	86.29	86.29	-0.17	-0.17	-218.60	-218.60
22	0.00	2.47	-1.68	269.17	-95.42	-0.85	-0.85	75.04	75.04	-0.04	-0.04	-114.86	-114.86
23	0.00	0.69	-2.57	123.69	-99.03	-0.89	-0.89	60.99	60.99	-0.01	-0.01	-68.54	-68.54
24	0.00	35.20	-71.62	170.16	71.86	-53.41	-53.41	57.13	57.13	-0.69	-0.69	129.15	129.15
25	0.00	52.25	-59.55	-74.84	-166.88	-62.10	-62.10	59.13	59.13	0.50	0.50	-70.87	-70.87
26	0.00	54.76	-54.68	-1.23	1.11	-40.53	-40.53	-0.85	-0.85	0.13	0.13	-134.51	-134.51
27	0.00	53.08	-22.54	112.82	125.96	-39.75	-39.75	-31.34	-31.34	0.16	0.16	-273.25	-273.25
28	0.00	12.42	-15.01	201.17	-101.14	-5.96	-5.96	65.27	65.27	0.03	0.03	-352.24	-352.24

Εντατικά Μεγέθη Δοκών Στάθμης 3, Π.Φ. 2

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	53.52	-41.56	28.50	-47.03	-19.01	-19.01	15.06	15.06	0.58	0.58	-6.06	-6.06
2	0.00	34.70	-40.09	11.94	-20.90	-32.47	-32.47	11.84	11.84	0.69	0.69	-5.09	-5.09
3	0.00	32.20	-32.83	35.93	-19.24	-12.88	-12.88	10.75	10.75	-0.55	-0.55	2.60	2.60
4	0.00	14.25	-10.32	35.06	-54.81	-4.89	-4.89	17.59	17.59	0.53	0.53	-7.81	-7.81
5	0.00	32.14	-42.65	56.55	-58.28	-31.78	-31.78	48.66	48.66	0.49	0.49	-29.26	-29.26
6	0.00	-20.00	17.63	-31.52	-12.75	7.52	7.52	-5.17	-5.17	0.29	0.29	-23.16	-23.16
7	0.00	-80.52	47.46	53.93	-34.61	39.96	39.96	27.25	27.25	0.65	0.65	18.46	18.46
8	0.00	-13.97	13.70	34.39	-40.27	6.36	6.36	15.80	15.80	0.38	0.38	-20.59	-20.59
9	0.00	-39.18	41.35	-0.20	0.50	25.16	25.16	-0.21	-0.21	0.21	0.21	-9.36	-9.36
10	0.00	-116.00	65.75	-37.96	-11.64	46.59	46.59	-7.02	-7.02	0.58	0.58	-51.73	-51.73
11	0.00	-29.67	42.77	-22.41	9.91	17.23	17.23	-6.68	-6.68	-0.87	-0.87	-23.79	-23.79
12	0.00	-29.82	29.99	-0.15	0.43	18.96	18.96	-0.18	-0.18	0.06	0.06	-4.65	-4.65
13	0.00	-100.21	158.46	-35.70	-9.38	103.47	103.47	-11.39	-11.39	-0.38	-0.38	34.40	34.40
14	0.00	30.95	-39.44	15.11	22.30	-18.50	-18.50	-7.63	-7.63	0.86	0.86	21.82	21.82
15	0.00	-80.88	125.63	46.29	-37.41	60.73	60.73	24.60	24.60	1.11	1.11	7.72	7.72
16	0.00	26.38	-23.40	-50.19	55.16	-8.89	-8.89	-18.48	-18.48	0.18	0.18	-7.00	-7.00
17	0.00	24.10	-22.84	-23.02	18.15	-12.35	-12.35	-10.72	-10.72	0.46	0.46	23.02	23.02
18	0.00	24.03	-29.17	-15.26	-12.02	-15.65	-15.65	7.94	7.94	-0.39	-0.39	10.19	10.19
19	0.00	29.30	-32.23	-54.92	67.59	-10.98	-10.98	-21.82	-21.82	0.35	0.35	-19.68	-19.68
20	0.00	187.93	-178.09	-39.56	-14.20	-192.56	-192.56	27.20	27.20	0.45	0.45	38.03	38.03
21	0.00	86.83	-51.99	-7.93	-11.01	-73.06	-73.06	8.14	8.14	-0.18	-0.18	18.04	18.04
22	0.00	52.63	-88.93	-25.94	-9.68	-56.62	-56.62	-7.60	-7.60	-0.54	-0.54	-23.23	-23.23
23	0.00	145.27	-147.03	10.86	35.06	-162.38	-162.38	-14.49	-14.49	1.16	1.16	8.00	8.00
24	0.00	95.83	-98.77	-1.71	2.23	-72.07	-72.07	-1.46	-1.46	0.33	0.33	-13.41	-13.41
25	0.00	72.22	-44.20	-1.91	1.65	-61.27	-61.27	-1.85	-1.85	0.09	0.09	7.92	7.92
26	0.00	78.88	-193.43	-30.92	-12.23	-170.18	-170.18	-12.48	-12.48	0.75	0.75	62.94	62.94

Εντατικά Μεγέθη Δοκών Στάθμης 4, Π.Φ. 2

A/A	Mmax	My	Mz	Qz	Qy	Mx	N
	[kNm]	[kNm]	[kNm]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kN]

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	53.46	-43.45	22.79	-42.98	-19.37	-19.37	13.05	13.05	0.45	0.45	-5.69	-5.69
2	0.00	30.71	-36.52	9.83	-20.26	-29.14	-29.14	11.73	11.73	0.57	0.57	6.31	6.31
3	0.00	33.01	-32.35	32.74	-14.17	-12.94	-12.94	8.83	8.83	-0.51	-0.51	8.94	8.94
4	0.00	11.77	5.51	47.27	-48.44	3.30	3.30	18.98	18.98	0.21	0.21	-11.85	-11.85
5	0.00	23.74	-42.32	61.75	-76.81	-28.03	-28.03	58.76	58.76	0.73	0.73	-24.77	-24.77
6	0.00	-18.90	17.11	13.48	-19.62	7.20	7.20	4.97	4.97	0.40	0.40	-12.32	-12.32
7	0.00	-57.27	43.44	-95.90	37.61	31.33	31.33	-40.68	-40.68	0.46	0.46	13.08	13.08
8	0.00	-15.64	17.06	53.39	-51.45	7.52	7.52	23.38	23.38	0.39	0.39	-16.38	-16.38
9	0.00	-33.78	35.89	-0.49	0.65	21.77	21.77	-0.35	-0.35	0.18	0.18	-8.37	-8.37
10	0.00	-118.82	65.56	16.04	13.86	47.26	47.26	-2.01	-2.01	0.55	0.55	-22.54	-22.54
11	0.00	-30.76	44.52	29.00	-13.73	17.89	17.89	9.63	9.63	-0.89	-0.89	-11.33	-11.33
12	0.00	-31.22	31.30	-0.88	1.18	19.82	19.82	-0.65	-0.65	0.07	0.07	-1.81	-1.81
13	0.00	-102.02	158.09	-29.16	-16.32	104.04	104.04	-5.75	-5.75	-0.30	-0.30	10.89	10.89
14	0.00	-49.42	-51.91	-18.37	23.84	-26.66	-26.66	-11.03	-11.03	0.75	0.75	17.18	17.18
15	0.00	-72.82	119.52	14.65	-7.58	56.57	56.57	6.50	6.50	1.23	1.23	8.29	8.29
16	0.00	22.03	-16.30	-53.24	74.07	-6.84	-6.84	-22.43	-22.43	0.35	0.35	-15.76	-15.76
17	0.00	16.17	-20.55	-31.14	38.17	-9.66	-9.66	-17.96	-17.96	-0.69	-0.69	15.80	15.80
18	0.00	25.59	-29.49	-16.31	17.74	-16.20	-16.20	-9.93	-9.93	-0.42	-0.42	11.72	11.72
19	0.00	31.54	-34.83	-50.06	67.13	-11.85	-11.85	-20.80	-20.80	0.42	0.42	-33.95	-33.95
20	0.00	166.55	-156.77	46.20	25.04	-170.10	-170.10	-27.33	-27.33	0.45	0.45	-24.02	-24.02
21	0.00	87.01	-49.57	6.27	14.42	-71.88	-71.88	-9.23	-9.23	-0.24	-0.24	14.37	14.37
22	0.00	46.08	-67.55	-21.62	-18.72	-45.45	-45.45	6.64	6.64	-0.49	-0.49	-17.06	-17.06
23	0.00	64.09	-64.23	-19.61	-35.53	-71.29	-71.29	-13.59	-13.59	0.64	0.64	11.06	11.06
24	0.00	106.76	-105.90	-1.48	1.92	-78.76	-78.76	-1.26	-1.26	0.33	0.33	19.50	19.50
25	0.00	67.48	-39.80	-1.85	1.88	-56.46	-56.46	-1.95	-1.95	-0.22	-0.22	2.46	2.46
26	0.00	61.52	-172.43	-31.26	-7.33	-146.22	-146.22	-16.69	-16.69	0.58	0.58	-28.55	-28.55

Εντατικά Μεγέθη Δοκών Στάθμης 5, Π.Φ. 2

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	24.75	-22.46	28.71	46.27	-9.43	-9.43	-14.67	-14.67	0.80	0.80	-16.98	-16.98
2	0.00	12.29	-14.24	39.55	-29.98	-11.44	-11.44	13.97	13.97	-1.58	-1.58	-25.84	-25.84
3	0.00	16.99	-15.40	77.09	-36.74	-6.41	-6.41	22.36	22.36	0.05	0.05	-7.17	-7.17
4	0.00	-16.62	2.41	22.62	-42.68	8.42	8.42	21.34	21.34	0.84	0.84	-19.37	-19.37
5	0.00	-31.94	21.30	109.58	-105.98	16.89	16.89	68.41	68.41	-0.60	-0.60	11.99	11.99
6	0.00	33.60	-2.32	18.55	-19.39	-19.39	-19.39	17.62	17.62	1.06	1.06	17.94	17.94
7	0.00	-13.70	11.61	51.64	-48.58	5.95	5.95	23.52	23.52	0.48	0.48	13.95	13.95
8	0.00	-15.01	17.67	58.18	-52.68	10.37	10.37	34.98	34.98	0.35	0.35	7.21	7.21
9	0.00	-57.51	22.97	18.54	48.48	16.06	16.06	-12.03	-12.03	0.25	0.25	18.41	18.41
10	0.00	-19.89	21.48	43.68	-7.86	9.97	9.97	12.13	12.13	-0.29	-0.29	16.42	16.42
11	0.00	-17.91	16.30	17.06	-11.58	10.71	10.71	8.99	8.99	0.07	0.07	5.59	5.59
12	0.00	-45.64	106.37	51.52	-33.56	60.69	60.69	18.17	18.17	-0.67	-0.67	36.54	36.54
13	0.00	-9.59	112.94	27.20	32.68	76.12	76.12	-9.79	-9.79	0.58	0.58	46.37	46.37
14	0.00	-36.36	-29.69	-27.64	29.69	-17.35	-17.35	-10.63	-10.63	1.07	1.07	41.96	41.96
15	0.00	-27.62	70.47	30.44	39.82	28.84	28.84	13.29	13.29	0.74	0.74	33.31	33.31
16	0.00	-17.07	2.84	-19.13	-12.82	12.86	12.86	-12.45	-12.45	0.61	0.61	-9.54	-9.54
17	0.00	19.48	-19.47	-30.04	20.29	-11.00	-11.00	-12.31	-12.31	-0.49	-0.49	5.05	5.05
18	0.00	24.14	-39.32	-86.89	124.28	-11.32	-11.32	-37.53	-37.53	0.45	0.45	-21.52	-21.52
19	0.00	69.54	-66.54	-44.25	38.52	-73.54	-73.54	-43.54	-43.54	0.49	0.49	-25.94	-25.94
20	0.00	35.28	-21.35	-15.77	23.71	-29.80	-29.80	-20.73	-20.73	-0.22	-0.22	20.12	20.12
21	0.00	19.67	-45.72	-49.54	-14.79	-26.15	-26.15	-14.21	-14.21	-0.66	-0.66	-34.04	-34.04
22	0.00	67.58	-72.03	11.38	54.74	-77.56	-77.56	-24.41	-24.41	-0.99	-0.99	-13.80	-13.80
23	0.00	111.72	-	-30.59	32.17	-84.07	-84.07	-23.01	-23.01	0.48	0.48	-12.98	-12.98

			115.27										
24	0.00	48.43	-15.58	-8.67	15.68	-33.67	-33.67	-10.57	-10.57	-0.46	-0.46	13.48	13.48
25	0.00	12.66	-14.59	-43.03	55.29	-3.37	-3.37	-9.52	-9.52	0.41	0.41	-32.83	-32.83
26	0.00	-13.28	-5.19	20.86	22.61	5.77	5.77	-9.22	-9.22	-0.70	-0.70	-12.94	-12.94
27	0.00	-16.43	4.28	32.40	32.06	2.67	2.67	-4.88	-4.88	0.75	0.75	15.85	15.85
28	0.00	14.41	6.20	-15.29	-19.03	-13.67	-13.67	-19.87	-19.87	1.51	1.51	21.77	21.77
29	0.00	13.59	6.68	-10.21	15.89	-6.96	-6.96	-13.13	-13.13	-0.33	-0.33	7.63	7.63

Εντατικά Μεγέθη Δοκών Στάθμης 1, Π.Φ. 3

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	668.71	158.14	668.71	-3.26	0.53	289.75	312.22	1.18	1.18	4.26	7.02	83.96	83.96
2	26.96	29.49	476.20	-26.90	9.68	188.93	172.91	6.90	6.90	6.50	24.17	95.20	95.20
3	335.25	36.42	335.25	-9.95	2.43	224.76	215.54	10.68	10.68	2.35	12.33	29.29	29.29
4	1.15	79.99	381.77	-23.71	7.92	221.64	240.83	13.82	13.82	2.18	12.86	54.34	54.34
5	564.96	25.66	564.96	-34.35	7.56	242.16	176.05	10.74	10.74	4.80	22.63	60.87	60.87
6	123.07	123.07	373.60	-20.31	0.91	94.04	263.12	7.81	7.81	7.20	21.05	79.09	79.09
7	142.67	142.67	143.30	-5.85	19.55	221.19	170.60	11.00	11.00	14.41	15.33	17.01	17.01
8	94.68	151.44	94.70	-8.41	19.44	101.41	148.54	8.84	8.84	5.54	14.04	24.27	24.27
9	60.14	48.14	57.63	-2.71	12.10	20.36	75.80	2.78	2.78	3.54	1.33	45.89	45.89
10	229.04	33.36	229.04	-18.22	43.26	39.16	138.57	12.38	12.38	2.05	14.21	189.58	189.58
11	88.32	130.36	51.46	-90.49	13.32	65.60	87.08	32.44	32.44	7.05	3.73	149.16	149.16
12	22.51	30.63	20.30	-5.82	10.12	39.07	23.47	2.73	2.73	1.70	3.62	7.61	7.61
13	16.61	5.87	16.77	-11.59	36.09	3.16	11.80	10.71	10.71	2.37	1.09	21.23	21.23
14	29.45	33.82	6.28	-23.82	7.75	46.57	42.81	9.51	9.51	1.89	2.41	13.78	13.78
15	9.20	93.44	24.85	-1.82	11.79	13.88	21.15	2.53	2.53	2.37	0.85	8.30	8.30
16	45.91	33.50	46.48	-4.59	9.54	30.64	27.42	3.17	3.17	0.76	6.95	3.20	3.20
17	29.80	28.23	16.61	-2.86	2.24	16.12	24.45	1.59	1.59	5.54	3.93	0.80	0.80
18	4.28	8.02	5.58	-3.61	3.02	0.49	12.25	0.17	0.17	0.84	2.73	0.58	0.58
19	7.32	14.08	7.31	-3.39	2.49	8.38	19.77	4.71	4.71	0.40	1.66	0.29	0.29
20	10.77	13.19	10.76	-1.11	2.40	4.61	2.67	0.20	0.20	1.20	0.66	3.80	3.80
21	4.63	4.63	3.10	-6.45	3.94	2.60	8.20	8.00	8.00	0.05	2.38	2.29	2.29
22	63.89	63.89	49.52	-4.65	4.47	107.62	52.70	0.26	0.26	34.56	8.59	28.92	28.92
23	0.90	282.50	60.67	-4.42	1.23	144.99	168.72	4.75	4.75	39.58	10.73	44.21	44.21
24	2.10	13.79	37.90	-0.20	0.10	29.11	12.79	0.09	0.09	0.20	2.63	9.19	9.19
25	10.75	52.51	70.66	-0.65	0.57	25.76	9.98	0.24	0.24	3.56	1.82	13.06	13.06
26	15.86	15.86	109.58	-1.37	0.10	91.04	60.17	0.98	0.98	1.70	1.08	26.08	26.08
27	130.99	131.00	16.45	-2.18	1.11	112.38	87.96	0.73	0.73	3.38	1.52	3.02	3.02
28	49.40	66.88	109.65	-11.90	2.69	66.46	49.21	7.31	7.31	8.27	31.60	26.94	26.94
29	98.03	72.26	162.29	-4.21	3.09	85.54	121.67	0.61	0.61	2.31	32.74	11.66	11.66
30	70.19	76.36	143.92	-2.41	0.49	60.50	31.51	1.27	1.27	2.14	38.58	17.85	17.85
31	96.45	99.88	113.81	-7.79	1.32	66.20	103.08	4.14	4.14	15.88	36.18	10.70	10.70
32	38.82	103.70	201.24	-11.55	4.56	84.92	54.04	3.60	3.60	20.08	17.02	18.88	18.88
33	173.89	53.53	182.50	-1.28	2.65	73.46	137.92	1.94	1.94	7.81	20.28	40.97	40.97
34	60.53	29.12	60.46	-29.75	49.68	20.16	57.68	13.69	13.69	4.48	6.68	0.94	0.94
35	97.58	97.58	7.63	-52.00	18.45	89.68	15.18	17.61	17.61	10.07	1.62	4.36	4.36
36	14.41	14.94	48.05	-3.31	12.85	14.63	35.27	4.28	4.28	1.64	2.68	1.02	1.02
37	8.28	35.86	2.76	-3.59	1.18	35.44	3.38	0.50	0.50	4.17	4.18	1.63	1.63
38	4.66	4.35	6.33	-3.71	1.90	3.51	6.15	0.36	0.36	1.91	4.86	5.99	5.99
39	39.45	25.01	39.53	-51.87	66.92	66.59	27.27	20.83	20.83	4.10	33.49	10.08	10.08
40	80.20	81.06	65.24	-123.25	30.72	75.43	35.18	81.03	81.03	25.52	6.01	47.83	47.83
41	20.71	64.36	21.16	-16.48	9.11	41.36	22.92	3.88	3.88	4.51	1.24	22.90	22.90
42	54.73	114.17	13.51	-15.26	6.98	196.88	74.02	3.32	3.32	18.05	36.27	5.17	5.17
43	47.03	25.04	109.38	-5.79	28.49	55.28	131.03	12.69	12.69	31.54	27.75	4.41	4.41
44	33.33	87.31	25.77	-17.57	6.57	107.49	59.77	8.94	8.94	12.35	4.60	0.70	0.70
45	12.48	53.54	4.54	-6.99	3.62	61.00	18.87	1.88	1.88	4.51	4.69	5.40	5.40
46	29.70	22.65	29.71	-3.86	3.55	26.14	21.05	0.46	0.46	15.04	4.36	3.40	3.40
47	105.88	7.56	105.90	-0.30	0.25	30.37	43.96	0.18	0.18	1.83	0.75	17.97	17.97
48	10.74	83.60	10.55	-1.37	3.08	45.58	42.89	2.14	2.14	0.11	1.23	6.97	6.97

49	76.31	76.34	13.44	-1.46	1.14	18.75	34.94	0.29	0.29	0.27	1.31	1.41	1.41
50	2.17	49.93	0.86	-0.95	3.35	37.55	7.06	1.87	1.87	0.58	2.42	9.04	9.04
51	18.64	28.96	123.07	-1.91	2.21	85.49	44.61	1.81	1.81	0.82	3.08	19.20	19.20
52	41.74	21.12	41.74	-1.56	1.08	7.19	53.76	1.12	1.12	1.48	2.65	12.65	12.65
53	42.18	29.05	42.15	-5.21	0.95	34.72	37.01	3.16	3.16	0.30	4.18	17.96	17.96
54	4.65	99.39	32.84	-1.83	0.58	35.01	44.64	0.68	0.68	4.50	0.74	5.87	5.87
55	5.68	28.75	136.07	-0.59	0.77	51.80	48.01	0.09	0.09	0.36	3.08	15.29	15.29
56	87.31	87.44	32.90	-0.99	0.58	55.80	44.64	0.66	0.66	2.74	0.66	5.87	5.87
57	91.84	21.08	91.88	-1.05	1.03	39.58	39.40	0.06	0.06	0.39	2.20	14.54	14.54
58	1.71	128.43	18.95	-1.22	2.25	45.61	39.73	0.50	0.50	1.77	1.43	6.01	6.01
59	12.27	12.01	59.68	-2.09	3.35	29.96	46.28	0.84	0.84	2.31	0.08	12.78	12.78
60	27.59	27.60	33.81	-4.30	2.47	36.63	39.73	4.32	4.32	2.30	3.10	4.21	4.21
61	11.84	7.31	10.31	-4.09	2.78	13.30	7.12	1.94	1.94	1.81	0.54	3.71	3.71
62	2.64	7.49	2.22	-2.67	3.57	13.30	7.06	9.04	9.04	0.82	1.28	1.87	1.87
63	34.67	35.57	26.09	-5.69	1.12	57.70	60.29	2.74	2.74	2.30	1.78	0.27	0.27
64	4.92	4.64	2.99	-0.78	1.88	7.98	1.70	0.54	0.54	2.88	2.44	0.44	0.44
65	13.79	2.26	2.78	-2.80	1.73	8.29	21.79	1.23	1.23	2.25	5.69	2.08	2.08
66	62.17	62.43	68.97	-0.42	0.73	87.23	65.39	0.21	0.21	4.28	2.83	14.86	14.86
67	0.55	137.66	8.23	-0.16	1.10	63.44	87.96	0.73	0.73	2.79	0.83	3.02	3.02
68	0.93	166.69	103.62	-12.86	0.61	50.55	64.67	15.36	15.36	2.81	24.04	18.38	18.38
69	3.23	77.33	92.44	-11.67	0.69	21.54	14.55	15.40	15.40	0.57	21.00	18.18	18.18

Εντατικά Μεγέθη Δοκών Στάθμης 2, Π.Φ. 3

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	48.47	6.71	-556.47	587.02	-8.37	-8.37	-228.69	-228.69	-0.02	-0.02	240.32	240.32
2	0.00	85.95	-248.38	-350.48	378.93	-148.59	-148.59	-324.16	-324.16	-0.30	-0.30	557.68	557.68
4	0.00	102.50	-78.79	-412.41	496.85	-57.55	-57.55	-286.90	-286.90	0.14	0.14	-85.96	-85.96
5	0.00	44.63	-34.39	106.14	-184.67	-15.80	-15.80	58.12	58.12	0.20	0.20	111.18	111.18
6	0.00	20.38	-24.95	213.95	-620.04	-10.42	-10.42	191.65	191.65	-0.28	-0.28	279.16	279.16
7	0.00	41.55	-49.00	178.62	-185.83	-28.74	-28.74	115.62	115.62	0.11	0.11	-6.93	-6.93
8	0.00	217.91	-62.49	652.21	-754.97	-71.87	-71.87	360.74	360.74	-0.10	-0.10	156.22	156.22
9	0.00	11.16	-50.06	386.87	-405.77	-14.28	-14.28	190.74	190.74	-0.10	-0.10	165.67	165.67
10	0.00	13.55	-26.40	-128.32	-304.92	-12.08	-12.08	61.99	61.99	-0.03	-0.03	-102.18	-102.18
11	0.00	8.13	-3.75	734.19	-401.99	-1.93	-1.93	184.73	184.73	0.09	0.09	-53.20	-53.20
12	0.00	5.65	-10.58	21.44	-285.28	-14.11	-14.11	265.47	265.47	0.04	0.04	95.85	95.85
13	0.00	6.72	-5.00	169.46	-331.63	-1.90	-1.90	81.48	81.48	0.09	0.09	85.07	85.07
14	0.00	6.74	-9.64	578.71	-1197.55	-2.83	-2.83	317.17	317.17	0.51	0.51	-87.91	-87.91
15	0.00	-22.87	15.72	-218.56	-125.51	10.09	10.09	-36.90	-36.90	-0.79	-0.79	-176.34	-176.34
16	0.00	-10.68	18.84	-503.17	224.61	8.64	8.64	-212.42	-212.42	0.54	0.54	-60.31	-60.31
17	0.00	7.58	-4.38	-949.40	328.19	-2.33	-2.33	-250.45	-250.45	-0.31	-0.31	-203.25	-203.25
18	0.00	-4.42	3.94	-354.40	582.72	1.70	1.70	-193.16	-193.16	0.02	0.02	47.67	47.67
19	0.00	11.23	-12.93	789.37	-	-4.30	-4.30	424.37	424.37	-0.79	-0.79	38.85	38.85

					1587.28								
20	0.00	24.18	-23.28	-870.25	110.73	-24.92	-24.92	-515.92	-515.92	1.04	1.04	208.97	208.97
21	0.00	-16.91	6.62	-189.07	288.23	12.37	12.37	-250.97	-250.97	0.38	0.38	135.53	135.53
22	0.00	0.88	-0.98	-478.97	212.89	-0.38	-0.38	-142.63	-142.63	-0.04	-0.04	82.53	82.53
23	0.00	0.31	-0.73	-99.83	103.46	-0.28	-0.28	-55.69	-55.69	-0.01	-0.01	11.31	11.31
24	0.00	18.55	-34.95	272.15	-17.82	-26.75	-26.75	141.30	141.30	-1.33	-1.33	118.28	118.28
25	0.00	-11.42	11.39	-252.70	-480.73	12.66	12.66	126.81	126.81	0.98	0.98	88.09	88.09
26	0.00	10.44	-10.40	-0.70	-0.90	-7.72	-7.72	0.37	0.37	-0.04	-0.04	295.05	295.05
27	0.00	8.06	-4.03	-182.46	-137.62	-6.34	-6.34	-23.79	-23.79	0.32	0.32	195.36	195.36
28	0.00	4.84	-7.25	-359.39	241.78	-2.62	-2.62	-130.55	-130.55	0.13	0.13	152.91	152.91

Εντατικά Μεγέθη Δοκών Στάθμης 3, Π.Φ. 3

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	117.94	-88.28	37.85	-63.15	-41.24	-41.24	20.13	20.13	-0.58	-0.58	6.95	6.95
2	0.00	80.97	-94.05	7.39	-43.75	-76.09	-76.09	21.66	21.66	0.37	0.37	-10.22	-10.22
3	0.00	67.24	-70.24	67.04	-36.39	-27.22	-27.22	20.44	20.44	0.26	0.26	5.12	5.12
4	0.00	60.09	-44.21	58.06	-63.25	-20.86	-20.86	24.09	24.09	-0.37	-0.37	-19.58	-19.58
5	0.00	99.69	-133.60	37.81	-54.20	-99.27	-99.27	38.97	38.97	-0.04	-0.04	-81.21	-81.21
6	0.00	52.98	-47.09	51.86	-15.66	-20.01	-20.01	10.62	10.62	0.19	0.19	14.45	14.45
7	0.00	329.20	-196.07	84.71	-28.90	-164.15	-164.15	35.07	35.07	0.45	0.45	57.85	57.85
8	0.00	34.70	-33.81	17.64	82.87	-15.75	-15.75	-17.09	-17.09	-0.18	-0.18	-33.18	-33.18
9	0.00	73.11	-77.66	0.51	-1.18	-47.12	-47.12	0.53	0.53	0.15	0.15	16.72	16.72
10	0.00	159.95	-91.09	53.64	22.47	-64.37	-64.37	8.85	8.85	0.51	0.51	57.64	57.64
11	0.00	41.81	-62.02	31.68	21.86	-24.72	-24.72	3.91	3.91	0.48	0.48	22.57	22.57
12	0.00	33.77	-36.66	-0.36	0.44	-22.35	-22.35	-0.25	-0.25	0.02	0.02	5.92	5.92
13	0.00	-82.60	131.03	-44.81	-13.76	85.45	85.45	-13.84	-13.84	-1.54	-1.54	32.56	32.56
14	0.00	-21.37	32.70	-47.01	-21.67	14.17	14.17	-8.80	-8.80	0.60	0.60	-31.08	-31.08
15	0.00	-48.14	76.70	-64.79	53.70	36.71	36.71	-34.84	-34.84	-0.60	-0.60	-10.41	-10.41
16	0.00	-14.24	11.75	-76.85	71.69	4.63	4.63	-26.41	-26.41	-0.04	-0.04	4.46	4.46
17	0.00	-22.72	19.78	-24.88	9.25	11.18	11.18	-8.96	-8.96	-0.48	-0.48	26.82	26.82
18	0.00	-21.60	26.04	8.52	10.72	14.01	14.01	-4.97	-4.97	1.00	1.00	4.74	4.74
19	0.00	-9.24	-9.82	-115.61	131.28	3.40	3.40	-44.03	-44.03	-1.04	-1.04	6.90	6.90
20	0.00	70.78	-67.05	126.99	-25.95	-72.47	-72.47	80.22	80.22	1.68	1.68	19.99	19.99
21	0.00	-28.72	15.53	-12.22	-21.82	23.25	23.25	6.56	6.56	0.47	0.47	-5.72	-5.72
22	0.00	15.79	-29.92	-38.16	-10.58	-18.29	-18.29	-13.58	-13.58	-1.84	-1.84	-18.90	-18.90
23	0.00	-16.62	18.85	20.97	58.17	19.67	19.67	-21.79	-21.79	3.65	3.65	15.23	15.23
24	0.00	15.57	-15.71	3.04	-4.14	-11.58	-11.58	2.66	2.66	-0.81	-0.81	8.88	8.88
25	0.00	7.94	-4.67	2.87	-1.10	-6.64	-6.64	2.08	2.08	0.36	0.36	0.65	0.65
26	0.00	58.98	-143.63	-22.73	-8.93	-126.63	-126.63	-11.04	-11.04	1.88	1.88	-70.02	-70.02

Εντατικά Μεγέθη Δοκών Στάθμης 4, Π.Φ. 3

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	123.54	-94.52	18.87	-54.38	-43.61	-43.61	14.61	14.61	-0.53	-0.53	-15.27	-15.27
2	0.00	76.32	-91.42	3.37	-38.83	-72.93	-72.93	17.67	17.67	0.31	0.31	-6.54	-6.54

3	0.00	72.25	-72.63	38.12	-16.05	-28.69	-28.69	10.63	10.63	0.33	0.33	12.99	12.99
4	0.00	48.24	-20.79	39.49	-39.82	-13.80	-13.80	15.79	15.79	-0.10	-0.10	-35.06	-35.06
5	0.00	72.87	-134.76	20.28	-37.76	-88.35	-88.35	24.44	24.44	-0.33	-0.33	-68.14	-68.14
6	0.00	51.96	-47.64	-4.40	21.73	-19.92	-19.92	-4.33	-4.33	-0.18	-0.18	-19.28	-19.28
7	0.00	237.68	-180.96	49.90	-36.21	-130.28	-130.28	24.43	24.43	0.28	0.28	23.32	23.32
8	0.00	39.34	-42.81	-23.44	86.15	-18.88	-18.88	-23.69	-23.69	-0.13	-0.13	-40.82	-40.82
9	0.00	69.01	-74.04	0.19	-0.68	-44.70	-44.70	0.27	0.27	0.13	0.13	14.89	14.89
10	0.00	179.62	-99.38	-14.10	21.23	-71.54	-71.54	-5.37	-5.37	0.62	0.62	-17.00	-17.00
11	0.00	45.31	-69.92	16.23	25.04	-27.44	-27.44	-5.60	-5.60	0.44	0.44	-7.30	-7.30
12	0.00	38.27	-41.71	-0.49	0.41	-25.38	-25.38	-0.28	-0.28	0.03	0.03	2.35	2.35
13	0.00	-79.24	124.60	-29.80	-29.93	81.53	81.53	2.85	2.85	-1.25	-1.25	9.16	9.16
14	0.00	-33.91	40.37	-9.36	15.88	19.52	19.52	-6.06	-6.06	0.69	0.69	13.14	13.14
15	0.00	-41.21	71.24	17.33	-11.34	33.05	33.05	8.42	8.42	-1.00	-1.00	3.64	3.64
16	0.00	-11.28	7.12	-65.60	81.39	3.23	3.23	-26.14	-26.14	0.72	0.72	8.15	8.15
17	0.00	-17.73	20.10	38.94	-18.50	9.95	9.95	15.03	15.03	-1.35	-1.35	15.10	15.10
18	0.00	-26.83	27.75	19.96	-15.17	16.04	16.04	10.23	10.23	1.08	1.08	-5.25	-5.25
19	0.00	10.56	-11.26	-85.23	120.00	-3.89	-3.89	-36.62	-36.62	-1.29	-1.29	-10.69	-10.69
20	0.00	73.19	-70.73	136.32	-25.58	-75.68	-75.68	84.58	84.58	1.55	1.55	-39.90	-39.90
21	0.00	-30.79	15.81	-7.82	-25.79	24.49	24.49	10.33	10.33	0.84	0.84	-4.90	-4.90
22	0.00	10.86	-15.70	-18.90	-22.87	-10.62	-10.62	4.28	4.28	-1.72	-1.72	-8.78	-8.78
23	0.00	-12.45	13.18	-10.42	38.14	14.24	14.24	-22.52	-22.52	1.80	1.80	-8.50	-8.50
24	0.00	13.21	-14.25	3.14	-3.98	-10.16	-10.16	2.64	2.64	-0.59	-0.59	-7.79	-7.79
25	0.00	7.21	-4.15	2.66	-1.39	-5.98	-5.98	2.13	2.13	0.74	0.74	-1.61	-1.61
26	0.00	44.26	-121.68	-39.93	4.84	-103.71	-103.71	-27.85	-27.85	1.41	1.41	-21.01	-21.01

Εντατικά Μεγέθη Δοκών Στάθμης 5, Π.Φ. 3

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	44.22	-43.83	15.32	-49.00	-17.60	-17.60	11.89	11.89	-0.46	-0.46	-9.83	-9.83
2	0.00	35.88	-39.82	-47.56	-52.27	-33.62	-33.62	4.86	4.86	0.68	0.68	-14.26	-14.26
3	0.00	37.65	-36.32	31.55	-16.96	-14.65	-14.65	9.44	9.44	0.17	0.17	8.84	8.84
4	0.00	-36.49	-6.31	26.68	-44.79	15.40	15.40	32.08	32.08	2.42	2.42	-53.96	-53.96
5	0.00	128.46	-86.69	35.89	-37.14	-68.30	-68.30	23.14	23.14	0.42	0.42	26.08	26.08
6	0.00	-122.27	-5.62	36.99	12.40	67.61	67.61	14.78	14.78	-3.97	-3.97	-43.43	-43.43
7	0.00	35.66	-27.23	-13.06	27.23	-14.80	-14.80	-9.30	-9.30	-1.06	-1.06	-26.45	-26.45
8	0.00	38.65	-44.05	-44.11	19.36	-26.25	-26.25	-19.85	-19.85	0.25	0.25	11.26	11.26
9	0.00	91.67	-36.18	62.65	-26.95	-25.57	-25.57	14.77	14.77	0.13	0.13	-8.82	-8.82
10	0.00	31.38	-38.14	16.32	-6.50	-16.75	-16.75	4.02	4.02	0.20	0.20	-12.05	-12.05
11	0.00	18.69	-23.01	-10.92	1.23	-13.19	-13.19	-3.74	-3.74	0.14	0.14	-4.86	-4.86
12	0.00	-56.69	92.67	109.68	-37.96	59.41	59.41	56.58	56.58	-2.59	-2.59	37.83	37.83
13	0.00	6.18	-73.61	100.23	83.26	-48.84	-48.84	12.18	12.18	-0.56	-0.56	-32.76	-32.76
14	0.00	-27.94	30.76	-107.33	-38.31	15.37	15.37	-19.31	-19.31	0.64	0.64	-32.50	-32.50
15	0.00	-14.86	35.53	-23.61	151.45	14.66	14.66	-50.10	-50.10	1.26	1.26	-28.28	-28.28
16	0.00	70.21	9.87	12.57	22.20	-50.34	-50.34	-10.74	-10.74	-1.98	-1.98	23.24	23.24
17	0.00	35.59	13.82	-10.14	15.95	-8.53	-8.53	-6.60	-6.60	1.47	1.47	8.83	8.83
18	0.00	8.54	-13.92	-87.96	124.59	-3.99	-3.99	-37.89	-37.89	-1.60	-1.60	13.16	13.16
19	0.00	36.40	-35.90	85.22	-29.04	-39.07	-39.07	61.67	61.67	2.04	2.04	-10.95	-10.95
20	0.00	-11.17	6.49	6.84	-12.41	9.30	9.30	10.09	10.09	0.36	0.36	7.26	7.26
21	0.00	4.15	-19.97	-19.24	-17.04	-9.61	-9.61	3.14	3.14	-2.30	-2.30	-8.15	-8.15
22	0.00	-25.15	27.88	5.37	53.76	29.46	29.46	-28.02	-28.02	3.36	3.36	-13.49	-13.49
23	0.00	15.93	-14.76	23.88	11.31	-11.34	-11.34	6.83	6.83	-0.76	-0.76	-23.64	-23.64
24	0.00	-9.70	-1.66	12.50	0.96	5.75	5.75	6.78	6.78	0.68	0.68	-3.36	-3.36
25	0.00	43.21	-38.09	-137.96	31.00	-10.24	-10.24	-19.83	-19.83	-1.29	-1.29	-59.36	-59.36
26	0.00	-33.18	-20.78	-15.04	28.00	7.35	7.35	-20.65	-20.65	2.84	2.84	-11.40	-11.40

27	0.00	44.98	7.06	102.60	-22.65	-5.46	-5.46	16.13	16.13	0.50	0.50	-10.47	-10.47
28	0.00	-51.89	22.11	36.51	-16.37	54.45	54.45	36.47	36.47	-0.99	-0.99	7.76	7.76
29	0.00	-45.33	-27.63	-24.80	-27.21	15.02	15.02	-7.13	-7.13	-0.65	-0.65	14.69	14.69

Εντατικά Μεγέθη Δοκών Στάθμης 1, Π.Φ. 8

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	-36.14	-35.66	-2.79	-0.38	0.26	-3.31	27.87	-0.25	-0.25	3.46	4.71	-4.56	-4.56
2	-19.30	-7.21	-1.25	0.36	-0.88	-19.99	24.25	0.50	0.50	6.54	-10.31	7.57	7.57
3	0.10	17.34	19.41	-0.84	0.20	-10.07	13.44	-0.90	-0.90	1.26	11.56	4.42	4.42
4	0.10	17.81	22.95	0.39	-0.13	-7.37	15.48	0.44	0.44	-1.70	-11.66	3.21	3.21
5	-30.93	-24.09	-2.31	-1.89	1.19	-15.06	31.29	-1.23	-1.23	-4.11	10.28	2.91	2.91
6	-43.40	-23.59	-31.72	0.76	-0.79	-26.83	20.14	0.62	0.62	-0.05	-10.86	-2.31	-2.31
7	-30.19	-6.45	-29.49	-0.30	-1.47	-39.16	6.80	0.94	0.94	-4.88	-8.85	3.99	3.99
8	0.10	32.57	22.52	0.62	1.45	-32.75	23.86	-0.67	-0.67	2.21	7.28	-3.87	-3.87
9	-62.28	9.66	16.09	-0.06	-0.32	-62.27	59.18	0.05	0.05	-3.09	-4.71	1.40	1.40
10	-1.05	31.52	100.97	0.39	-2.29	-44.09	90.24	1.09	1.09	1.65	-2.13	5.73	5.73
11	-56.00	123.70	-23.57	-2.67	2.65	-122.46	47.62	-1.67	-1.67	2.34	-1.31	-4.58	-4.58
12	-25.00	33.78	39.37	0.12	-0.58	-44.82	50.24	0.14	0.14	-0.66	1.38	0.34	0.34
13	-9.22	36.30	41.55	-0.58	0.12	-40.04	43.56	-0.16	-0.16	-1.02	1.33	0.47	0.47
14	-13.10	42.21	-2.26	0.35	-0.02	-47.79	20.02	0.11	0.11	-1.76	0.56	-0.25	-0.25
15	-22.84	7.00	34.05	-0.01	-1.29	-31.35	39.88	0.25	0.25	-2.49	5.97	-1.85	-1.85
16	-14.06	14.12	28.37	-0.73	-0.01	-27.65	34.85	-0.16	-0.16	-5.18	7.43	-0.42	-0.42
17	-17.97	28.74	-16.20	-0.03	0.32	-33.06	6.55	-0.11	-0.11	-5.53	3.21	0.02	0.02
18	-23.31	-12.93	18.13	0.33	-0.14	-13.76	19.32	0.08	0.08	-0.34	3.37	0.48	0.48
19	-12.33	22.89	-12.33	-0.20	0.12	-25.41	-20.70	-0.25	-0.25	-0.99	-0.36	-0.17	-0.17
20	-7.91	-0.14	-0.10	-0.03	-0.07	-7.18	3.78	0.01	0.01	0.51	0.10	0.05	0.05
21	-0.09	4.24	-0.09	0.05	-0.03	-3.66	-1.85	0.05	0.05	0.30	0.49	-0.11	-0.11
22	-14.21	40.11	-14.21	0.43	0.46	-54.52	-26.03	-0.03	-0.03	1.35	-0.22	-1.91	-1.91
23	0.10	29.94	78.80	-0.46	0.60	19.23	50.21	-0.92	-0.92	-0.45	1.34	2.93	2.93
24	-16.10	-6.10	-15.61	-0.04	0.15	-10.03	2.37	-0.08	-0.08	0.68	1.07	0.33	0.33
25	-20.83	13.50	-20.83	0.06	-0.10	-21.77	-9.07	0.07	0.07	-1.94	-1.73	-2.08	-2.08
26	-21.50	11.68	-21.50	0.21	-0.07	-27.22	-12.80	0.19	0.19	-0.91	-0.97	2.63	2.63
27	-5.86	19.45	-5.86	-0.04	-0.06	-23.07	-11.44	0.02	0.02	-0.21	-0.37	-0.60	-0.60
28	-41.17	-36.61	-20.49	-0.36	-0.55	-13.81	28.57	0.10	0.10	3.58	-11.61	-0.04	-0.04
29	-56.13	-56.13	-18.10	-0.79	0.44	-0.90	37.78	-0.65	-0.65	5.41	14.87	-1.17	-1.17
30	-50.54	-50.54	18.09	0.95	0.06	19.63	52.40	0.52	0.52	-3.30	-8.07	1.07	1.07
31	-25.81	17.00	-25.81	0.75	-0.14	-36.28	-4.99	0.52	0.52	0.40	6.47	1.33	1.33
32	-35.26	13.70	-35.26	-2.20	-0.05	-36.36	-7.69	-1.07	-1.07	2.15	-2.91	4.03	4.03
33	-30.29	-30.29	17.83	-0.43	-0.33	9.95	34.57	-0.05	-0.05	1.14	3.72	-4.60	-4.60
34	-78.68	-29.00	49.39	0.29	-1.26	-55.01	67.46	0.27	0.27	-1.15	5.79	-0.42	-0.42
35	-5.60	74.32	41.62	-2.01	0.29	-67.43	51.42	-0.57	-0.57	-8.66	3.01	0.29	0.29
36	-4.44	54.79	19.18	0.34	-0.02	-55.58	29.23	0.10	0.10	-3.33	-0.85	0.18	0.18
37	-25.25	13.89	17.72	-0.57	0.73	-36.02	27.54	-0.25	-0.25	1.10	-11.61	-0.05	-0.05
38	-9.41	19.51	-2.41	0.41	0.02	-17.97	8.00	0.08	0.08	5.26	-2.78	0.13	0.13
39	-91.18	-14.04	150.35	1.56	-2.89	-70.79	119.39	0.78	0.78	-1.93	-0.76	-1.68	-1.68
40	-25.31	115.08	-20.70	-1.96	1.19	-93.61	15.53	-1.66	-1.66	0.78	0.33	8.98	8.98
41	0.10	45.04	6.07	0.30	-0.01	-37.95	8.26	0.17	0.17	0.30	0.18	-1.54	-1.54
42	-41.16	-26.38	17.73	-0.59	1.72	-30.88	54.83	-0.89	-0.89	1.13	26.81	1.26	1.26
43	-15.30	32.19	13.20	0.77	-1.85	-48.69	36.52	1.45	1.45	-23.28	0.14	-0.64	-0.64
44	-10.44	39.95	10.60	-0.19	0.11	-40.08	23.61	-0.11	-0.11	-1.18	-0.39	0.81	0.81
45	-5.33	32.84	-4.58	0.12	0.02	-29.92	3.51	0.05	0.05	0.39	0.63	-0.91	-0.91
46	-11.81	11.53	10.34	0.31	-0.11	-21.47	13.80	0.09	0.09	-1.58	-0.07	-1.64	-1.64
47	-2.91	7.45	-2.91	0.04	0.07	-6.73	-1.69	-0.01	-0.01	0.06	0.09	-0.57	-0.57
48	-2.65	-2.36	-1.38	0.03	-0.05	-0.96	1.70	0.04	0.04	-0.07	-0.03	-0.39	-0.39
49	-0.89	0.87	-0.88	-0.05	0.12	-1.44	0.14	-0.07	-0.07	-0.03	-0.04	-0.44	-0.44
50	-4.19	-4.19	-0.06	0.10	0.03	1.58	1.79	0.03	0.03	-0.17	-0.30	0.17	0.17
51	-9.32	14.31	-9.32	-0.31	0.25	-17.20	-5.40	-0.27	-0.27	1.03	1.17	2.36	2.36
52	-7.70	-7.70	6.82	0.11	-0.17	0.18	13.37	0.13	0.13	-0.06	-0.43	-0.25	-0.25

53	-17.80	-5.80	-17.80	0.62	-0.24	-11.09	-1.62	0.46	0.46	-1.33	-1.56	0.91	0.91
54	-8.00	7.18	-8.00	-0.12	-0.09	-12.14	-4.19	-0.02	-0.02	0.45	-0.06	-0.47	-0.47
55	-6.36	-6.23	-1.95	-0.16	-0.01	-0.81	4.95	-0.07	-0.07	0.17	0.81	-0.66	-0.66
56	-10.36	-8.36	-7.99	0.06	0.09	-3.55	4.19	-0.01	-0.01	-0.77	-0.08	-0.47	-0.47
57	-9.30	-9.30	2.20	0.02	-0.07	1.82	6.47	0.04	0.04	0.22	-0.42	0.44	0.44
58	-8.58	-8.58	-2.68	-0.00	0.07	0.77	3.59	-0.03	-0.03	0.92	0.57	-0.19	-0.19
59	0.10	0.30	4.92	0.03	0.08	2.27	3.11	-0.03	-0.03	-0.02	-0.13	-0.63	-0.63
60	-4.20	2.61	-4.20	0.12	-0.08	-5.00	-3.58	0.13	0.13	0.08	-0.03	-0.14	-0.14
61	0.01	1.54	0.01	0.09	0.07	-1.79	-1.68	0.02	0.02	0.23	0.29	-0.19	-0.19
62	-0.28	0.85	-0.28	0.08	-0.04	-1.73	-1.79	0.17	0.17	0.07	0.12	-0.03	-0.03
63	-3.47	38.98	6.37	-0.46	-0.10	-45.79	21.09	-0.15	-0.15	1.39	-1.89	-0.22	-0.22
64	-5.79	0.23	1.72	0.07	0.02	-6.26	4.54	0.01	0.01	-0.76	0.42	-0.06	-0.06
65	-0.33	2.59	0.61	-0.09	0.13	-2.55	1.13	-0.06	-0.06	-0.45	-0.68	-0.07	-0.07
66	-21.26	8.36	-21.26	-0.09	0.17	-22.81	-12.02	-0.15	-0.15	2.97	2.75	-1.93	-1.93
67	-13.56	-13.53	-4.61	0.10	0.06	-0.80	11.44	0.02	0.02	-1.70	-1.36	-0.60	-0.60
68	-41.04	0.42	-41.04	1.22	0.14	-45.89	-8.30	1.35	1.35	-6.92	-13.56	-3.22	-3.22
69	-66.04	-66.04	-26.25	0.18	-0.14	28.89	50.95	0.40	0.40	0.49	7.89	-2.77	-2.77

Εντατικά Μεγέθη Δοκών Στάθμης 2, Π.Φ. 8

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	20.25	-7.20	-4.80	-0.61	4.14	21.48	-20.52	-0.95	-0.95	-0.18	-0.18	0.97	0.97
2	-3.43	-3.73	-8.65	3.91	7.96	1.39	-5.76	-1.80	-1.80	0.25	0.25	-5.10	-5.10
4	4.62	-4.73	-4.45	28.73	-13.83	11.78	-11.60	13.51	13.51	-0.00	-0.00	8.19	8.19
5	11.63	-9.67	-8.94	-3.69	11.23	16.89	-16.60	-2.98	-2.98	-0.02	-0.02	2.90	2.90
6	3.46	-6.96	-10.96	11.50	-5.76	10.50	-12.34	3.97	3.97	0.02	0.02	1.88	1.88
7	3.52	-6.50	-3.19	5.39	-1.69	11.67	-9.57	2.25	2.25	-0.00	-0.00	-0.16	-0.16
8	10.83	-8.23	10.83	-12.70	17.54	4.89	4.89	-7.75	-7.75	0.02	0.02	7.59	7.59
9	10.61	10.61	-6.39	3.51	-2.18	-4.10	-4.10	1.37	1.37	-0.05	-0.05	4.11	4.11
10	6.22	-2.86	-0.86	0.36	1.00	10.90	-9.63	-0.20	-0.20	0.03	0.03	1.23	1.23
11	14.40	-2.56	-15.01	-13.04	7.17	12.84	-16.89	-3.29	-3.29	0.12	0.12	0.65	0.65
12	-2.05	-12.77	-2.05	2.47	0.81	11.89	6.75	1.44	1.44	-0.09	-0.09	0.35	0.35
13	6.64	-5.14	-1.76	0.21	0.90	7.11	-6.01	-0.11	-0.11	0.05	0.05	-3.07	-3.07
14	20.48	-10.20	-25.33	-7.63	8.05	24.61	-30.02	-2.80	-2.80	0.11	0.11	-1.37	-1.37
15	4.05	-21.11	1.93	9.19	5.57	17.14	-5.01	0.95	0.95	-0.04	-0.04	-3.85	-3.85
16	4.82	3.08	-16.04	4.72	1.56	4.61	-15.86	0.93	0.93	-0.10	-0.10	3.20	3.20
17	8.67	-13.75	-11.99	15.60	-7.65	17.24	-16.55	4.56	4.56	-0.26	-0.26	12.09	12.09
18	3.59	-11.67	1.27	4.62	-7.86	8.75	-3.42	2.57	2.57	0.14	0.14	9.36	9.36
19	16.89	-6.91	-30.72	-11.69	23.16	20.54	-29.05	-6.22	-6.22	0.00	0.00	-0.16	-0.16
20	1.93	1.73	-6.42	1.23	7.40	1.66	-10.23	-3.25	-3.25	0.03	0.03	-15.76	-15.76
21	2.47	1.77	-1.84	-0.83	2.70	2.57	-6.37	-1.86	-1.86	-0.02	-0.02	0.49	0.49
22	1.74	-0.18	-2.58	5.04	-1.30	1.98	-2.97	1.31	1.31	-0.01	-0.01	4.66	4.66
23	0.32	-2.40	0.18	-0.45	2.87	1.83	-0.42	-0.91	-0.91	-0.10	-0.10	4.89	4.89
24	3.26	3.16	-0.47	-6.39	-4.12	0.72	-4.36	-1.13	-1.13	0.25	0.25	-3.75	-3.75
25	8.68	8.68	-8.58	2.79	15.06	-8.25	-10.92	-6.81	-6.81	-0.11	-0.11	4.25	4.25
26	1.02	-3.01	-2.04	-0.18	0.17	5.61	-4.89	-0.13	-0.13	-0.03	-0.03	-6.09	-6.09
27	5.43	5.43	-6.66	-1.04	0.57	-4.66	-8.06	-0.85	-0.85	0.02	0.02	0.67	0.67
28	1.60	-2.06	-5.38	1.76	0.91	3.80	-5.24	0.19	0.19	-0.03	-0.03	5.89	5.89

Εντατικά Μεγέθη Δοκών Στάθμης 3, Π.Φ. 8

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	7.57	-9.00	-4.08	-1.26	0.62	12.27	-10.30	-0.38	-0.38	0.17	0.17	1.26	1.26
2	-3.84	-4.29	-4.58	-1.05	0.47	0.89	-1.14	-0.66	-0.66	-0.11	-0.11	0.03	0.03
3	9.04	-8.35	-3.40	-1.74	0.14	12.80	-10.83	-0.37	-0.37	-0.10	-0.10	0.57	0.57
4	7.63	-13.14	-6.51	-1.74	1.79	15.29	-12.64	-0.71	-0.71	-0.14	-0.14	1.22	1.22

5	2.15	2.15	-7.41	0.54	-0.86	-0.82	-7.32	0.60	0.60	0.08	0.08	-0.53	-0.53
6	5.66	-10.09	-6.20	-1.72	0.07	11.82	-10.27	-0.36	-0.36	0.01	0.01	0.45	0.45
7	4.78	-2.64	-5.61	-3.84	1.69	10.21	-12.06	-1.73	-1.73	-0.01	-0.01	-1.21	-1.21
8	2.51	-2.29	-7.34	-0.89	1.80	5.37	-7.69	-0.62	-0.62	-0.00	-0.00	-0.33	-0.33
9	1.44	-2.93	-3.24	-0.02	0.03	5.56	-5.76	-0.02	-0.02	-0.00	-0.00	-0.10	-0.10
10	2.28	-7.29	1.87	-1.28	0.65	5.95	-1.25	-0.49	-0.49	-0.09	-0.09	-0.56	-0.56
11	3.83	0.70	-4.39	0.55	0.21	3.92	-6.34	0.08	0.08	0.10	0.10	0.08	0.08
12	0.14	0.14	-1.19	-0.02	0.01	-0.42	-0.42	-0.01	-0.01	-0.01	-0.01	-0.17	-0.17
13	1.36	-0.25	-2.99	1.22	-0.19	3.40	-5.60	0.56	0.56	0.16	0.16	0.09	0.09
14	3.48	-0.79	-1.45	1.65	0.21	4.67	-5.01	0.38	0.38	0.04	0.04	1.90	1.90
15	0.79	0.13	-2.73	1.71	-1.97	1.28	-2.96	1.08	1.08	0.16	0.16	1.12	1.12
16	10.19	-16.07	-15.45	1.79	-0.80	18.64	-18.42	0.46	0.46	0.06	0.06	0.56	0.56
17	2.18	-8.50	-2.19	0.34	-0.19	9.21	-5.89	0.14	0.14	-0.08	-0.08	0.88	0.88
18	2.72	-1.69	-4.88	0.88	-0.12	6.03	-7.91	0.30	0.30	-0.08	-0.08	0.95	0.95
19	8.41	-11.94	-16.72	2.25	-1.00	15.39	-17.10	0.58	0.58	0.06	0.06	-0.16	-0.16
20	1.28	-3.85	-0.38	1.52	-0.14	8.50	-4.84	0.87	0.87	0.04	0.04	0.86	0.86
21	0.60	-2.29	0.55	0.76	-0.15	3.45	-0.46	0.48	0.48	0.04	0.04	-0.28	-0.28
22	2.46	-2.32	1.44	0.28	1.40	5.60	-2.59	-0.45	-0.45	-0.22	-0.22	0.24	0.24
23	1.69	1.69	-2.19	0.67	-1.65	-1.59	-2.72	1.29	1.29	0.12	0.12	-1.89	-1.89
24	1.43	-4.37	0.08	-0.01	0.02	6.38	-3.08	-0.01	-0.01	-0.02	-0.02	1.10	1.10
25	0.56	0.56	-0.25	-0.02	-0.01	-0.42	-0.42	-0.01	-0.01	-0.01	-0.01	0.06	0.06
26	2.28	2.28	-7.07	0.25	0.49	-4.65	-7.03	-0.15	-0.15	-0.30	-0.30	1.39	1.39

Εντατικά Μεγέθη Δοκών Στάθμης 4, Π.Φ. 8

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	7.85	-10.14	-3.76	-1.73	2.33	13.08	-10.53	-0.81	-0.81	0.28	0.28	-1.81	-1.81
2	-3.11	-4.48	-3.52	2.34	-0.43	1.86	-1.02	1.21	1.21	-0.24	-0.24	-0.73	-0.73
3	8.30	-7.32	-3.28	1.96	-1.07	11.57	-9.97	0.60	0.60	-0.17	-0.17	-1.12	-1.12
4	9.56	-12.94	-6.00	0.40	-0.13	16.61	-13.84	0.11	0.11	-0.23	-0.23	-3.62	-3.62
5	-0.27	-0.27	-6.39	0.11	0.01	-0.21	-5.00	0.04	0.04	0.17	0.17	-0.03	-0.03
6	7.06	-9.76	-6.60	1.94	0.50	12.83	-11.56	0.29	0.29	0.04	0.04	-2.15	-2.15
7	4.26	-5.69	-4.50	0.67	-1.45	12.02	-11.28	0.66	0.66	-0.00	-0.00	-0.94	-0.94
8	1.73	-2.04	-6.62	0.25	-1.46	4.31	-6.42	0.39	0.39	-0.02	-0.02	-0.48	-0.48
9	1.43	-2.65	-2.57	-0.02	0.04	5.07	-5.02	-0.02	-0.02	-0.00	-0.00	-0.61	-0.61
10	4.09	-9.68	4.09	2.25	-0.46	7.32	-0.27	0.69	0.69	-0.10	-0.10	-0.19	-0.19
11	3.54	2.52	-4.04	-0.12	-0.32	1.83	-4.95	0.05	0.05	0.11	0.11	-0.80	-0.80
12	0.25	0.25	-1.03	0.02	-0.02	-0.41	-0.41	0.01	0.01	-0.01	-0.01	0.01	0.01
13	1.65	-0.60	-2.70	1.85	0.69	4.32	-6.00	0.46	0.46	0.14	0.14	-0.99	-0.99
14	4.13	-0.87	-0.77	-1.49	-0.66	5.24	-5.19	-0.22	-0.22	0.08	0.08	-0.91	-0.91
15	1.25	1.02	-4.06	-2.32	2.61	0.80	-3.79	-1.45	-1.45	0.30	0.30	-0.28	-0.28
16	11.22	-14.19	-14.50	-0.05	1.20	18.20	-18.32	-0.22	-0.22	0.14	0.14	-3.07	-3.07
17	1.53	-10.02	-0.37	0.89	-0.86	8.55	-3.48	0.46	0.46	-0.13	-0.13	-0.06	-0.06
18	3.29	-0.36	-5.90	-0.77	0.41	5.57	-8.83	-0.35	-0.35	-0.13	-0.13	-0.21	-0.21
19	8.64	-10.19	-17.41	-2.67	2.02	14.74	-17.32	-0.84	-0.84	0.06	0.06	-2.97	-2.97
20	1.68	-4.84	1.37	-1.25	-0.05	8.39	-1.85	-0.63	-0.63	0.03	0.03	0.32	0.32
21	1.09	-2.79	1.09	0.08	0.33	3.87	0.22	-0.13	-0.13	0.04	0.04	0.04	0.04
22	1.42	-1.73	0.09	-1.14	-0.91	4.16	-2.71	-0.09	-0.09	-0.12	-0.12	-1.07	-1.07
23	0.16	0.16	-0.37	-0.53	0.26	0.05	-0.63	-0.44	-0.44	0.04	0.04	-0.45	-0.45
24	1.61	-4.73	0.50	-0.12	0.16	6.65	-2.77	-0.11	-0.11	-0.03	-0.03	-0.32	-0.32
25	0.16	0.16	-0.14	-0.09	0.02	-0.16	-0.16	-0.06	-0.06	-0.01	-0.01	-0.03	-0.03
26	3.05	3.05	-8.57	0.98	0.08	-7.64	-6.88	0.56	0.56	-0.46	-0.46	-0.40	-0.40

Εντατικά Μεγέθη Δοκών Στάθμης 5, Π.Φ. 8

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

1	3.22	-2.17	-0.19	-0.59	0.09	3.90	-3.11	-0.14	-0.14	-0.12	-0.12	-0.50	-0.50
2	-0.21	-1.12	-0.70	-0.10	-2.48	1.40	-1.02	1.06	1.06	0.25	0.25	-0.64	-0.64
3	3.24	-2.31	-0.94	0.72	-0.30	4.13	-3.58	0.20	0.20	-0.03	-0.03	-0.62	-0.62
4	1.32	-13.81	1.32	3.40	-1.59	11.47	2.93	2.38	2.38	-0.24	-0.24	-1.61	-1.61
5	0.58	-0.75	-1.08	-3.67	2.56	1.79	-2.00	-1.98	-1.98	-0.00	-0.00	-0.05	-0.05
6	1.45	-18.70	1.45	1.16	0.79	13.45	9.87	0.21	0.21	0.14	0.14	-1.24	-1.24
7	1.87	1.86	-3.81	-2.70	1.15	0.17	-2.84	-0.90	-0.90	0.02	0.02	-1.70	-1.70
8	0.14	-1.81	-0.60	-1.55	1.18	2.01	-1.24	-0.87	-0.87	-0.00	-0.00	-0.74	-0.74
9	2.56	-7.14	1.88	-0.02	-1.96	4.91	-1.30	0.39	0.39	-0.02	-0.02	-3.29	-3.29
10	2.29	1.25	-2.86	-3.47	0.58	1.62	-3.60	-0.97	-0.97	0.08	0.08	-2.51	-2.51
11	0.63	-1.24	-0.51	-0.54	0.51	2.13	-1.67	-0.33	-0.33	-0.03	-0.03	-0.70	-0.70
12	1.96	1.96	-2.58	2.04	0.03	-0.65	-2.99	0.80	0.80	0.18	0.18	1.98	1.98
13	1.62	1.62	-7.86	2.23	1.09	-4.84	-7.02	0.71	0.71	0.19	0.19	-0.70	-0.70
14	3.57	0.36	-0.78	-2.30	-0.27	3.68	-4.28	-0.53	-0.53	-0.04	-0.04	-1.96	-1.96
15	1.96	-0.15	0.43	0.12	4.93	2.31	-1.97	-1.41	-1.41	-0.18	-0.18	-1.49	-1.49
16	1.30	0.92	-0.13	0.66	2.51	1.87	-3.62	-1.54	-1.54	-0.15	-0.15	0.67	0.67
17	2.38	1.55	-2.83	2.32	-1.38	1.71	-4.29	1.09	1.09	-0.07	-0.07	-0.10	-0.10
18	3.41	-3.20	-6.78	-3.23	2.84	5.35	-6.63	-1.08	-1.08	0.03	0.03	-2.79	-2.79
19	1.68	-2.19	1.68	1.18	-0.96	2.86	1.33	1.16	1.16	0.04	0.04	0.99	0.99
20	0.45	-1.47	0.45	0.73	-1.12	1.93	0.10	0.97	0.97	-0.01	-0.01	-0.39	-0.39
21	1.77	-0.82	1.77	-0.31	-0.42	2.06	0.01	0.04	0.04	-0.09	-0.09	-0.68	-0.68
22	0.85	0.85	-1.24	-0.50	-0.69	-0.81	-1.51	0.10	0.10	0.01	0.01	-0.85	-0.85
23	3.26	-4.03	3.26	1.50	-0.54	3.51	1.89	0.76	0.76	-0.01	-0.01	-0.01	-0.01
24	0.31	0.25	-0.05	0.39	-0.44	0.22	-0.54	0.44	0.44	0.05	0.05	-0.35	-0.35
25	2.98	-3.65	1.78	-1.65	-0.01	2.39	-1.02	-0.21	-0.21	0.20	0.20	-3.69	-3.69
26	1.20	0.27	0.69	-1.28	-0.01	1.92	-1.42	-0.75	-0.75	-0.14	-0.14	-0.87	-0.87
27	5.67	-5.70	5.67	4.06	-3.81	2.61	0.61	1.11	1.11	-0.04	-0.04	-1.86	-1.86
28	6.20	-0.63	6.20	1.83	1.16	7.04	3.01	0.49	0.49	-0.68	-0.68	-0.31	-0.31
29	0.07	-1.76	0.07	-1.04	-0.40	2.83	0.26	-0.54	-0.54	0.28	0.28	0.42	0.42

Εντατικά Μεγέθη Δοκών Στάθμης 1, Π.Φ. 11

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	-160.14	-160.14	100.48	-1.84	0.88	44.57	148.76	-1.09	-1.09	11.58	15.65	-20.39	-20.39
2	-77.91	-28.21	-32.41	0.89	-3.57	-72.34	69.91	1.78	1.78	19.15	-34.65	31.41	31.41
3	0.10	54.35	97.02	-3.19	0.76	-4.55	68.33	-3.44	-3.44	4.13	36.06	13.89	13.89
4	0.10	55.11	55.14	2.54	-0.73	-34.20	35.19	2.84	2.84	-5.04	-35.92	17.14	17.14
5	-77.52	-65.58	25.33	-6.79	4.93	-34.70	100.59	-4.69	-4.69	-12.21	33.59	12.86	12.86
6	-110.62	-88.38	-43.19	2.56	-3.41	-46.23	81.00	2.39	2.39	0.45	-34.66	-6.82	-6.82
7	-148.34	5.03	-148.34	-1.26	-5.89	-183.89	-29.22	3.71	3.71	-16.32	-31.73	21.23	21.23
8	0.10	46.19	128.13	6.51	5.83	-53.95	139.34	0.54	0.54	-1.77	23.17	-22.64	-22.64
9	-185.68	63.50	17.87	1.88	-0.04	-217.66	149.42	0.38	0.38	-7.34	-11.33	0.53	0.53
10	-3.15	67.10	218.41	2.93	-10.25	-96.71	192.79	5.38	5.38	5.88	-7.74	10.67	10.67
11	-120.95	216.42	-37.68	-15.34	7.78	-240.84	110.24	-7.28	-7.28	6.66	-5.50	-10.21	-10.21
12	-95.25	130.46	90.11	-1.72	2.08	-175.59	142.50	-0.73	-0.73	2.18	-1.89	-0.39	-0.39
13	-35.48	93.02	83.09	0.83	-1.94	-109.48	105.96	0.62	0.62	1.29	0.89	0.18	0.18
14	-32.55	99.91	1.72	-1.36	1.34	-118.20	58.18	-0.82	-0.82	-1.15	-1.23	-1.28	-1.28
15	-115.95	81.39	132.09	-0.31	7.26	-191.58	180.31	-1.46	-1.46	5.95	10.46	-13.79	-13.79
16	-66.65	45.30	111.82	1.78	-1.13	-114.14	142.59	0.66	0.66	-8.97	10.20	-3.77	-3.77
17	-82.58	114.36	-74.34	-1.49	1.41	-138.86	29.36	-0.91	-0.91	-7.46	6.01	-1.37	-1.37

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

18	-251.23	-93.36	124.63	0.09	0.49	-171.86	201.57	-0.06	-0.06	8.22	25.13	-1.84	-1.84
19	-109.46	148.30	-109.46	-0.36	0.42	-201.78	-133.01	-0.62	-0.62	-11.28	-6.90	-0.41	-0.41
20	-158.13	54.17	-12.45	-0.47	1.18	-160.65	94.61	-0.26	-0.26	17.45	-3.61	-1.62	-1.62
21	0.10	42.80	10.62	-1.52	0.48	-53.40	15.14	-1.54	-1.54	6.98	3.35	-0.55	-0.55
22	-31.30	77.53	-31.30	-0.24	0.64	-139.15	-20.97	-0.76	-0.76	3.97	1.94	7.17	7.17
23	0.10	203.68	209.65	0.09	8.10	-54.71	62.09	-6.97	-6.97	1.28	7.66	-8.90	-8.90
24	-109.01	-50.04	-101.62	-0.51	1.39	-67.16	23.78	-0.86	-0.86	5.03	8.77	7.71	7.71
25	-148.18	150.31	-148.18	0.45	-0.85	-175.59	-94.91	0.59	0.59	-12.27	-9.38	-8.65	-8.65
26	-30.31	5.74	-29.09	1.04	0.38	-51.84	9.99	0.45	0.45	-7.50	-8.66	-0.43	-0.43
27	-16.91	49.19	-16.91	0.26	-0.15	-72.19	-17.38	0.28	0.28	-1.87	-3.81	-0.81	-0.81
28	-196.94	-174.65	-131.84	-0.63	-2.49	-58.25	98.39	0.98	0.98	13.69	-43.14	-10.17	-10.17
29	-277.94	-277.94	-99.51	-2.05	2.13	8.40	161.86	-2.20	-2.20	9.74	51.77	-19.04	-19.04
30	-256.76	-256.76	117.74	5.63	2.70	125.84	269.93	1.72	1.72	-2.61	-27.24	-28.27	-28.27
31	-256.68	-4.97	-256.68	14.91	-1.16	-201.33	-46.79	9.45	9.45	-7.93	23.40	6.46	6.46
32	-96.50	-48.76	-40.13	-4.29	0.72	-86.82	100.00	-2.50	-2.50	5.11	-32.31	-16.23	-16.23
33	-261.93	-235.18	-167.77	-1.82	1.11	-70.51	130.39	-1.46	-1.46	1.96	35.97	19.18	19.18
34	-222.06	-54.36	94.07	1.25	-3.36	-178.06	165.83	0.80	0.80	-2.05	9.74	-4.15	-4.15
35	-34.32	151.24	87.95	-6.85	-0.25	-156.65	133.73	-1.65	-1.65	-14.66	1.84	-0.10	-0.10
36	-8.16	112.30	138.22	1.04	-4.12	-135.16	145.15	1.43	1.43	-2.61	-8.66	0.25	0.25
37	-128.78	79.56	242.41	1.32	1.71	-179.08	256.81	-0.07	-0.07	13.14	-120.40	0.41	0.41
38	-163.12	233.90	-52.47	1.60	-0.10	-229.58	135.55	0.34	0.34	54.24	-43.18	0.82	0.82
39	-245.03	-29.86	305.29	3.96	-6.01	-204.83	257.60	1.75	1.75	-3.88	-5.13	-11.06	-11.06
40	-45.71	198.38	-12.00	-4.46	2.51	-182.59	64.62	-3.67	-3.67	4.49	0.76	18.40	18.40
41	0.10	48.37	76.53	0.92	-0.34	-61.20	76.46	0.66	0.66	0.02	0.14	3.61	3.61
42	-113.47	-33.55	-31.23	-2.19	3.26	-117.15	97.48	-2.10	-2.10	4.00	52.95	5.05	5.05
43	-38.90	75.38	11.48	1.15	-4.80	-111.32	70.95	3.30	3.30	-45.64	1.56	-11.34	-11.34
44	-27.01	72.08	39.26	0.45	-0.21	-83.20	67.53	0.24	0.24	-2.85	-0.50	-2.74	-2.74
45	0.10	44.32	44.49	0.69	-0.27	-55.27	53.65	0.50	0.50	0.97	2.97	0.32	0.32
46	-68.16	57.77	149.48	1.22	-0.39	-106.71	152.21	0.35	0.35	-8.14	13.91	-0.31	-0.31
47	0.10	116.39	41.65	0.19	0.19	-80.26	22.12	-0.00	-0.00	-4.58	0.15	4.83	4.83
48	-50.07	90.11	-50.07	-0.08	-0.23	-109.20	-26.75	0.07	0.07	0.78	4.81	-4.91	-4.91
49	-50.68	28.17	-49.01	-1.36	-0.26	-79.25	11.62	-0.48	-0.48	-2.91	-6.26	-3.37	-3.37
50	-26.11	2.23	-1.82	1.71	-1.43	-47.73	44.43	1.37	1.37	-2.84	-3.50	-1.10	-1.10
51	-43.17	41.59	-42.20	1.79	0.21	-90.03	9.88	0.76	0.76	7.22	12.27	2.76	2.76
52	-57.70	-56.79	32.71	2.03	0.43	-9.77	94.24	0.77	0.77	-1.08	-7.20	-5.03	-5.03
53	-175.43	-170.39	-125.86	1.81	0.42	-21.82	68.09	0.74	0.74	-13.79	-20.18	2.43	2.43
54	-72.81	6.01	-72.81	0.10	-0.41	-85.37	1.18	0.27	0.27	7.46	-2.20	2.79	2.79
55	-71.26	-71.26	23.04	-2.39	1.26	-3.19	88.84	-1.61	-1.61	3.82	17.03	8.18	8.18
56	-72.80	45.25	-72.80	1.01	0.41	-101.85	-1.18	0.26	0.26	-16.12	-2.36	2.79	2.79
57	-178.64	-178.64	51.55	1.68	-0.89	34.45	137.87	0.97	0.97	0.99	-13.25	14.65	14.65

58	-78.53	-50.84	-41.96	0.20	-0.71	-46.70	53.74	0.34	0.34	22.51	13.47	0.01	0.01
59	-34.64	-34.64	238.18	-1.90	-0.74	114.36	196.74	-0.74	-0.74	-7.27	-3.77	-27.79	-27.79
60	-68.00	79.72	-68.00	1.01	0.68	-133.71	-53.73	0.21	0.21	-0.48	1.19	0.27	0.27
61	0.10	25.83	3.69	-0.91	0.30	-44.16	-5.82	-1.76	-1.76	13.66	11.88	-7.48	-7.48
62	-3.08	34.47	-3.08	0.55	1.31	-71.18	-44.37	-1.10	-1.10	2.86	2.48	-1.37	-1.37
63	-51.14	79.60	63.42	-1.17	-0.01	-174.25	176.73	-0.49	-0.49	-1.78	0.03	-1.41	-1.41
64	-87.21	18.23	60.23	0.96	1.86	-94.10	108.21	-0.19	-0.19	-18.09	18.38	-0.59	-0.59
65	-68.75	56.57	30.06	4.46	-1.46	-108.37	114.44	1.62	1.62	-18.16	-8.10	-0.76	-0.76
66	-137.49	54.21	-137.49	-0.56	0.85	-142.37	-81.81	-0.82	-0.82	17.80	15.27	-8.16	-8.16
67	-18.16	10.31	-14.24	0.62	0.15	-45.24	17.37	0.28	0.28	-10.13	-6.78	-0.81	-0.81
68	-181.75	37.57	-181.75	-1.08	0.56	-208.17	-76.76	-2.06	-2.06	-13.48	-41.23	-17.83	-17.83
69	-273.28	-273.28	-94.88	-1.55	-0.59	139.42	217.97	-1.20	-1.20	-2.43	24.22	-21.35	-21.35

Εντατικά Μεγέθη Δοκών Στάθμης 2, Π.Φ. 11

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	20.14	7.89	20.14	33.99	-52.37	2.45	2.45	17.27	17.27	-0.10	-0.10	22.50	22.50
2	21.03	21.03	-35.67	41.30	-10.60	-25.20	-25.20	23.07	23.07	0.13	0.13	6.41	6.41
4	2.12	-1.00	2.12	92.92	-48.50	0.99	0.99	44.89	44.89	-0.01	-0.01	18.17	18.17
5	7.79	3.25	7.79	26.00	-38.79	0.91	0.91	12.96	12.96	0.06	0.06	15.58	15.58
6	9.47	9.47	-9.48	27.77	-21.09	-4.36	-4.36	11.23	11.23	-0.03	-0.03	16.77	16.77
7	1.60	-5.27	1.60	18.53	4.21	2.18	2.18	4.55	4.55	-0.02	-0.02	-1.36	-1.36
8	38.50	-35.97	38.50	-15.56	-24.14	19.09	19.09	2.20	2.20	0.01	0.01	44.96	44.96
9	37.02	37.02	-6.74	-17.59	-8.40	-10.55	-10.55	-2.21	-2.21	0.17	0.17	14.50	14.50
10	-0.90	-2.41	-0.90	3.86	16.89	0.48	0.48	-4.14	-4.14	-0.21	-0.21	9.59	9.59
11	10.79	7.97	10.79	-47.38	17.28	0.46	0.46	-10.51	-10.51	-0.09	-0.09	6.92	6.92
12	11.01	11.01	-8.64	15.50	12.72	-17.09	-17.09	2.42	2.42	-0.05	-0.05	0.30	0.30
13	22.90	22.90	-0.66	10.42	-43.12	-3.83	-3.83	8.70	8.70	0.28	0.28	-33.71	-33.71
14	23.23	23.23	-12.48	-55.83	98.49	-6.38	-6.38	-27.56	-27.56	0.22	0.22	25.92	25.92
15	5.06	-10.94	5.06	5.20	61.23	4.21	4.21	-14.74	-14.74	-0.10	-0.10	30.53	30.53
16	2.36	2.36	-4.58	-3.78	54.87	-2.04	-2.04	-17.25	-17.25	-0.17	-0.17	28.80	28.80
17	4.97	-5.27	4.97	47.44	-23.93	2.01	2.01	13.99	13.99	-0.13	-0.13	25.91	25.91
18	11.04	2.79	11.04	20.17	-42.52	1.70	1.70	12.93	12.93	-0.16	-0.16	14.16	14.16
19	27.30	27.30	-20.75	-64.99	111.70	-8.58	-8.58	-31.55	-31.55	0.03	0.03	23.54	23.54
20	-0.04	-0.04	-2.41	3.28	39.12	-1.24	-1.24	-18.86	-18.86	0.08	0.08	-24.48	-24.48
21	8.77	-28.67	8.77	6.84	11.58	19.71	19.71	-2.50	-2.50	0.10	0.10	-2.41	-2.41
22	3.11	3.11	-1.10	2.88	-27.82	-0.87	-0.87	6.33	6.33	-0.06	-0.06	14.88	14.88
23	0.21	-1.17	0.21	-68.70	35.35	0.38	0.38	-28.51	-28.51	-0.20	-0.20	5.83	5.83
24	24.94	24.94	-30.48	-9.94	0.85	-27.71	-27.71	-5.39	-5.39	0.50	0.50	3.91	3.91
25	24.26	24.26	-24.62	20.46	50.94	-27.16	-27.16	-16.93	-16.93	-0.44	-0.44	27.99	27.99
26	2.22	-2.94	2.22	-0.52	0.55	1.91	1.91	-0.40	-0.40	-0.03	-0.03	-14.71	-14.71
27	-1.73	-1.73	-1.90	5.80	10.62	-0.09	-0.09	-2.54	-2.54	0.14	0.14	-11.94	-11.94
28	1.40	0.02	1.40	25.25	1.62	0.30	0.30	5.14	5.14	0.19	0.19	-0.88	-0.88

Εντατικά Μεγέθη Δοκών Στάθμης 3, Π.Φ. 11

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	9.41	-9.99	9.41	-4.57	6.71	3.88	3.88	-2.25	-2.25	0.02	0.02	-1.39	-1.39
2	7.19	-1.28	7.19	0.60	1.88	3.68	3.68	-0.56	-0.56	-0.14	-0.14	-1.98	-1.98
3	3.31	3.31	-0.97	2.61	-2.48	-0.85	-0.85	1.01	1.01	-0.08	-0.08	-1.47	-1.47

4	8.69	-6.87	8.69	-6.85	7.57	3.11	3.11	-2.88	-2.88	-0.05	-0.05	-1.27	-1.27
5	16.59	16.59	-18.80	-0.49	1.81	-15.06	-15.06	-0.98	-0.98	-0.03	-0.03	-2.38	-2.38
6	6.08	-5.51	6.08	-6.29	2.71	2.32	2.32	-1.80	-1.80	0.01	0.01	-2.27	-2.27
7	2.03	-3.86	2.03	-0.67	0.38	1.84	1.84	-0.33	-0.33	-0.03	-0.03	-2.64	-2.64
8	7.78	7.78	-7.47	-3.62	5.23	-3.51	-3.51	-2.03	-2.03	-0.01	-0.01	-1.44	-1.44
9	0.71	-2.07	0.71	-0.03	0.04	0.87	0.87	-0.02	-0.02	-0.01	-0.01	-0.24	-0.24
10	18.88	-21.26	18.88	-2.56	-0.02	10.29	10.29	-0.65	-0.65	0.02	0.02	-4.24	-4.24
11	13.74	13.74	-7.04	-1.62	1.13	-4.95	-4.95	-0.66	-0.66	0.24	0.24	-1.27	-1.27
12	1.39	1.39	-2.47	-0.02	0.01	-1.22	-1.22	-0.01	-0.01	-0.09	-0.09	-0.17	-0.17
13	7.04	7.04	-11.80	4.86	1.00	-7.54	-7.54	1.55	1.55	0.13	0.13	-2.98	-2.98
14	1.54	1.23	1.54	6.31	0.48	0.08	0.08	1.54	1.54	-0.00	-0.00	6.62	6.62
15	2.65	2.65	-1.28	6.20	-4.46	-1.16	-1.16	3.14	3.14	0.02	0.02	4.50	4.50
16	0.51	0.51	-1.41	6.32	-3.47	-0.34	-0.34	1.75	1.75	0.16	0.16	-0.91	-0.91
17	1.38	-1.30	1.38	4.65	-2.15	0.71	0.71	1.79	1.79	-0.10	-0.10	1.88	1.88
18	0.30	0.10	0.30	4.25	-1.52	0.06	0.06	1.70	1.70	-0.10	-0.10	1.20	1.20
19	4.68	4.68	-6.03	-0.82	2.51	-1.91	-1.91	-0.59	-0.59	0.01	0.01	-1.86	-1.86
20	7.06	-8.08	7.06	3.88	-1.09	7.97	7.97	2.62	2.62	0.04	0.04	1.05	1.05
21	14.55	-25.51	14.55	1.69	-1.06	21.08	21.08	1.44	1.44	0.09	0.09	-1.58	-1.58
22	8.92	8.92	-15.73	-2.26	2.36	-9.86	-9.86	-1.85	-1.85	-0.14	-0.14	-1.98	-1.98
23	15.51	15.51	-16.79	2.11	-0.94	-17.95	-17.95	1.70	1.70	0.06	0.06	-0.82	-0.82
24	3.91	-4.40	3.91	-0.03	0.06	3.08	3.08	-0.03	-0.03	0.01	0.01	1.27	1.27
25	3.10	-5.04	3.10	-0.03	-0.01	4.28	4.28	-0.01	-0.01	0.07	0.07	-0.25	-0.25
26	3.73	3.73	-6.68	1.12	0.46	-6.51	-6.51	0.41	0.41	-0.12	-0.12	7.96	7.96

Εντατικά Μεγέθη Δοκών Στάθμης 4, Π.Φ. 11

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	11.25	-12.61	11.25	-2.21	2.75	4.77	4.77	-0.99	-0.99	0.09	0.09	0.36	0.36
2	8.98	-1.08	8.98	1.37	2.66	4.38	4.38	-0.56	-0.56	-0.14	-0.14	-1.29	-1.29
3	4.39	4.39	-1.31	3.82	-2.00	-1.13	-1.13	1.15	1.15	-0.12	-0.12	-1.06	-1.06
4	12.15	-7.77	12.15	-1.57	2.29	3.98	3.98	-0.77	-0.77	-0.09	-0.09	-0.56	-0.56
5	17.20	17.20	-21.20	-0.50	3.20	-16.34	-16.34	-1.57	-1.57	-0.02	-0.02	2.98	2.98
6	6.72	-5.29	6.72	2.26	-0.33	2.40	2.40	0.52	0.52	0.02	0.02	0.82	0.82
7	4.10	-5.26	4.10	14.69	-5.17	2.91	2.91	6.18	6.18	-0.01	-0.01	1.12	1.12
8	8.66	8.66	-8.06	0.35	-5.26	-3.84	-3.84	1.29	1.29	0.00	0.00	1.95	1.95
9	1.92	-3.09	1.92	0.05	-0.04	1.56	1.56	0.03	0.03	-0.01	-0.01	-0.51	-0.51
10	23.73	-27.81	23.73	2.45	-1.91	13.22	13.22	1.12	1.12	0.02	0.02	1.64	1.64
11	16.41	16.41	-7.59	-0.58	-1.71	-5.71	-5.71	0.27	0.27	0.27	0.27	-0.22	-0.22
12	0.07	0.07	-1.73	0.10	-0.09	-0.57	-0.57	0.06	0.06	-0.10	-0.10	-0.25	-0.25
13	6.31	6.31	-11.54	2.24	0.43	-7.14	-7.14	0.72	0.72	0.12	0.12	0.68	0.68
14	4.78	0.37	4.78	-1.42	-1.66	1.16	1.16	0.06	0.06	0.06	0.06	-1.33	-1.33
15	6.33	6.33	-6.07	-3.64	3.13	-3.65	-3.65	-1.99	-1.99	0.12	0.12	-0.61	-0.61
16	1.10	1.10	-1.24	1.54	-2.52	-0.42	-0.42	0.73	0.73	0.27	0.27	1.15	1.15
17	1.44	-1.46	1.44	0.45	-2.33	0.76	0.76	0.73	0.73	-0.18	-0.18	0.08	0.08
18	0.99	0.99	-0.75	-3.25	1.34	-0.51	-0.51	-1.35	-1.35	-0.14	-0.14	0.65	0.65
19	7.03	7.03	-7.73	-1.20	-1.11	-2.64	-2.64	-0.02	-0.02	0.03	0.03	2.07	2.07
20	8.97	-10.13	8.97	-9.19	-0.29	10.05	10.05	-4.68	-4.68	0.05	0.05	5.12	5.12
21	14.54	-26.72	14.54	-0.96	1.68	21.72	21.72	-1.39	-1.39	0.09	0.09	2.05	2.05
22	8.96	8.96	-13.12	-1.98	0.33	-8.83	-8.83	-0.93	-0.93	-0.02	-0.02	-0.11	-0.11
23	6.30	6.30	-6.48	2.06	4.98	-7.10	-7.10	-1.62	-1.62	-0.06	-0.06	1.48	1.48
24	3.92	-3.98	3.92	-0.15	0.14	2.93	2.93	-0.11	-0.11	0.01	0.01	-1.80	-1.80
25	3.34	-5.89	3.34	-0.09	0.09	4.86	4.86	-0.10	-0.10	0.05	0.05	0.41	0.41
26	5.42	5.42	-11.92	2.86	0.99	-10.84	-10.84	1.17	1.17	-0.27	-0.27	-0.58	-0.58

Εντατικά Μεγέθη Δοκών Στάθμης 5, Π.Φ. 11

A/A	Mmax	My	Mz	Qz	Qy	Mx	N
	[kNm]	[kNm]	[kNm]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kN]

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	2.76	2.66	2.76	4.67	-0.70	0.02	0.02	1.07	1.07	-0.01	-0.01	-1.18	-1.18
2	8.34	-3.17	8.34	-1.24	-3.30	5.12	5.12	0.91	0.91	-0.25	-0.25	-4.17	-4.17
3	5.70	5.70	-0.78	8.24	-4.18	-1.28	-1.28	2.46	2.46	-0.03	-0.03	-1.47	-1.47
4	15.52	-91.91	15.52	1.81	-4.82	51.15	51.15	3.16	3.16	-1.01	-1.01	-2.85	-2.85
5	3.05	-5.23	3.05	3.84	-3.02	2.63	2.63	2.18	2.18	-0.01	-0.01	2.02	2.02
6	4.63	-46.17	4.63	6.15	2.42	29.39	29.39	2.16	2.16	1.03	1.03	-4.02	-4.02
7	3.86	3.86	-5.59	-11.46	10.79	-2.23	-2.23	-5.24	-5.24	0.01	0.01	-4.13	-4.13
8	1.90	-3.72	1.90	-1.01	-0.46	1.78	1.78	-0.17	-0.17	-0.01	-0.01	1.01	1.01
9	15.72	-18.15	15.72	-7.07	1.91	6.77	6.77	-1.80	-1.80	0.08	0.08	-7.29	-7.29
10	11.83	11.83	-4.53	-6.63	4.72	-3.94	-3.94	-2.73	-2.73	0.19	0.19	-4.46	-4.46
11	-0.96	-1.46	-0.96	0.77	-0.22	0.16	0.16	0.31	0.31	-0.15	-0.15	-0.01	-0.01
12	14.86	14.86	-16.07	3.34	1.14	-12.37	-12.37	0.88	0.88	0.43	0.43	3.70	3.70
13	3.94	3.94	-15.73	1.02	-0.01	-12.30	-12.30	0.65	0.65	0.09	0.09	3.18	3.18
14	4.95	2.00	4.95	-0.93	0.14	0.78	0.78	-0.28	-0.28	-0.02	-0.02	1.36	1.36
15	5.61	5.61	-0.15	0.36	3.09	-1.70	-1.70	-0.80	-0.80	-0.13	-0.13	1.72	1.72
16	-0.85	-0.85	-3.45	4.24	5.05	-2.17	-2.17	-0.68	-0.68	-0.06	-0.06	6.12	6.12
17	0.21	-0.29	0.21	7.48	-8.38	0.15	0.15	4.66	4.66	-0.37	-0.37	0.87	0.87
18	5.60	5.60	-8.97	-11.26	11.41	-2.60	-2.60	-4.05	-4.05	0.10	0.10	3.56	3.56
19	6.58	-7.24	6.58	7.35	-5.72	7.47	7.47	7.06	7.06	0.00	0.00	10.29	10.29
20	7.02	-12.27	7.02	1.49	-3.64	10.15	10.15	2.70	2.70	0.08	0.08	0.71	0.71
21	4.29	4.29	-12.25	-4.24	-1.33	-6.62	-6.62	-1.16	-1.16	-0.10	-0.10	-0.19	-0.19
22	5.63	5.63	-9.72	0.19	2.29	-8.53	-8.53	-1.16	-1.16	-0.13	-0.13	8.71	8.71
23	5.11	-6.58	5.11	-0.97	0.31	4.33	4.33	-0.47	-0.47	0.02	0.02	7.49	7.49
24	1.42	-5.58	1.42	-0.33	0.21	3.68	3.68	-0.28	-0.28	0.15	0.15	1.26	1.26
25	33.35	-18.83	33.35	-8.18	4.76	6.59	6.59	-1.63	-1.63	1.17	1.17	-3.93	-3.93
26	14.42	14.42	-3.04	0.51	3.65	-10.29	-10.29	-1.85	-1.85	-1.85	-1.85	0.32	0.32
27	12.04	-8.63	12.04	8.97	-3.93	2.92	2.92	1.82	1.82	-0.09	-0.09	-5.06	-5.06
28	9.98	-6.14	9.98	5.36	-2.34	11.87	11.87	5.67	5.67	-2.77	-2.77	-0.32	-0.32
29	3.79	-10.18	3.79	-2.94	-4.48	11.76	11.76	1.29	1.29	-0.03	-0.03	1.07	1.07

Δυσμενή Δοκών Στάθμης 2

A/A	M+ [kNm]		M- [kNm]		Q+ [kN]		Q- [kN]	
	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	3.03	18.66	-14.82	-17.49	25.34	5.20	-1.74	-23.61
2	17.30	12.01	-20.14	-25.45	16.89	14.18	-18.03	-22.47
4	5.01	2.16	-8.71	-10.16	13.18	1.49	-2.86	-14.55
5	3.59	7.02	-11.45	-23.26	17.66	2.37	-2.59	-20.79
6	8.13	11.46	-11.68	-16.85	15.45	4.64	-4.45	-16.49
7	5.52	3.71	-21.62	-3.96	18.19	6.88	-2.54	-12.47
8	5.59	15.50	-13.03	-5.87	7.21	7.21	-2.83	-2.83
9	11.03	5.67	-7.79	-5.73	2.92	2.92	-3.71	-3.71
10	5.52	1.26	-10.05	-7.04	12.02	1.75	-2.15	-12.42
11	1.41	0.42	-10.51	-20.25	14.23	0.09	-1.11	-16.70
12	11.91	12.90	-5.89	-1.23	7.93	4.37	-0.46	-2.04
13	5.80	0.18	-7.42	-7.32	6.78	0.14	-1.11	-7.59
14	7.47	4.98	-29.37	-41.44	28.85	1.52	-4.14	-31.43
15	9.91	12.57	-7.35	-9.52	15.65	4.93	-4.45	-15.87
16	7.81	5.98	-22.42	-14.38	17.69	7.46	-5.63	-15.87
17	9.54	1.46	-18.83	-22.28	18.66	1.38	-4.03	-20.53
18	3.30	2.76	-5.95	-5.39	6.63	1.79	-0.54	-7.87
19	4.55	2.98	-23.68	-28.48	25.19	1.06	-1.54	-26.99
20	6.35	8.14	-10.89	-6.36	15.92	6.52	-6.65	-9.14
21	8.72	4.77	-7.66	-3.73	10.75	2.90	-6.29	-7.38
22	1.82	0.46	-1.13	-3.73	2.08	0.33	-0.42	-3.62
23	0.38	0.69	-2.54	-0.10	1.93	0.89	-0.04	-1.26
24	5.46	3.35	-1.98	-9.61	4.71	2.49	-7.04	-9.90
25	4.43	3.42	-3.57	-5.02	5.02	3.72	-5.06	-6.42

26	1.92	2.41	-4.66	-4.38	7.01	1.75	-1.47	-6.71
27	3.58	1.81	-1.78	-3.64	3.57	0.75	-3.78	-4.36
28	0.90	1.35	-4.78	-4.94	5.06	0.66	-0.48	-5.11

Δυσμενή Δοκών Στάθμης 3

A/A	M+		M-		Q+		Q-	
	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]	
	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.45	3.50	-7.04	-9.98	11.68	1.20	-0.37	-12.47
2	4.94	4.76	-9.48	-10.14	7.11	6.10	-6.45	-7.48
3	3.01	0.32	-11.27	-3.95	13.62	0.36	-0.89	-11.26
4	0.68	4.11	-12.99	-11.53	15.27	1.70	-0.32	-14.70
5	9.98	5.10	-7.99	-12.35	8.05	5.35	-8.73	-12.54
6	1.12	3.55	-10.76	-10.08	12.32	1.49	-0.65	-11.91
7	8.25	2.13	-11.98	-6.68	15.10	1.80	-4.22	-13.19
8	4.16	2.66	-7.80	-9.01	7.84	1.58	-1.93	-8.74
9	4.20	1.43	-6.16	-4.78	7.33	1.49	-2.10	-7.59
10	1.90	4.41	-7.88	-4.19	6.46	2.39	-1.27	-4.40
11	3.73	1.78	-5.12	-4.88	6.19	1.00	-1.47	-6.53
12	1.62	0.59	-1.96	-1.01	0.78	0.78	-0.80	-0.80
13	2.29	0.98	-1.01	-6.24	4.29	0.67	-2.40	-7.79
14	2.86	1.93	-3.82	-4.29	5.75	0.84	-1.27	-6.04
15	2.56	1.08	-3.09	-3.47	3.06	0.96	-1.48	-3.63
16	1.72	2.95	-16.32	-18.53	19.20	1.09	-0.85	-19.80
17	4.79	5.90	-13.88	-8.71	11.74	4.22	-2.53	-10.12
18	6.29	2.11	-7.04	-7.47	8.89	1.75	-3.27	-10.08
19	1.54	1.65	-11.77	-19.74	15.42	0.66	-0.58	-18.31
20	7.48	8.09	-11.13	-8.86	16.05	8.72	-7.86	-13.88
21	7.01	1.61	-3.67	-4.09	4.73	2.31	-5.83	-7.33
22	3.60	1.99	-1.50	-8.58	4.58	1.34	-3.96	-8.91
23	3.96	3.94	-3.89	-4.69	4.81	4.29	-4.70	-5.31
24	2.21	2.00	-4.09	-4.37	6.25	1.49	-1.70	-6.40
25	2.36	0.31	-0.56	-1.38	0.44	0.44	-1.95	-1.95
26	3.82	2.17	-3.17	-6.09	4.12	3.11	-5.79	-7.16

Δυσμενή Δοκών Στάθμης 4

A/A	M+		M-		Q+		Q-	
	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]	
	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.50	3.96	-7.72	-10.68	12.42	1.44	-0.51	-13.15
2	5.43	5.51	-10.31	-9.96	8.16	6.74	-6.53	-7.99
3	3.52	0.37	-10.63	-4.03	12.54	0.47	-1.09	-10.56
4	0.74	4.78	-12.77	-11.78	16.62	1.68	-0.39	-15.90
5	8.13	5.25	-9.09	-11.18	7.87	5.99	-7.59	-10.51
6	1.16	3.08	-10.17	-10.71	13.09	1.22	-0.62	-13.14
7	5.26	1.73	-10.61	-6.54	14.77	1.24	-2.96	-12.73
8	4.18	2.72	-7.59	-7.96	6.85	1.71	-1.90	-7.49
9	2.68	1.32	-4.87	-4.25	6.35	1.16	-1.54	-6.44
10	1.62	4.94	-8.56	-3.58	6.97	2.65	-1.04	-4.31
11	4.06	1.87	-4.26	-4.28	4.47	1.04	-1.60	-4.96
12	1.86	0.53	-1.72	-1.13	0.68	0.68	-0.91	-0.91
13	2.61	1.17	-1.14	-7.12	4.88	0.81	-2.69	-8.95
14	3.27	2.60	-4.19	-4.64	6.42	1.14	-1.50	-6.65
15	3.27	0.94	-3.25	-4.37	3.23	0.98	-1.95	-4.29
16	1.95	2.53	-15.79	-17.47	19.04	0.97	-0.97	-19.43
17	4.54	6.62	-13.73	-7.89	10.51	4.68	-2.42	-8.61
18	6.27	1.65	-6.88	-7.52	8.94	1.54	-3.28	-10.28
19	1.94	1.78	-11.42	-20.13	15.15	0.73	-0.71	-18.35

20	6.78	7.23	-9.54	-7.79	13.41	7.76	-7.13	-11.73
21	6.43	1.84	-4.18	-3.52	4.97	2.68	-5.22	-6.58
22	3.40	1.50	-1.31	-6.93	3.74	1.02	-3.32	-7.46
23	1.90	1.87	-1.92	-2.11	2.39	2.06	-2.17	-2.52
24	2.46	2.11	-4.26	-4.54	6.35	1.59	-1.86	-6.53
25	2.27	0.40	-0.67	-1.36	0.56	0.56	-1.91	-1.91
26	4.44	2.02	-3.31	-6.68	2.80	3.25	-6.80	-6.49

Δυσμενή Δοκών Στάθμης 5

A/A	M+		M-		Q+		Q-	
	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]	
	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	2.70	3.07	-3.17	-5.33	4.28	1.01	-1.13	-4.87
2	4.17	4.22	-5.98	-5.48	5.58	4.37	-4.13	-5.34
3	2.87	0.23	-5.01	-1.42	4.81	0.45	-0.77	-4.11
4	0.75	1.56	-15.54	-0.16	12.37	5.02	-0.39	-1.58
5	2.47	0.90	-2.67	-2.34	2.94	0.70	-1.43	-2.99
6	3.24	1.70	-19.77	-0.57	13.91	11.05	-1.90	-2.62
7	2.66	1.20	-1.43	-4.11	1.86	0.47	-1.32	-2.95
8	1.64	0.81	-2.76	-1.77	2.58	0.86	-0.91	-2.44
9	1.22	3.08	-6.44	-3.08	4.78	1.23	-0.64	-3.29
10	2.85	1.71	-3.33	-3.70	3.52	0.91	-1.27	-3.89
11	1.97	0.28	-3.00	-0.59	2.90	0.79	-0.77	-2.46
12	3.90	0.42	-0.95	-5.26	1.26	0.33	-3.20	-4.61
13	3.35	1.24	-2.69	-6.28	2.66	1.75	-5.13	-6.41
14	3.02	2.00	-2.91	-3.86	4.83	0.81	-1.37	-5.31
15	2.34	2.89	-3.44	-2.44	3.77	1.66	-1.17	-3.34
16	7.24	1.10	-8.13	-1.10	9.37	5.37	-5.88	-7.37
17	7.70	1.08	-7.47	-3.75	5.36	2.24	-3.22	-6.10
18	1.47	2.01	-3.91	-10.04	5.66	0.76	-0.67	-7.75
19	2.80	3.29	-3.65	-2.93	4.40	3.58	-2.98	-3.68
20	2.60	0.73	-1.95	-1.52	2.32	1.19	-2.16	-2.86
21	1.54	0.98	-0.55	-5.30	1.37	0.56	-2.46	-3.71
22	1.78	2.79	-2.59	-2.87	3.22	2.89	-2.46	-2.84
23	3.28	3.07	-3.20	-3.70	3.02	2.20	-2.47	-3.27
24	2.17	0.17	-0.99	-0.57	0.98	0.50	-1.43	-1.71
25	1.46	2.37	-4.97	-1.27	2.58	0.58	-0.29	-1.70
26	1.92	1.52	-2.44	-0.93	3.47	1.55	-1.15	-2.56
27	1.22	6.54	-6.01	-2.34	2.71	1.54	-0.44	-1.27
28	1.80	7.93	-2.24	-3.29	8.39	6.17	-2.64	-4.45
29	1.53	1.70	-2.90	-1.42	3.82	2.27	-1.14	-2.16

Εντατικά Μεγέθη Ειδικών Συνδέσμων Στάθμης 0, Π.Φ. 1

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
2	0.00	-9.84	-0.40	2.21	2.54	4.68	4.68	-0.16	-0.16	1.24	1.24	-3.15	-3.15

Εντατικά Μεγέθη Ειδικών Συνδέσμων Στάθμης 0, Π.Φ. 2

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
2	0.00	-4.15	7.29	-12.14	-13.82	5.66	5.66	1.13	1.13	2.37	2.37	-5.16	-5.16

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Εντατικά Μεγέθη Ειδικών Συνδέσμων Στάθμης 0, Π.Φ. 3

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
2	0.00	17.09	-30.57	-2.71	-1.50	-23.64	-23.64	-0.84	-0.84	-7.45	-7.45	-17.99	-17.99

Εντατικά Μεγέθη Ειδικών Συνδέσμων Στάθμης 0, Π.Φ. 8

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
2	0.00	-1.47	0.28	0.32	0.41	0.87	0.87	-0.04	-0.04	-0.31	-0.31	-0.46	-0.46

Εντατικά Μεγέθη Ειδικών Συνδέσμων Στάθμης 0, Π.Φ. 11

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
2	0.00	-5.24	-1.22	0.79	0.83	2.00	2.00	-0.02	-0.02	3.41	3.41	-1.27	-1.27

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Πεδίο	Περιγραφή
Ti (sec)	Η ιδιοπερίοδος
Bd(t)	Ο λόγος: q (Συντελεστής σεισμικής συμπεριφοράς) /θ (Δείκτης σχετικής μεταθετότητας)
Rd(t)	Η τεταγμένη του φάσματος σχεδιασμού
TiTi-3	Οι συντελεστές συσχέτισης των ιδιομορφών
TiTi-2	
TiTi-1	
TiTi	
TiTi+1	
TiTi+2	
TiTi+3	
X (%)	
Y (%)	Ο συντελεστής συμμετοχής κατά Υ

Ιδιοπερίοδοι και Συντελεστές SRQ

Ti [sec]	Bd(t)	Rd(t)	TiTi-3	TiTi-2	TiTi-1	TiTi	TiTi+1	TiTi+2	TiTi+3	X [%]	Y [%]
0.444	2.500	1.935				1.0000	0.2589	0.0372	0.0050	74.30	4.30
0.375	2.500	1.935			0.2589	1.0000	0.0837	0.0072	0.0052	8.30	32.90
0.271	2.500	1.935		0.0372	0.0837	1.0000	0.0170	0.0112	0.0054	0.00	46.50
0.132	2.500	1.935	0.0050	0.0072	0.0170	1.0000	0.3058	0.0428	0.0297	3.30	4.20
0.113	2.500	1.935	0.0052	0.0112	0.3058	1.0000	0.0912	0.0561	0.0447	12.50	1.50
0.083	2.500	1.935	0.0054	0.0428	0.0912	1.0000	0.5469	0.3361	0.2691	0.10	8.40
0.076	2.500	1.935	0.0297	0.0561	0.5469	1.0000	0.8043	0.6496		0.10	0.20
0.072	2.500	1.935	0.0447	0.3361	0.8043	1.0000	0.9451			0.00	0.00
0.070	2.500	1.935	0.2691	0.6496	0.9451	1.0000				0.00	0.00

Έλεγχοι

Πεδίο	Περιγραφή
A/A	Αύξων αριθμός στάθμης
Σ(G+P)(kN)	Το συνολικό κατακόρυφο φορτίο (μόνιμο και κινητό) της στάθμης
ΣΕΙ(Υ)(kNm2)	Το άθροισμα των αδρανειών των τοιχείων της στάθμης κατά την Υ διεύθυνση
ΣΕΙ(Χ)(kNm2)	Το άθροισμα των αδρανειών των τοιχείων της στάθμης κατά την Χ διεύθυνση
αy	Ο συντελεστής τοιχωμάτων α, κατά την Υ διεύθυνση
αx	Ο συντελεστής τοιχωμάτων α, κατά την Χ διεύθυνση.
ΠΡΟΣΘ.ΤΟΙΧ	Όταν το αy ή το αx είναι μεγαλύτερο από την ισχύουσα τιμή ελέγχου, τότε το πρόγραμμα προτείνει τις διαστάσεις που αντιστοιχούν σε αύξηση δυσκαμψίας των τοιχείων ώστε να επαρκεί ο έλεγχος
0.25 x Dy	Πρόσθετο τοιχείο πάχους 25cm και μήκους ο αναγραφόμενος αριθμός, στην διεύθυνση Υ
Bx x 0.25	Πρόσθετο τοιχείο πάχους 25cm και μήκους ο αναγραφόμενος αριθμός, στην διεύθυνση Χ
FY/ΣF	Λόγος της τέμνουσας διά τη συνολική τέμνουσα κατά Υ στη βάση
FX/ΣF	Λόγος της τέμνουσας διά τη συνολική τέμνουσα κατά Χ στη βάση

Έλεγχος α - Παρ. 14.3 Ε.Κ.Ο.Σ

A/A	Σ(G+P) [kN]	ΣΕΙ(Υ) [kNm²]	ΣΕΙ(Χ) [kNm²]	αy	αχ	.25 x Dy	Bx x .25	FY/ΣF	FX/ΣF
2	20250.4	601212831.821	382601349.667	0.10	0.13	0	0	0.93	0.86
3	10103.9	52226424.940	54043700.759	0.17	0.16	0	0	0.84	0.71
4	6511.3	52226424.940	54043700.759	0.09	0.09	0	0	0.75	0.55
5	2999.1	49526424.841	54043700.759	0.04	0.03	0	0	0.69	0.59

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Πεδίο	Περιγραφή
Α/Α	Αύξων αριθμός στάθμης
W=ΣN(kN)	Το συνολικό κατακόρυφο φορτίο της στάθμης
VY=ΣQY(kN)	Η τέμνουσα της στάθμης κατά τον άξονα Υ-Υ
VX=ΣQX(kN)	Η τέμνουσα της στάθμης κατά τον άξονα Χ-Χ
ΔΕΛΥ (mm)	Η σχετική μετατόπιση της στάθμης κατά Υ-Υ
ΔΕΛΧ (mm)	Η σχετική μετατόπιση της στάθμης κατά Χ-Χ
ΘΥ	Ο συντελεστής ευστάθειας της στάθμης, κατά τον άξονα Υ-Υ
ΘΧ	Ο συντελεστής ευστάθειας της στάθμης, κατά τον άξονα Χ-Χ
ΔΥ/Η	Το σχετικό βέλος κάμψης της στάθμης, κατά τον άξονα Υ-Υ
ΔΧ/Η	Το σχετικό βέλος κάμψης της στάθμης, κατά Χ-Χ
q	Ο συντελεστής σεισμικής συμπεριφοράς
Lx -ΑΡΜΟΥ (mm)	Το εύρος του αντισεισμικού αρμού κατά Χ (Lx =ΣΔΕΛΧ*q)
Ly -ΑΡΜΟΥ (mm)	Το εύρος του αντισεισμικού αρμού κατά Υ (Ly =ΣΔΕΛΥ*q)

Έλεγχος θ - Παρ. 4.1.2.2 Ε.Α.Κ και Παρ. 14.3.1 (α) Ε.Κ.Ο.Σ και ΣΧΟΛΙΑ

Α/Α	W [kN]	VY [kN]	VX [kN]	ΔELYm mm	ΔELXm mm	ΘΥ	ΘΧ	ΔΥ/Η	ΔΧ/Η	γΥ	γΧ	q
2	18837	1231	2133	0.28	0.47	0.0028	0.0027	0.0001	0.0001	0.0001	0.0001	3.5
3	9311	1422	1460	2.09	3.64	0.0125	0.0211	0.0005	0.0009	0.0008	0.0013	3.5
4	6061	1159	1187	2.33	4.08	0.0122	0.0208	0.0007	0.0012	0.0009	0.0016	3.5
5	2883	718	740	3.04	5.75	0.0092	0.0168	0.0007	0.0012	0.0009	0.0017	3.5

Παρ. 4.1.7.2 [3],[4] Ε.Α.Κ και ΣΧΟΛΙΑ

Lx-JOINT=49 mm,
Ly-JOINT=27 mm,

Έλεγχος επάρκειας τοιχείων - Παρ. 4.1.4.2 β[2] και 4.1.7.1[4] Ε.Α.Κ και ΣΧΟΛΙΑ

Πεδίο	Περιγραφή
Στ.	Αύξων αριθμός στάθμης
nvx, nvy	Ο λόγος της τέμνουσας των τοιχωμάτων στην βάση δια της συνολικής τέμνουσας στην βάση. nv>0.6
eox, eoy	Στατικές εκκεντρότητες κατά x, y αντίστοιχα
ρmx, ρmy	Ακτίνες δυστρεψίας κατά διεύθυνση x, y αντίστοιχα
Ip	Πολική ακτίνα αδράνειας διαφράγματος
Έλεγχος	ΟΚ: ικανοποιείται ο έλεγχος Κανονικότητας *** : δεν ικανοποιείται ο έλεγχος

Έλεγχος nv

		Έλεγχος
nvx	0.71	**OK**
nvy	0.84	**OK**

Τοιχεία ανά Διεύθυνση - Παρ. 4.1.4.2 β[2] και 4.1.7.1[4] Ε.Α.Κ και ΣΧΟΛΙΑ

στ.	Χα	Χδ	L [m]	LY [m]	X	Υα	Υδ	L [m]	LX [m]	Y
3	K	K14		14	***	K40	K5	14	13	**OK**
4	K	K14		14	***	K40	K5	14	13	**OK**

Έλεγχος Στρεπτικής Ευαισθησίας - Παρ. 4.1.4.2 β[3]β Ε.Α.Κ και ΣΧΟΛΙΑ

Α/Α	eox	eoy	ρmx	ρmy	ip	ix	iy	Έλεγχος
1	-4.13	6.23	6.03	7.92	8.87	7.69	4.42	***
2	-3.47	5.47	5.60	7.34	8.66	7.54	4.26	***
3	-2.41	-1.01	5.01	5.00	5.60	4.04	3.88	***
4	-2.48	-1.14	5.05	5.02	5.60	4.03	3.88	***

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

5	-2.60	-0.83	5.11	4.96	5.61	4.05	3.89	***

Αποστάσεις πόλου στροφής από Κ.Β.: Xp = 19.50, Yp = 18.36

στ.	Χκβ	Υκβ	Δκβ-p	ip	Έλεγχος
4	17.00	17.27	2.73	5.60	***

Επάρκεια ανά διεύθυνσηX (**OK**), Y (**OK**)

Στάθμη 3 (nv)
L>LMIN Y-Y 5-8-9-12-13-40-
L>LMIN X-X 8-14-

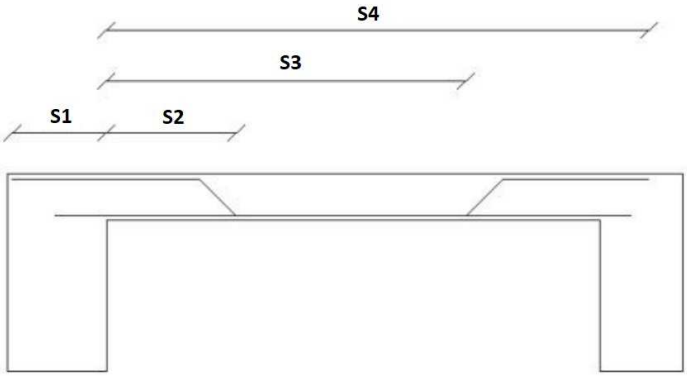
Στάθμη 5
L>LMIN Y-Y 8-9-12-13-40-
L>LMIN X-X 8-14-

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Σχεδιασμός

Οπλισμοί Δοκών

Πεδίο	Περιγραφή
Fck (Mpa)	Χαρακτηριστική αντοχή σκυροδέματος
fyk (Mpa)	Χαρακτηριστική αντοχή χάλυβα (διαμήκης οπλισμός)
fykv (Mpa)	Χαρακτηριστική αντοχή χάλυβα (εγκάρσιος οπλισμός)
Vrd1 (kN)	Αντοχή σε τέμνουσα χωρίς απαίτηση πρόσθετου οπλισμού
Vrd2 (kN)	Τέμνουσα αντοχής λόγω λοξής θλίψης κορμού
Vcd (kN)	Τέμνουσα δύναμη που λαμβάνεται από το θλιβόμενο πέλμα
As1 (cm^2)	Εφελκυόμενος οπλισμός που λήφθηκε υπόψη για τον υπολογισμό του Vrd1
As2 (cm^2)	Εφελκυόμενος οπλισμός που λήφθηκε υπόψιν για τον υπολογισμό του Vrd1
ζ	Ο λόγος ελάχιστης προς μέγιστης τέμνουσας
As/H (cm)	Λόγος του δισδιαγώνιου οπλισμού προς το μήκος που θα τοποθετηθεί
As/s (cm)	Τιθέμενος οπλισμός ανά απόσταση
Vsd (kN)	Τέμνουσα Σχεδιασμού
ΔΟΚ	Αύξων αριθμός δοκού
ΣΤΗ	Αύξων αριθμός στήριξης
Ισα-Α	Τιθέμενος οπλισμός άνω
L(ολ) (m)	Ολικό μήκος ράβδου
ΑΠΟ (m)	Μήκος αγκύρωσης ράβδου (με σημείο 0.0 την παρειά της στήριξης αριστερά, δηλαδή αρνητική τιμή ισοδυναμεί με συνέχιση της ράβδου στην στήριξη)
Ίσια-Κ	Τιθέμενος οπλισμός κάτω
Κάτω	Τιθέμενος οπλισμός κάτω
As-A (cm^2)	Απαιτούμενος Οπλισμός Άνω
As-K (cm^2)	Απαιτούμενος Οπλισμός Κάτω
Πάνω	Τιθέμενος οπλισμός άνω (Στήριξη)

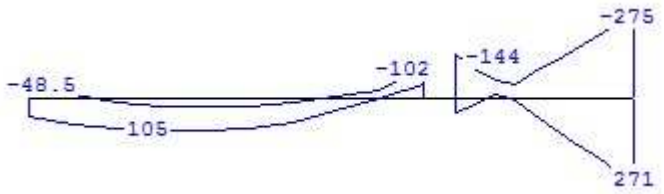


Απαιτούμενος Οπλισμός Στήριξης Άνω [cm^2]	Απαιτούμενος Οπλισμός Ανοίγματος Άνω [cm2]	Απαιτούμενος Οπλισμός Στήριξης Άνω [cm^2]
Πρόσθετα Στήριξης Άνω	Οπλισμός Ανοίγματος Άνω	Πρόσθετα Στήριξης Άνω
Α/Α Στοιχείου Στήριξης	Α/Α Δοκού	Α/Α Στοιχείου Στήριξης
Απαιτούμενος Οπλισμός Στήριξης Κάτω [cm^2]	Απαιτούμενος Οπλισμός Ανοίγματος κάτω [cm^2]	Απαιτούμενος Οπλισμός Στήριξης Κάτω [cm^2]
Πρόσθετα Στήριξης κάτω	Οπλισμός Ανοίγματος κάτω	Πρόσθετα Στήριξης κάτω
	Οπλισμός Ανοίγματος κάτω	
	Οπλισμός Ανοίγματος κάτω	
	Συνδετήρες	
Παραμορφώσεις Σκυροδέματος Στήριξης Άνω (0/00)	Παραμορφώσεις Σκυροδέματος Άνοιγμα Άνω (0/00)	Παραμορφώσεις Σκυροδέματος Στήριξης Άνω (0/00)
	Στρέψη (kNm)	
	Απαιτούμενος εγκάρσιος λόγος στρέψης (cm^2/cm)	
	Απαιτούμενος διαμήκης στρέψης cm^2	
Παραμορφώσεις Σκυροδέματος Στήριξης κάτω (0/00)	Παραμορφώσεις Σκυροδέματος Άνοιγμα κάτω (0/00)	Παραμορφώσεις Σκυροδέματος Στήριξης κάτω (0/00)

Οπλισμοί Δοκών στάθμης 2

ΣΤΑΘΜΗ 2

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 1(Δ1 Δ2) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(6.5)	(1.2)	(6.5)	(15)	(18)
3Φ14	2Φ12	1Φ18	8Φ16	2Φ14
K6	Δ1	K7	Δ2	K8
(7.0)	40x60	(8.6)	40x60	(4.5)
0Φ0	(7.2)	0Φ0	(6.5)	1Φ14
	4Φ16ι		4Φ16ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.	
	51Φ10/10[2]		23Φ12/10[2]	
Ec=-.5	Ec=-.1	Ec=-.4	Ec=-.4	Ec=-.7
	Trd1=108.19		Trd1=108.19	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.3	Ec=-.3	Ec=-.3	Ec=-1.3	Ec=-1.6

(Δ1)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	51,9	948,8	51,9	6,88	8,04
ΜΕΣΗ	53,3	948,8	53,3	8,04	2,26
ΤΕΛΟΣ	68,1	948,8	68,1	20,89	16,08

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,31 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ2)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	23,6	948,8	23,6	20,89	16,08
ΜΕΣΗ	8,7	948,8	8,7	8,04	16,08
ΤΕΛΟΣ	21,6	948,8	21,6	19,16	9,58

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,93 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

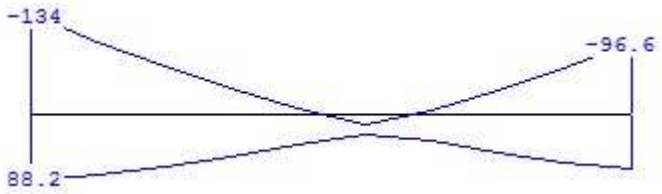
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

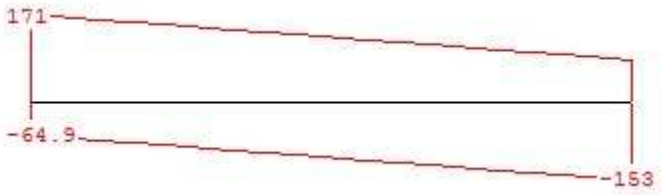
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
1	2Φ12	7,40	-0,80	4Φ16	7,32	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			1,3	7,3
2	8Φ16	4,85	-1,60	4Φ16	4,57	-1,60	0Φ0	0,0	0,00			15,1	6,6
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
6	3Φ14	2,08	0,48	0Φ0	0.0	0,00	6,58	7,0					
7	1Φ18	3,18	1,58	0Φ0	0.0	0,00	6,58	8,7					
8	2Φ14	2,08	1,20	1Φ14	2,40	1,76	18,66	4,5					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
6	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	
8	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	καμπυλο .

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 2(Δ4) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(7.6)	(4.4)	(4.2)
1Φ14	4Φ14	0Φ0
K8	Δ4	K9
(3.6)	25x60	(4.9)
0Φ0	(4.1)	0Φ0
	4Φ14ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	32Φ10/10[2]	
Ec=-1.6	Ec=-.7	Ec=-1.6
	Trd1=50.31	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.6	Ec=-.1	Ec=-.3

(Δ4)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	39,1	593,0	39,1	7,70	6,16

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

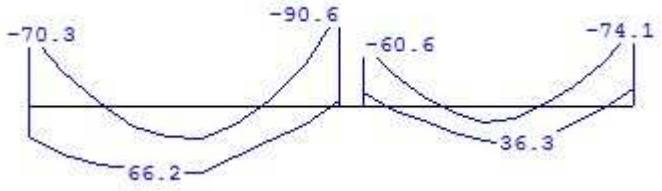
ΜΕΣΗ	37,3	593,0	37,3	6,16	6,16
ΤΕΛΟΣ	37,3	593,0	37,3	6,16	6,16

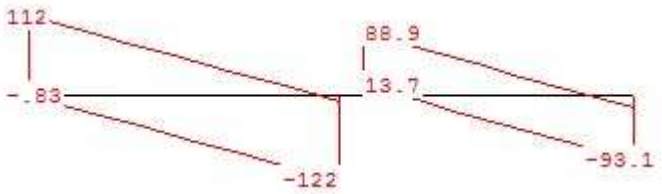
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,55 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
4	4Φ14	4,90	-0,88	4Φ14	4,48	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			4,5	4,1
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
8	1Φ14	1,81	0,26	0Φ0	0.0	0,00	7,69	3,7					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
8	καμπυλο .	ορθη γωνια .	καμπυλο+αγκιστ.	
9	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .		

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 3(Δ5 Δ6) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(6.5)	(2.0)	(6.5)	(4.5)	(7.0)
3Φ14	2Φ12	2Φ14	5Φ12	2Φ12
Κ10	Δ5	Κ11	Δ6	Κ12
(4.3)	40x60	(4.3)	40x60	(1.0)
0Φ0	(6.5)	0Φ0	(6.5)	0Φ0
	4Φ16ι		6Φ14ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.	
	51Φ10/10[2]		44Φ10/10[2]	
Εc=-.4	σc=0	Εc=-.7	σc=0	σc=0
	Trd1=108.19		Trd1=108.19	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Εc=-.1	Εc=-.2	Εc=0	σc=0	Εc=-.1

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

(Δ5)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	67,5	948,8	67,5	6,88	8,04
ΜΕΣΗ	68,8	948,8	68,8	8,04	2,26
ΤΕΛΟΣ	72,2	948,8	72,2	11,00	17,28

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,01 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

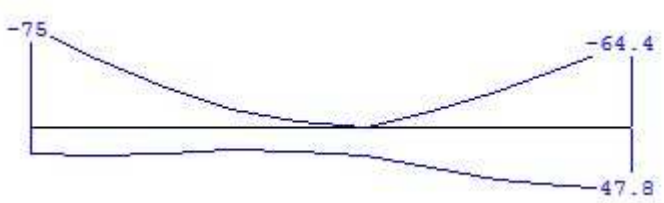
(Δ6)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	47,5	948,8	47,5	11,00	17,28
ΜΕΣΗ	45,5	948,8	45,5	9,24	5,65
ΤΕΛΟΣ	44,0	948,8	44,0	7,92	9,24

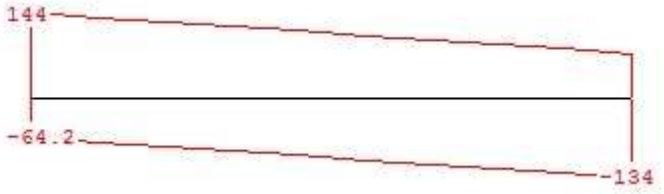
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,15 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
5	2Φ12	7,40	-0,80	4Φ16	7,32	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			2,0	6,6
6	5Φ12	6,70	-1,60	6Φ14	6,65	-1,60	0Φ0	0,0	0,00			4,6	6,6
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
10	3Φ14	2,34	0,48	0Φ0	0.0	0,00	6,58	4,3					
11	2Φ14	3,18	1,58	0Φ0	0.0	0,00	6,58	4,3					
12	2Φ12	1,95	1,20	0Φ0	0.0	0,00	7,03	1,1					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
10	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	
12	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 4(Δ7) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.8)	(.8)	(4.8)
0Φ0	5Φ12	0Φ0
K12	Δ7	K13
(.6)	25x70	(1.5)
0Φ0	(4.8)	0Φ0
	4Φ14ι	
	0Φ0ι	
	4Φ12παραπ.	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

	32Φ10/10[2]	
Ec=-1.1	Ec=-.6	Ec=-1
	Trd1=60.38	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.1	Ec=-.3	Ec=-.4

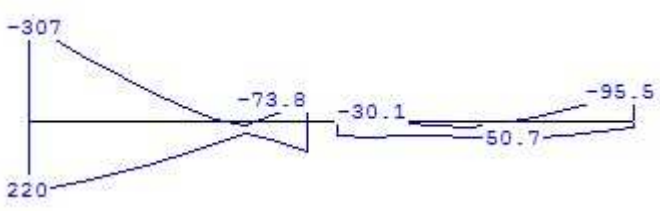
(Δ7)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	63,6	700,8	63,6	5,65	6,16
ΜΕΣΗ	64,1	700,8	64,1	6,16	5,65
ΤΕΛΟΣ	63,6	700,8	63,6	5,65	6,16

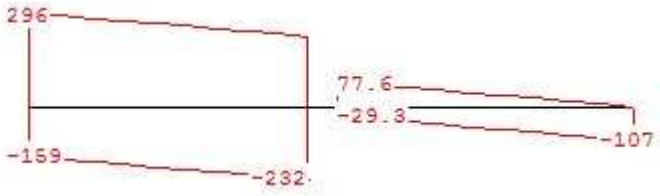
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,57 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
7	5Φ12	4,65	-0,75	4Φ14	4,42	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			0,9	4,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
12	καμπυλο .	ορθη γωνια .		
13	καμπυλο .	ορθη γωνια .		

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 5(Δ8 Δ9) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(6.9)	(3.0)	(6.9)	(3.7)	(6.9)
2Φ14	2Φ16	0Φ0	3Φ14	2Φ12
Κ14	Δ8	Κ15	Δ9	Κ16
(8.2)	30x82	(3.7)	30x82	(.6)
1Φ12	(7.1)	0Φ0	(6.9)	0Φ0
	3Φ18ι		4Φ16ι	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

	0Φ0ι		0Φ0ι	
	4Φ12παραπ.		4Φ12παραπ.	
	40Φ10/10[2]		42Φ10/10[2]	
Ec=-.8	Ec=-.7	Ec=-.2	σc=0	Ec=-.1
	Trd1=99.5		Trd1=99.5	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.5	Ec=-.4	Ec=-.5	σc=0	σc=0

(Δ8)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	71,9	996,2	71,9	7,10	8,77
ΜΕΣΗ	72,5	996,2	72,5	7,63	4,02
ΤΕΛΟΣ	73,7	996,2	73,7	8,64	15,68

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,97 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

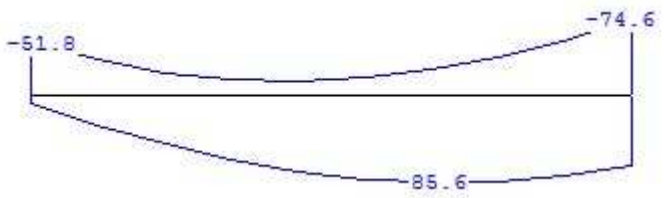
(Δ9)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	60,3	996,2	60,3	8,64	15,68
ΜΕΣΗ	59,6	996,2	59,6	8,04	4,62
ΤΕΛΟΣ	58,3	996,2	58,3	6,88	8,04

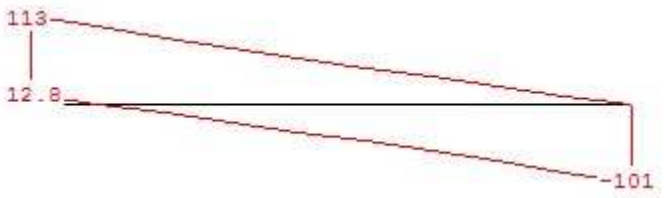
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,38 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
8	2Φ16	6,94	-1,00	3Φ18	6,75	-0,81	0Φ0	0,0	0,00			3,1	7,1
9	3Φ14	7,07	-2,04	4Φ16	6,91	-2,04	0Φ0	0,0	0,00			3,7	6,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
14	2Φ14	3,27	0,48	1Φ12	2,92	0,40	6,91	8,3					
16	2Φ12	2,44	1,64	0Φ0	0.0	0,00	6,91	0,7					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
14	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .
16	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 6(Δ10) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(6)	(.5)	(6)
2Φ16	2Φ12	4Φ12
Κ16	Δ10	Κ17
(1.7)	30x72	(3.7)
0Φ0	(6)	0Φ0
	4Φ14ι	
	0Φ0ι	
	4Φ12παραπ.	
	32Φ10/10[2]	
Ec=-.2	Ec=-.4	Ec=-.5
	Trd1=84.67	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.3	Ec=-.4	Ec=-.4

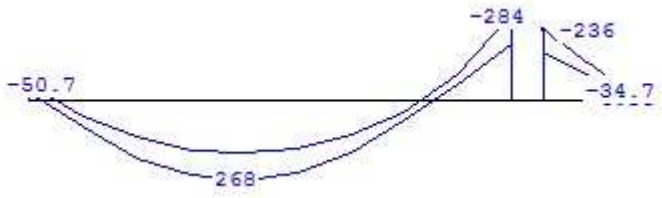
(Δ10)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	65,1	866,8	65,1	6,28	6,03
ΜΕΣΗ	64,9	866,8	64,9	6,03	2,26
ΤΕΛΟΣ	65,7	866,8	65,7	6,79	6,03

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,01 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

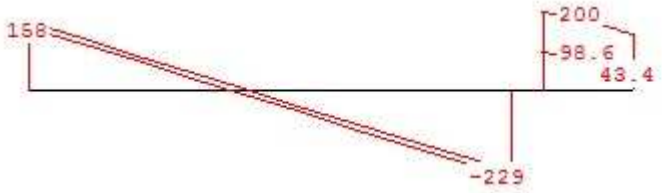
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
10	2Φ12	4,70	-0,80	4Φ14	4,42	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			0,6	6,0
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
16	2Φ16	2,44	0,60	0Φ0	0.0	0,00	6,01	1,7					
17	4Φ12	2,19	1,44	0Φ0	0.0	0,00	6,01	3,7					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
16	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	
17	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 7(Δ11 Δ12) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α



ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(6.5)	(3.7)	(14)	(10)	(6.5)
1Φ16	3Φ14	2Φ16	6Φ12	0Φ0
Κ20	Δ11	Κ21	Δ12	Κ22
(9.4)	40x60	(2.6)	40x60	(0)
0Φ0	(13)	0Φ0	(6.5)	0Φ0
	6Φ18ι		6Φ14ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.	
	62Φ10/10[2]		12Φ10/10[2]	
Εc=-.6	σc=0	Εc=-1.9	Εc=-1.3	Εc=-.7
	Trd1=108.19		Trd1=108.19	
	Asw/sw=0		Asw/sw=.97	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=1	
Εc=-.4	Εc=-.4	Εc=-.2	Εc=0	σc=0

(Δ11)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	88,5	948,8	88,5	6,63	15,27
ΜΕΣΗ	98,5	948,8	98,5	15,27	4,62
ΤΕΛΟΣ	104,8	948,8	104,8	20,70	24,50

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,90 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ12)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	88,5	948,8	88,5	20,70	24,50
ΜΕΣΗ	75,2	948,8	75,2	9,24	12,06
ΤΕΛΟΣ	78,5	948,8	78,5	12,06	9,24

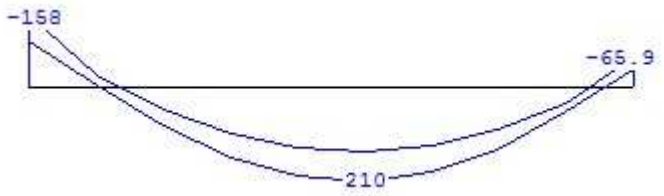
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,30 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

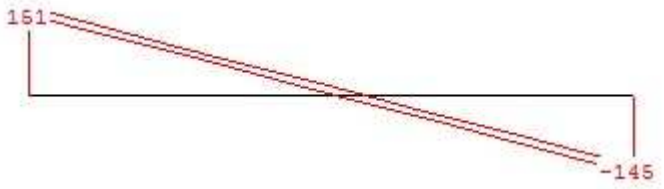
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
11	3Φ14	8,58	-0,88	6Φ18	8,51	-0,81	0Φ0	0,0	0,00			3,7	13,6
12	6Φ12	3,50	-1,60	6Φ14	3,38	-1,60	0Φ0	0,0	0,00			10,4	6,6
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
20	1Φ16	1,90	0,30	0Φ0	0.0	0,00	6,58	9,5					
21	2Φ16	3,26	1,71	0Φ0	0.0	0,00	14,91	2,6					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
20	καμπυλο .	ορθη γωνια .	καμπυλο+αγκιστ.	
22	καμπυλο .	ορθη γωνια .		

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 8(Δ13) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(8.7)	(2.1)	(6.5)
5Φ14	2Φ12	3Φ14
K23	Δ13	K24
(4.3)	40x60	(7.4)
0Φ0	(11)	0Φ0
	5Φ18ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	62Φ10/10[2]	
Ec=-1.2	σc=0	Ec=-1.6
	Trd1=108.19	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.2	Ec=-.4	Ec=-.3

(Δ13)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	81,7	948,8	81,7	9,96	12,72
ΜΕΣΗ	84,9	948,8	84,9	12,72	2,26
ΤΕΛΟΣ	78,1	948,8	78,1	6,88	12,72

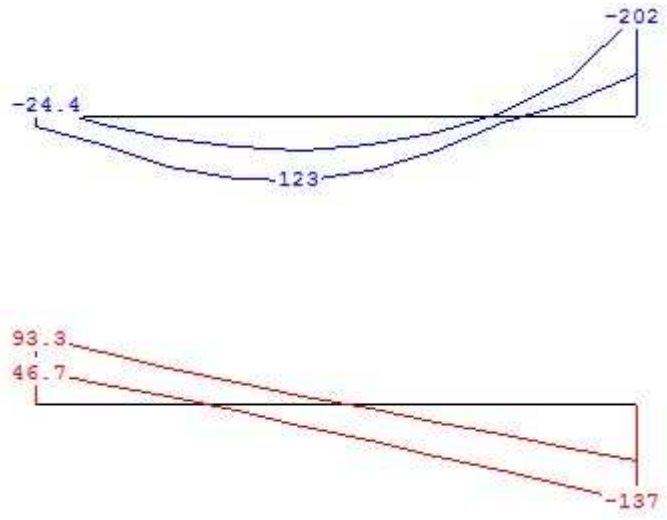
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,89 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
13	2Φ12	7,75	-0,80	5Φ18	7,78	-0,81	0Φ0	0,0	0,00			2,2	11,3
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
23	5Φ14	2,47	0,48	0Φ0	0.0	0,00	8,75	4,4					
24	3Φ14	2,08	1,20	0Φ0	0.0	0,00	6,58	7,4					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω

23	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	
24	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 9(Δ14) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)



ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(6.5)	(1.3)	(6.5)
3Φ14	2Φ12	3Φ14
Κ2	Δ14	Κ7
(.5)	40x60	(.4)
0Φ0	(6.5)	0Φ0
	4Φ16ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	56Φ10/10[2]	
Ec=-1.8	Ec=-1.2	Ec=-2.7
	Trd1=108.19	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.4	Ec=-.4	Ec=-.5

(Δ14)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	110,0	948,8	110,0	6,88	8,04
ΜΕΣΗ	111,4	948,8	111,4	8,04	2,26
ΤΕΛΟΣ	110,0	948,8	110,0	6,88	8,04

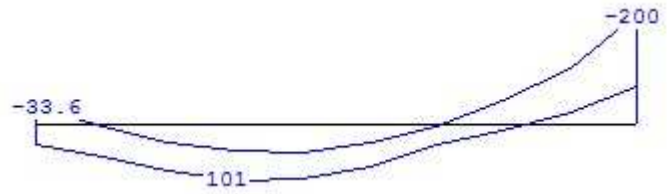
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,50 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

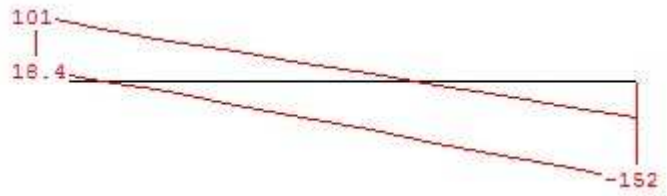
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
14	2Φ12	7,20	-0,80	4Φ16	7,05	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			1,4	6,6
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
2	3Φ14	2,08	0,48	0Φ0	0.0	0,00	6,58	0,5					
7	3Φ14	2,35	1,48	0Φ0	0.0	0,00	6,58	0,4					

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
2	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	
7	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 10(Δ19) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.9)	(1.7)	(6.9)
2Φ14	2Φ12	2Φ18
Κ3	Δ19	Κ8
(.4)	30x60	(.0)
0Φ0	(4.9)	0Φ0
	3Φ18ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	56Φ10/10[2]	
Ec=-2.5	Ec=-1	Ec=-2.4
	Trd1=67.08	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.4	Ec=-.4	Ec=-.6

(Δ19)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	78,4	711,6	78,4	5,34	7,63
ΜΕΣΗ	81,1	711,6	81,1	7,63	2,26
ΤΕΛΟΣ	80,8	711,6	80,8	7,35	7,63

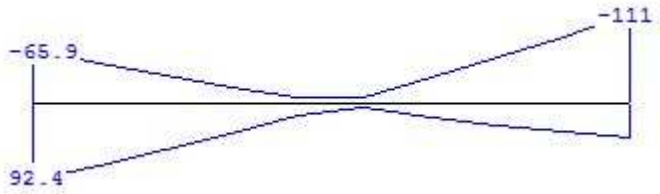
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,18 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

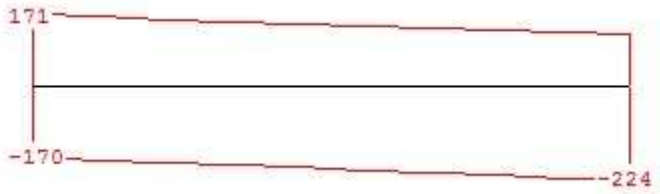
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
19	2Φ12	7,15	-0,80	3Φ18	7,23	-0,81	0Φ0	0,0	0,00			1,7	4,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
3	2Φ14	2,08	0,48	0Φ0	0.0	0,00	4,93	0,4					
8	2Φ18	2,93	1,80	0Φ0	0.0	0,00	6,94	0,1					

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
3	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	
8	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 11(Δ20) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.9)	(.6)	(4.9)
0Φ0	2Φ18	0Φ0
K8	Δ20	K12
(.1)	30x60	(.2)
0Φ0	(4.9)	0Φ0
	3Φ16ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	20Φ10/10[2]	
Ec=-1.5	Ec=-1.7	Ec=-2.4
	Trd1=67.08	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.8	Ec=-.9	Ec=-1.2

(Δ20)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	74,0	711,6	74,0	5,09	6,03
ΜΕΣΗ	75,1	711,6	75,1	6,03	5,09
ΤΕΛΟΣ	74,0	711,6	74,0	5,09	6,03

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,99 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

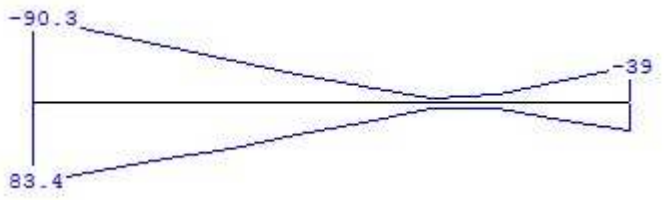
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
20	2Φ18	4,15	-1,13	3Φ16	3,35	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			0,7	4,9

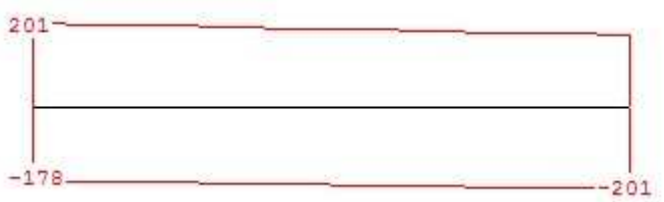
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
8	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		
12	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 12(Δ21) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(5.0)	(3.7)	(4.9)
0Φ0	4Φ14	0Φ0
Κ12	Δ21	Κ16
(.7)	30x60	(2.4)
0Φ0	(4.9)	0Φ0
	3Φ16ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	19Φ10/10[2]	
Ec=-.5	Ec=-.4	Ec=-1.6
	Trd1=67.08	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.6	Ec=-1.1	Ec=-.1

(Δ21)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	54,6	711,6	54,6	6,16	6,03
ΜΕΣΗ	54,5	711,6	54,5	6,03	6,16
ΤΕΛΟΣ	54,6	711,6	54,6	6,16	6,03

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,88 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

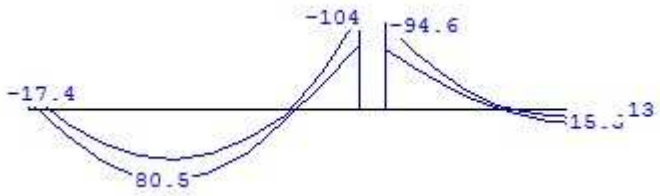
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

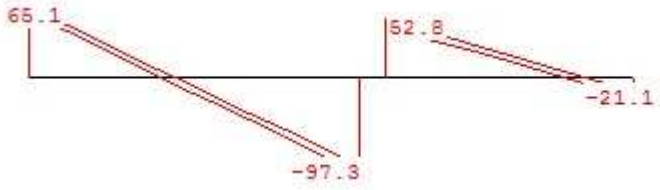
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
21	4Φ14	3,65	-0,88	3Φ16	3,35	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			3,7	4,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
12	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		
16	καμπυλο .	ορθη γωνια .		

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 13(Δ22 Δ23) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.9)	(.8)	(4.9)	(.4)	(4.9)
2Φ14	2Φ12	1Φ12	2Φ12	2Φ14
Κ21	Δ22	Κ24	Δ23	Κ25
(.7)	30x60	(.4)	30x60	(.3)
0Φ0	(4.9)	0Φ0	(4.9)	0Φ0
	3Φ16ι		3Φ16ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.	
	49Φ10/10[2]		37Φ10/10[2]	
Ec=-1.2	σc=0	Ec=-1.5	Ec=-1.7	σc=0
	Trd1=67.08		Trd1=67.08	
	Asw/sw=0		Asw/sw=.72	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=.6	
Ec=-.4	Ec=-.5	Ec=-.4	Ec=-.4	Ec=-.6

(Δ22)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	64,3	711,6	64,3	5,34	6,03
ΜΕΣΗ	65,1	711,6	65,1	6,03	2,26

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

ΤΕΛΟΣ	64,6	711,6	64,6	5,65	12,06

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,91 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

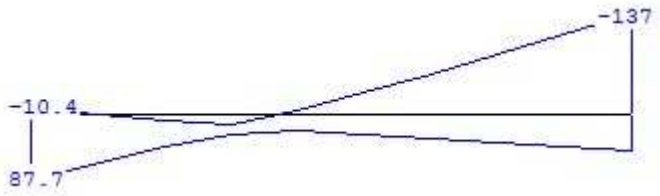
(Δ23)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	84,1	711,6	84,1	5,65	12,06
ΜΕΣΗ	84,5	711,6	84,5	6,03	2,26
ΤΕΛΟΣ	83,7	711,6	83,7	5,34	6,03

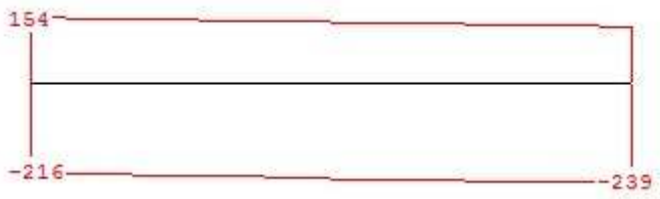
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,69 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
22	2Φ12	7,25	-0,80	3Φ16	7,17	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			0,9	4,9
23	2Φ12	6,00	-1,60	3Φ16	5,97	-1,60	0Φ0	0,0	0,00			0,5	4,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
21	2Φ14	2,08	0,48	0Φ0	0.0	0,00	4,93	0,8					
24	1Φ12	2,80	1,20	0Φ0	0.0	0,00	4,93	0,4					
25	2Φ14	2,08	1,20	0Φ0	0.0	0,00	4,93	0,3					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
21	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	
25	καμπυλο .	καμπυλο .	καμπυλο .	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 14(Δ24) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.9)	(3.5)	(6.0)
0Φ0	4Φ14	0Φ0
Κ4	Δ24	Κ5
(3.6)	30x60	(.1)
0Φ0	(4.9)	0Φ0
	3Φ16ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	21Φ10/10[2]	
Ec=-2.2	Ec=-1.2	Ec=-1.8

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

	Trd1=67.08	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.5	Ec=-.3	Ec=-.8

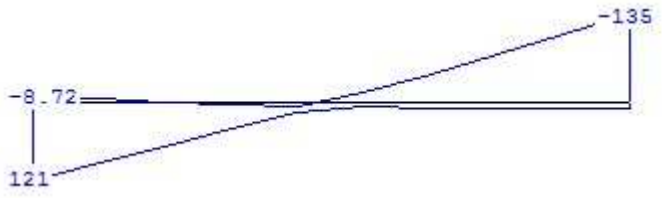
(Δ24)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	70,1	711,6	70,1	6,16	6,03
ΜΕΣΗ	69,9	711,6	69,9	6,03	6,16
ΤΕΛΟΣ	70,1	711,6	70,1	6,16	6,03

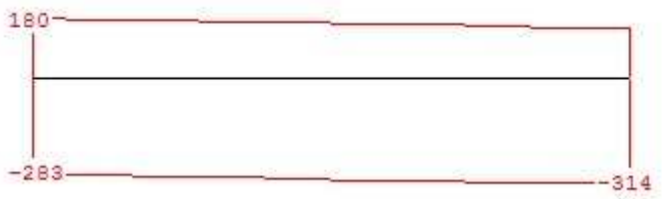
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,72 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
24	4Φ14	3,75	-0,88	3Φ16	3,45	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			3,6	4,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
4	καμπυλο .	ορθη γωνια .		
5	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 15(Δ25) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.9)	(1.1)	(4.9)
0Φ0	3Φ18	0Φ0
Κ5	Δ25	Κ9
(3.0)	30x60	(.3)
0Φ0	(4.9)	0Φ0
	4Φ16ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	18Φ10/10[2]	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Ec=-.3	Ec=-1.6	Ec=-2.3
	Trd1=67.08	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-1	Ec=-.5	Ec=-.2

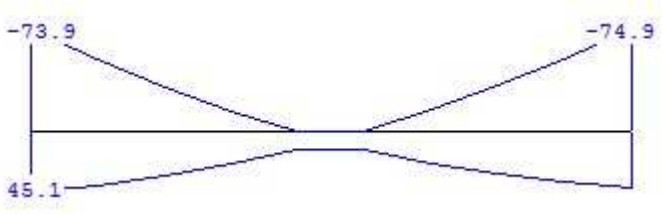
(Δ25)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	67,2	711,6	67,2	7,63	8,04
ΜΕΣΗ	67,7	711,6	67,7	8,04	7,63
ΤΕΛΟΣ	67,2	711,6	67,2	7,63	8,04

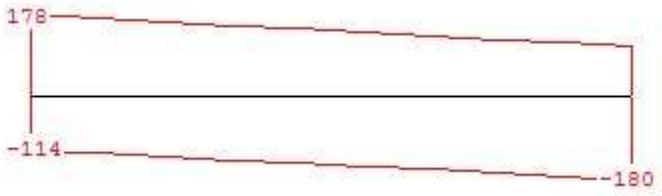
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,64 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
25	3Φ18	4,05	-1,13	4Φ16	3,25	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			1,1	4,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
5	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		
9	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 16(Δ26) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.9)	(1.1)	(4.9)
0Φ0	3Φ18	0Φ0
Κ9	Δ26	Κ13
(2.1)	30x60	(.9)
0Φ0	(4.9)	0Φ0
	4Φ16ι	
	0Φ0ι	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

	4Φ12παραπ.	
	27Φ10/10[2]	
Ec=-1.3	Ec=-1.2	Ec=-1.5
	Trd1=67.08	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
σc=0	σc=0	Ec=-1

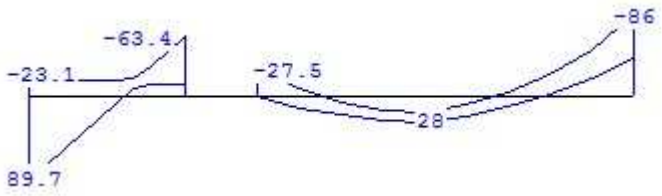
(Δ26)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	37,6	711,6	37,6	7,63	8,04
ΜΕΣΗ	38,1	711,6	38,1	8,04	7,63
ΤΕΛΟΣ	37,6	711,6	37,6	7,63	8,04

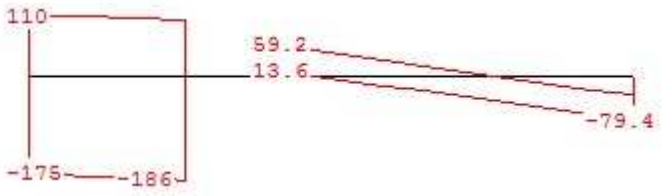
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,63 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
26	3Φ18	4,95	-1,13	4Φ16	4,15	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			1,2	4,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
9	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		
13	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 17(Δ27 Δ28) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.9)	(1.8)	(4.9)	(1.3)	(4.9)
0Φ0	3Φ16	0Φ0	2Φ12	2Φ14
Κ13	Δ27	Κ17	Δ28	Κ22
(.2)	30x60	(.6)	30x60	(0)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

0Φ0	(4.9)	0Φ0	(4.9)	0Φ0
	3Φ16ι		3Φ16ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.	
	19Φ10/10[2]		46Φ10/10[2]	
σc=0	σc=0	Ec=-.1	Ec=-3.1	Ec=-.4
	Trd1=67.08		Trd1=67.08	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-1	Ec=-.6	Ec=-.6	σc=0	σc=0

(Δ27)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	46,1	711,6	46,1	6,03	6,03
ΜΕΣΗ	46,1	711,6	46,1	6,03	6,03
ΤΕΛΟΣ	48,7	711,6	48,7	8,29	12,06

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,63 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

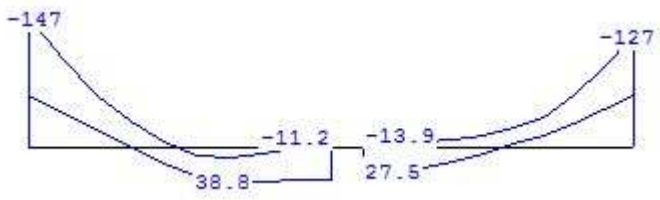
(Δ28)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	42,3	711,6	42,3	8,29	12,06
ΜΕΣΗ	39,7	711,6	39,7	6,03	2,26
ΤΕΛΟΣ	38,9	711,6	38,9	5,34	6,03

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,23 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

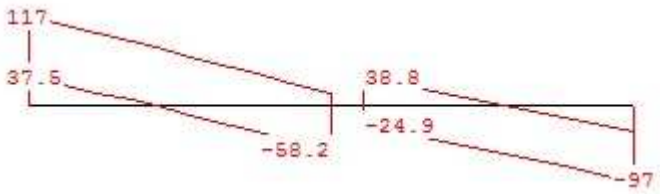
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
27	3Φ16	5,00	-1,00	3Φ16	4,72	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			1,9	4,9
28	2Φ12	7,45	-2,10	3Φ16	7,42	-2,10	0Φ0	0,0	0,00			1,4	4,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
22	2Φ14	2,08	1,20	0Φ0	0.0	0,00	4,93	0,0					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
13	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		
22	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 18(Δ15 Δ16) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α



ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(6.5)	(.7)	(6.5)	(.7)	(6.5)
3Φ14	2Φ12	2Φ12	2Φ12	3Φ14
Κ7	Δ15	Κ11	Δ16	Κ15
(0)	40x60	(.7)	40x60	(0)
0Φ0	(6.5)	0Φ0	(6.5)	0Φ0
	4Φ16ι		4Φ16ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.	
	39Φ10/10[2]		35Φ10/10[2]	
Ec=-1.6	Ec=-1.9	Ec=-1.8	Ec=-1.2	Ec=-1.4
	Trd1=108.19		Trd1=108.19	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
σc=0	Ec=-.4	Ec=-.5	Ec=-.4	σc=0

(Δ15)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	94,1	948,8	94,1	6,88	8,04
ΜΕΣΗ	95,5	948,8	95,5	8,04	2,26
ΤΕΛΟΣ	94,0	948,8	94,0	6,79	16,08

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,30 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ16)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	93,8	948,8	93,8	6,79	16,08
ΜΕΣΗ	95,3	948,8	95,3	8,04	2,26
ΤΕΛΟΣ	93,9	948,8	93,9	6,88	8,04

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,64 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

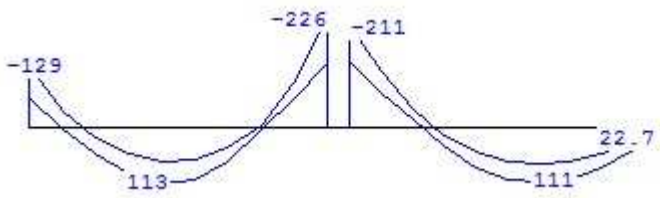
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
15	2Φ12	6,20	-0,80	4Φ16	6,12	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			0,7	6,6
16	2Φ12	5,80	-1,60	4Φ16	5,72	-1,60	0Φ0	0,0	0,00			0,7	6,6

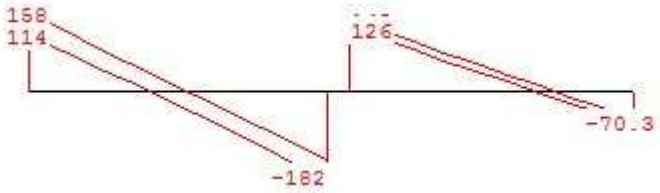
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K
7	3Φ14	2,20	0,48	0Φ0	0.0	0,00	6,58	0,0
11	2Φ12	2,80	1,20	0Φ0	0.0	0,00	6,58	0,7
15	3Φ14	2,15	1,28	0Φ0	0.0	0,00	6,58	0,0

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
7	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	
15	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 19(Δ17 Δ18) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(6.5)	(1.8)	(9.2)	(2.3)	(6.5)
3Φ14	2Φ12	2Φ16	2Φ14	3Φ14
K15	Δ17	K20	Δ18	K23
(.6)	40x60	(.6)	40x60	(2.8)
0Φ0	(6.5)	0Φ0	(6.5)	0Φ0
	4Φ16ι		4Φ16ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.	
	51Φ10/10[2]		49Φ10/10[2]	
Ec=-1.1	Ec=-2.5	Ec=-1.9	Ec=-.9	σc=0
	Trd1=108.19		Trd1=108.19	
	Asw/sw=.89		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=.9		Διαμηκ=0	
Ec=-.4	Ec=-.4	σc=0	Ec=-.5	Ec=-.5

(Δ17)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	85,4	948,8	85,4	6,88	8,04
ΜΕΣΗ	86,7	948,8	86,7	8,04	2,26
ΤΕΛΟΣ	88,2	948,8	88,2	9,36	16,08

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,72 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ18)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	87,8	948,8	87,8	9,36	16,08
ΜΕΣΗ	86,3	948,8	86,3	8,04	3,08
ΤΕΛΟΣ	85,9	948,8	85,9	7,70	8,04

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,81 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
17	2Φ12	7,50	-0,80	4Φ16	7,42	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			1,8	6,6
18	2Φ14	7,33	-1,60	4Φ16	7,17	-1,60	0Φ0	0,0	0,00			2,3	6,6

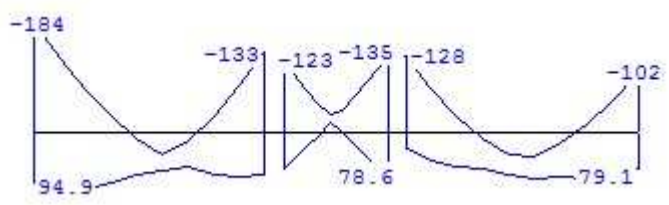
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K
15	3Φ14	2,08	0,48	0Φ0	0.0	0,00	6,58	0,6
20	2Φ16	3,72	1,61	0Φ0	0.0	0,00	9,26	0,6
23	3Φ14	2,08	1,20	0Φ0	0.0	0,00	6,58	2,9

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
15	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	
23	καμπυλο .	καμπυλο .	καμπυλο .	

Οπλισμοί Δοκών στάθμης 3

ΣΤΑΘΜΗ 3

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 1(Δ1 Δ2 Δ3) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(8.1)	(2.9)	(6.5)	(3.3)	(6.5)	(1.3)	(6.5)
4Φ14	2Φ14	2Φ14	2Φ16	3Φ12	2Φ12	4Φ12
K1	Δ1	K2	Δ2	K3	Δ3	K4
(4.1)	40x60	(3.1)	40x60	(3.4)	40x60	(3.3)
0Φ0	(6.5)	0Φ0	(6.5)	0Φ0	(6.5)	0Φ0
	4Φ16ι		4Φ16ι		5Φ14ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι		0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.	
	51Φ10/10[2]		23Φ10/10[2]		51Φ10/10[2]	
Ec=-1.8	Ec=-.9	Ec=-1.4	Ec=-1	Ec=-1.4	Ec=-.5	Ec=-1.1
	Trd1=108.19		Trd1=108.19		Trd1=108.19	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.5	Ec=-.5	Ec=-.4	Ec=-.3	Ec=-.5	Ec=-.3	Ec=-.4

(Δ1)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	92,0	948,8	92,0	9,24	8,04
ΜΕΣΗ	90,6	948,8	90,6	8,04	3,08
ΤΕΛΟΣ	93,1	948,8	93,1	10,18	16,08

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,48 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ2)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	93,8	948,8	93,8	10,18	16,08
ΜΕΣΗ	91,3	948,8	91,3	8,04	4,02
ΤΕΛΟΣ	93,2	948,8	93,2	9,68	16,08

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,87 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ3)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	93,3	948,8	93,3	9,68	16,08
ΜΕΣΗ	91,4	948,8	91,4	8,04	2,26
ΤΕΛΟΣ	89,9	948,8	89,9	6,79	8,04

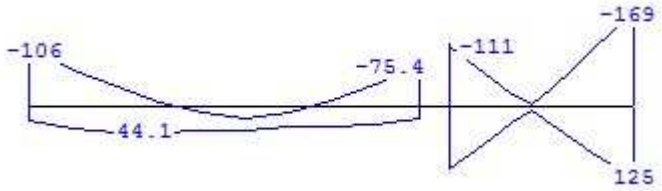
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,23 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

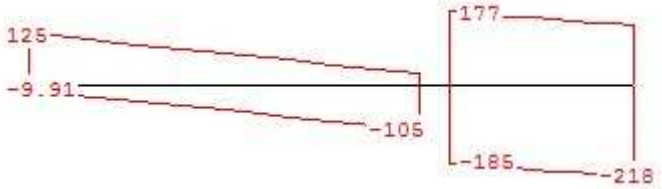
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
1	2Φ14	7,48	-0,88	4Φ16	7,32	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			3,0	6,6
2	2Φ16	5,45	-1,60	4Φ16	5,45	-1,60	0Φ0	0,0	0,00			3,4	6,6
3	2Φ12	7,35	-1,55	5Φ14	7,23	-1,55	0Φ0	0,0	0,00			1,4	6,6

ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K
1	4Φ14	3,03	0,48	0Φ0	0.0	0,00	8,18	4,2
2	2Φ14	3,40	1,67	0Φ0	0.0	0,00	6,58	3,2
3	3Φ12	3,50	1,38	0Φ0	0.0	0,00	6,58	3,4
4	4Φ12	2,30	1,55	0Φ0	0.0	0,00	6,58	3,3

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
1	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	
4	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 2(Δ4 Δ5) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(7.8)	(2.7)	(8.9)	(6.1)	(12)
4Φ14	2Φ14	1Φ18	4Φ14	4Φ14
Κ6	Δ4	Κ7	Δ5	Κ8
(2.6)	40x40	(6.2)	40x40	(9.6)
0Φ0	(4.5)	0Φ0	(6.5)	1Φ16
	3Φ14ι		5Φ14ι	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

	0Φ0ι		0Φ0ι	
	51Φ10/10[2]		24Φ10/10[2]	
Ec=-2.4	Ec=-1	Ec=-2.3	Ec=-2.7	Ec=-3.1
	Trd1=60.38		Trd1=60.38	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.4	Ec=-.3	Ec=-.9	Ec=-.6	Ec=-.8

(Δ4)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	71,5	603,8	71,5	9,24	4,62
ΜΕΣΗ	65,5	603,8	65,5	4,62	3,08
ΤΕΛΟΣ	75,7	603,8	75,7	12,41	12,32

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,29 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

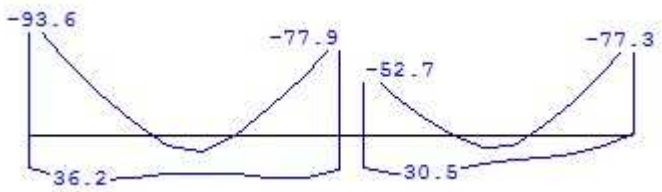
(Δ5)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	66,1	603,8	66,1	12,41	12,32
ΜΕΣΗ	59,9	603,8	59,9	7,70	6,79
ΤΕΛΟΣ	66,8	603,8	66,8	12,94	9,71

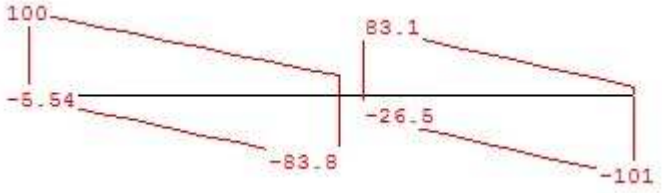
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,96 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
4	2Φ14	6,81	-0,61	3Φ14	6,83	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			2,8	4,6
5	4Φ14	4,43	-1,20	5Φ14	4,18	-1,20	0Φ0	0,0	0,00			6,2	6,5
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
6	4Φ14	2,45	0,21	0Φ0	0.0	0,00	7,85	2,6					
7	1Φ18	3,10	1,53	0Φ0	0.0	0,00	8,97	6,2					
8	4Φ14	2,31	1,44	1Φ16	2,17	1,44	12,18	9,7					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
6	καμπυλο .	καμπυλο+αγκιστ.	καμπυλο+αγκιστ.	
8	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	καμπυλο .

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 3(Δ6 Δ8) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(6.4)	(1.9)	(5.7)	(1.4)	(5.1)
3Φ14	2Φ12	3Φ12	2Φ12	3Φ12
Κ10	Δ6	Κ11	Δ8	Κ12
(2.6)	40x40	(2)	40x40	(1.3)
0Φ0	(4.1)	0Φ0	(4.1)	0Φ0
	3Φ14ι		3Φ14ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	51Φ10/10[2]		44Φ10/10[2]	
Ec=-2.3	Ec=-1.1	Ec=-1.8	Ec=-1	Ec=-1.9
	Trd1=60.38		Trd1=60.38	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.3	Ec=-.3	Ec=-.4	Ec=-.3	Ec=-.3

(Δ6)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	68,2	603,8	68,2	6,88	4,62
ΜΕΣΗ	65,2	603,8	65,2	4,62	2,26
ΤΕΛΟΣ	69,6	603,8	69,6	7,92	9,24

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,26 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

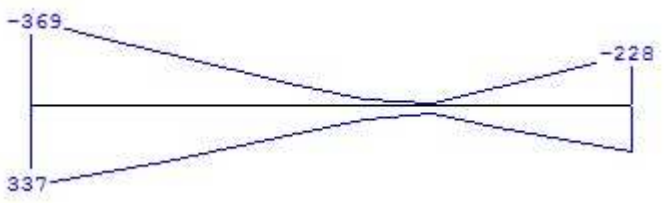
(Δ8)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	69,4	603,8	69,4	7,92	9,24
ΜΕΣΗ	65,1	603,8	65,1	4,62	2,26
ΤΕΛΟΣ	66,5	603,8	66,5	5,65	4,62

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,32 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

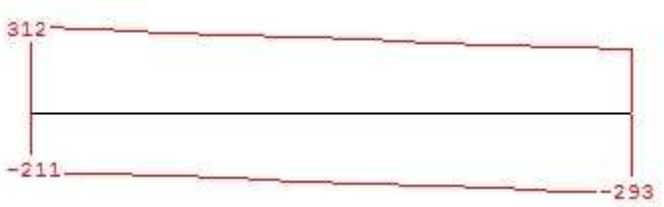
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
6	2Φ12	6,73	-0,53	3Φ14	6,83	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			2,0	4,2
8	2Φ12	6,30	-1,20	3Φ14	5,99	-1,20	0Φ0	0,0	0,00			1,4	4,2
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
10	3Φ14	2,59	0,21	0Φ0	0.0	0,00	6,42	2,7					
11	3Φ12	3,28	1,65	0Φ0	0.0	0,00	5,71	2,0					
12	3Φ12	2,15	1,63	0Φ0	0.0	0,00	5,10	1,4					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
10	καμπυλο .	καμπυλο+αγκιστ.	καμπυλο+αγκιστ.	
12	καμπυλο+αγκιστ.	ορθη γωνια .	καμπυλο+αγκιστ.	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 4(Δ7) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α



ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(14)	(8.0)	(9.3)
3Φ18	8Φ12	2Φ12
Κ8	Δ7	Κ9
(12)	25x70	(6.2)
2Φ14	(9.0)	0Φ0
	6Φ14ι	
	0Φ0ι	
	4Φ12παραπ.	
	32Φ10/10[2]	
Ec=-3.1	Ec=-2.6	Ec=-2.3
	Trd1=60.38	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.7	Ec=-.6	Ec=-.5

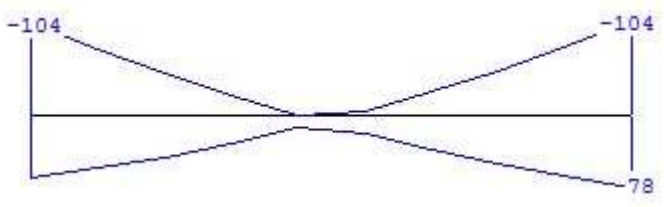
(Δ7)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	67,2	700,8	67,2	15,68	13,26
ΜΕΣΗ	61,1	700,8	61,1	10,18	8,04
ΤΕΛΟΣ	61,2	700,8	61,2	10,30	10,18

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,79 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

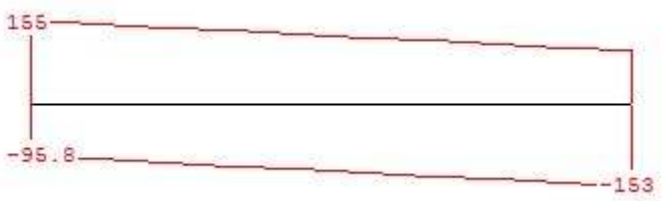
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
7	8Φ12	4,70	-0,75	6Φ14	4,47	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			8,0	9,1
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
8	3Φ18	3,20	0,83	2Φ14	2,60	0,33	14,92	12,8					
9	2Φ12	2,15	1,40	0Φ0	0.0	0,00	9,31	6,3					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
8	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	καμπυλο .
9	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 5(Δ9) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α



ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.8)	(2.0)	(4.8)
3Φ12	2Φ12	3Φ12
Κ12	Δ9	Κ13
(2.7)	25x70	(2.6)
0Φ0	(4.8)	0Φ0
	4Φ14ι	
	0Φ0ι	
	6Φ12παραπ.	
	32Φ10/10[2]	
Ec=-1.3	Ec=-.7	Ec=-1.3
	Trd1=60.38	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.9	Ec=-.9	Ec=-1.1

(Δ9)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	61,9	700,8	61,9	5,65	6,16
ΜΕΣΗ	62,4	700,8	62,4	6,16	2,26
ΤΕΛΟΣ	61,9	700,8	61,9	5,65	6,16

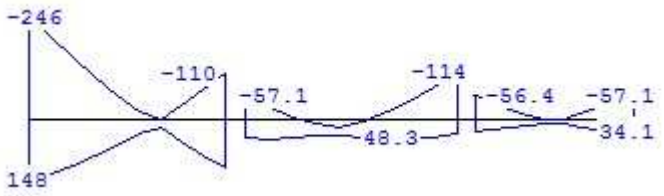
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,65 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

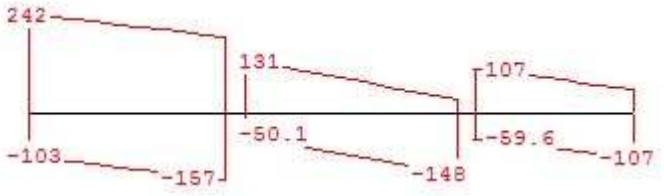
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
9	2Φ12	4,70	-0,75	4Φ14	4,47	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			2,1	4,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
12	3Φ12	2,34	0,45	0Φ0	0.0	0,00	4,86	2,7					
13	3Φ12	2,37	1,62	0Φ0	0.0	0,00	4,86	2,7					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
12	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	
13	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 6(Δ10 Δ11 Δ12) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(10)	(5.4)	(6.5)	(2.2)	(6.5)	(1.1)	(4.9)
3Φ14	3Φ16	0Φ0	2Φ12	2Φ14	2Φ12	4Φ12
Κ14	Δ10	Κ15	Δ11	Κ16	Δ12	Κ17
(7.1)	40x60	(3.9)	40x60	(1.6)	30x60	(1.3)
0Φ0	(6.5)	0Φ0	(6.5)	0Φ0	(4.9)	0Φ0
	4Φ16ι		4Φ16ι		6Φ14ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι		0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.		4Φ12παραπ.	
	40Φ10/10[2]		42Φ10/10[2]		32Φ10/10[2]	
Ec=-2.5	Ec=-1.6	Ec=-1.1	Ec=-.6	Ec=-1.2	Ec=-.5	Ec=-.9
	Trd1=108.19		Trd1=108.19		Trd1=67.08	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.6	Ec=-.5	Ec=-.6	Ec=-.3	Ec=-.6	Ec=-.6	Ec=-.7

(Δ10)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	85,5	948,8	85,5	10,65	8,04
ΜΕΣΗ	82,5	948,8	82,5	8,04	6,03
ΤΕΛΟΣ	82,8	948,8	82,8	8,29	16,08

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,84 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ11)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	88,2	948,8	88,2	8,29	16,08
ΜΕΣΗ	87,9	948,8	87,9	8,04	2,26
ΤΕΛΟΣ	87,4	948,8	87,4	7,60	17,28

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,38 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ12)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	70,0	711,6	70,0	7,60	17,28
ΜΕΣΗ	71,9	711,6	71,9	9,24	2,26
ΤΕΛΟΣ	69,1	711,6	69,1	6,79	9,24

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,57 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-Α	As-Κ

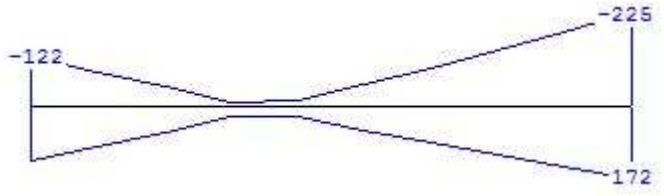
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

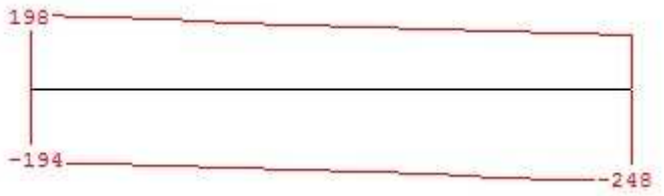
10	3Φ16	6,50	-1,00	4Φ16	6,22	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			5,4	6,6
11	2Φ12	7,35	-1,60	4Φ16	7,35	-1,60	0Φ0	0,0	0,00			2,2	6,6
12	2Φ12	5,45	-1,55	6Φ14	5,34	-1,55	0Φ0	0,0	0,00			1,2	4,9

ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K
14	3Φ14	2,86	0,48	0Φ0	0.0	0,00	10,35	7,2
16	2Φ14	3,41	1,85	0Φ0	0.0	0,00	6,58	1,7
17	4Φ12	1,95	1,20	0Φ0	0.0	0,00	4,93	1,4

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
14	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	
17	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 7(Δ13) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(5.8)	(5.4)	(9.9)
0Φ0	4Φ14	2Φ16
Κ1	Δ13	Κ40
(4.9)	30x60	(7.9)
0Φ0	(5.5)	1Φ16
	3Φ16ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	26Φ10/10[2]	
Ec=-1.5	Ec=-1.9	Ec=-3
	Trd1=67.08	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.8	Ec=-.7	Ec=-.9

(Δ13)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	63,2	711,6	63,2	6,16	6,03
ΜΕΣΗ	63,0	711,6	63,0	6,03	6,16

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

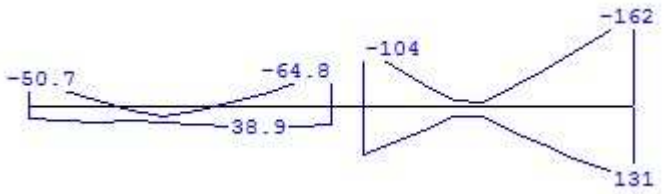
ΤΕΛΟΣ	67,8	711,6	67,8	10,18	8,04

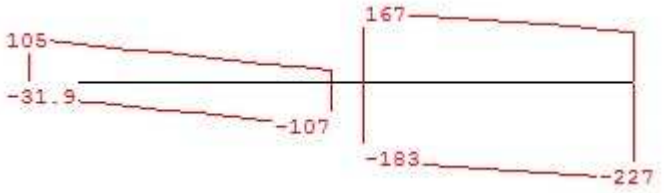
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,97 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
13	4Φ14	4,25	-0,88	3Φ16	3,95	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			5,4	5,6
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
40	2Φ16	2,67	1,67	1Φ16	2,57	1,84	9,94	8,0					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
1	καμπυλο .	ορθη γωνια .		
40	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 8(Δ14 Δ15) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(6.5)	(1.4)	(6.5)	(4.1)	(7.2)
3Φ14	2Φ12	1Φ12	3Φ14	2Φ14
Κ6	Δ14	Κ10	Δ15	Κ14
(1.7)	40x60	(3.6)	40x60	(5.7)
0Φ0	(6.5)	0Φ0	(6.5)	0Φ0
	4Φ16ι		4Φ16ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.	
	39Φ10/10[2]		35Φ10/10[2]	
Ec=-.8	Ec=-.3	Ec=-1.2	Ec=-1.1	Ec=-1.6
	Trd1=108.19		Trd1=108.19	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.2	Ec=-.2	Ec=-.5	Ec=-.5	Ec=-.6

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

(Δ14)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	83,6	948,8	83,6	6,88	8,04
ΜΕΣΗ	84,9	948,8	84,9	8,04	2,26
ΤΕΛΟΣ	84,9	948,8	84,9	8,01	16,08

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,30 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ15)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	89,8	948,8	89,8	8,01	16,08
ΜΕΣΗ	89,8	948,8	89,8	8,04	4,62
ΤΕΛΟΣ	89,4	948,8	89,4	7,70	8,04

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,92 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

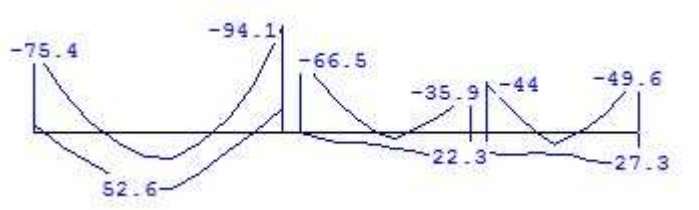
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

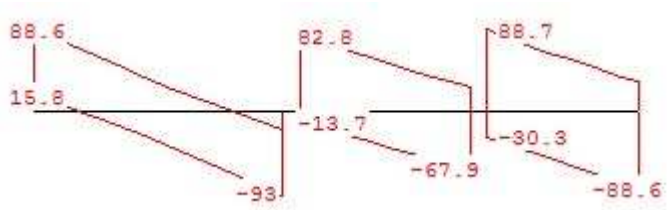
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
14	2Φ12	6,20	-0,80	4Φ16	6,12	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			1,4	6,6
15	3Φ14	5,88	-1,60	4Φ16	5,72	-1,60	0Φ0	0,0	0,00			4,1	6,6

ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K
6	3Φ14	2,08	0,48	0Φ0	0.0	0,00	6,58	1,8
10	1Φ12	2,85	1,25	0Φ0	0.0	0,00	6,58	3,7
14	2Φ14	2,56	1,69	0Φ0	0.0	0,00	7,22	5,7

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
6	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	
14	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 9(Δ16 Δ17 Δ18) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(6.4)	(1.9)	(7.8)	(1.6)	(4.1)	(1.2)	(4.1)
3Φ14	2Φ12	2Φ18	2Φ12	1Φ12	2Φ12	2Φ12
K2	Δ16	K7	Δ17	K11	Δ18	K15
(1.6)	40x40	(1.1)	40x40	(1.5)	40x40	(1.7)
0Φ0	(6.3)	0Φ0	(4.1)	0Φ0	(4.1)	0Φ0
	4Φ16ι		3Φ14ι		3Φ14ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι		0Φ0ι	
	56Φ10/10[2]		39Φ10/10[2]		35Φ10/10[2]	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Ec=-1.3	Ec=-.6	Ec=-1.6	Ec=-.9	Ec=-1.2	Ec=-.6	Ec=-1.3
	Trd1=60.38		Trd1=60.38		Trd1=60.38	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.3	Ec=-.4	Ec=-.2	Ec=-.2	Ec=-.2	Ec=-.2	Ec=-.3

(Δ16)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	70,9	603,8	70,9	6,88	8,04
ΜΕΣΗ	72,4	603,8	72,4	8,04	2,26
ΤΕΛΟΣ	74,5	603,8	74,5	9,61	4,62

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,18 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ17)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	70,9	603,8	70,9	9,61	4,62
ΜΕΣΗ	64,4	603,8	64,4	4,62	2,26
ΤΕΛΟΣ	65,7	603,8	65,7	5,65	9,24

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,38 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

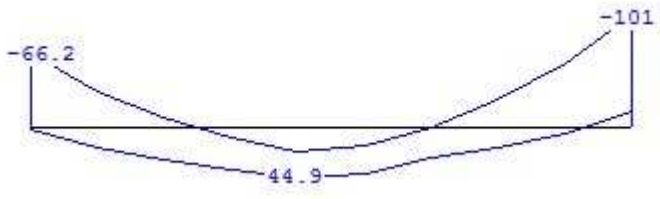
(Δ18)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	68,2	603,8	68,2	5,65	9,24
ΜΕΣΗ	66,9	603,8	66,9	4,62	2,26
ΤΕΛΟΣ	66,7	603,8	66,7	4,52	4,62

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,35 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

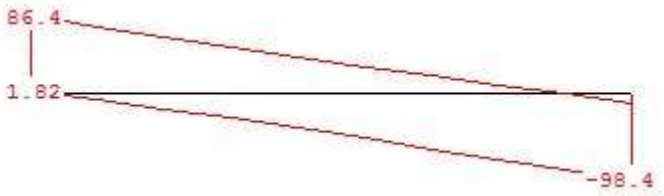
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
16	2Φ12	7,33	-0,53	4Φ16	7,52	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			2,0	6,3
17	2Φ12	6,20	-1,20	3Φ14	6,20	-1,20	0Φ0	0,0	0,00			1,7	4,2
18	2Φ12	5,13	-1,20	3Φ14	5,23	-1,20	0Φ0	0,0	0,00			1,3	4,2
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
2	3Φ14	2,21	0,21	0Φ0	0.0	0,00	6,42	1,7					
7	2Φ18	4,00	1,87	0Φ0	0.0	0,00	7,81	1,2					
11	1Φ12	2,30	0,86	0Φ0	0.0	0,00	4,19	1,5					
15	2Φ12	1,68	1,16	0Φ0	0.0	0,00	4,19	1,7					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
2	καμπυλο .	καμπυλο+αγκιστ.	καμπυλο+αγκιστ.	
15	καμπυλο .	καμπυλο+αγκιστ.	καμπυλο+αγκιστ.	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 10(Δ19) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α



ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.8)	(2.0)	(8.3)
2Φ14	2Φ12	3Φ16
Κ3	Δ19	Κ8
(1.6)	40x40	(1.3)
0Φ0	(5.6)	0Φ0
	4Φ14ι	
	0Φ0ι	
	56Φ10/10[2]	
Ec=-1.1	Ec=-.9	Ec=-1.6
	Trd1=60.38	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.3	Ec=-.4	Ec=-.2

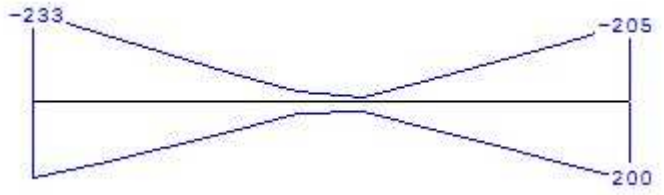
(Δ19)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	67,8	603,8	67,8	5,34	6,16
ΜΕΣΗ	68,9	603,8	68,9	6,16	2,26
ΤΕΛΟΣ	71,7	603,8	71,7	8,29	6,16

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,02 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

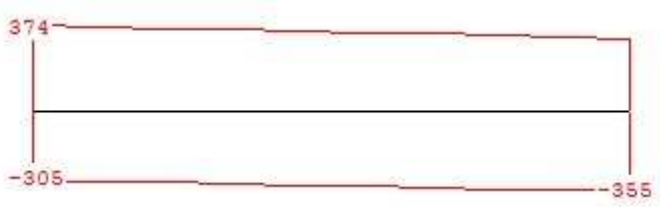
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
19	2Φ12	6,88	-0,53	4Φ14	6,87	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			2,1	5,7
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
3	2Φ14	2,09	0,21	0Φ0	0.0	0,00	4,86	1,7					
8	3Φ16	2,83	1,95	0Φ0	0.0	0,00	8,31	1,4					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
3	καμπυλο .	καμπυλο+αγκιστ.	καμπυλο+αγκιστ.	
8	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 11(Δ20) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α



ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(10)	(5.0)	(9.6)
0Φ0	4Φ20	0Φ0
K8	Δ20	K12
(8.7)	30x60	(8.0)
0Φ0	(5.2)	0Φ0
	3Φ20ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	20Φ10/10[2]	
Ec=-3.1	Ec=-1.8	Ec=-2.5
	Trd1=67.08	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.8	Ec=-.5	Ec=-.8

(Δ20)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	71,8	711,6	71,8	12,57	9,42
ΜΕΣΗ	68,1	711,6	68,1	9,42	12,57
ΤΕΛΟΣ	71,8	711,6	71,8	12,57	9,42

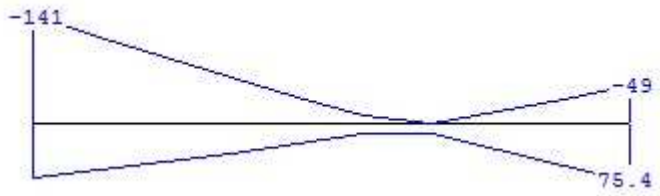
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,89 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

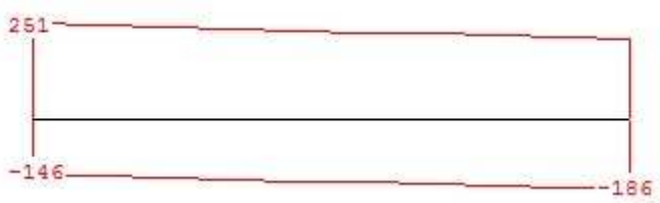
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
20	4Φ20	4,40	-1,25	3Φ20	3,71	-0,91	0Φ0	0,0	0,00			5,1	5,2
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
8	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		
12	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 12(Δ21) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(6.0)	(3.4)	(4.9)
1Φ12	4Φ14	0Φ0
K12	Δ21	K16
(3.2)	30x60	(2.9)
0Φ0	(4.9)	0Φ0
	3Φ16ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	19Φ10/10[2]	
Ec=-1.9	Ec=-1.3	Ec=-1.6
	Trd1=67.08	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.5	Ec=-.4	Ec=-.6

(Δ21)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	68,1	711,6	68,1	7,29	6,03
ΜΕΣΗ	66,7	711,6	66,7	6,03	6,16
ΤΕΛΟΣ	66,8	711,6	66,8	6,16	6,03

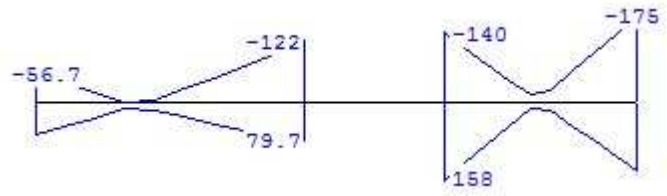
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,88 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

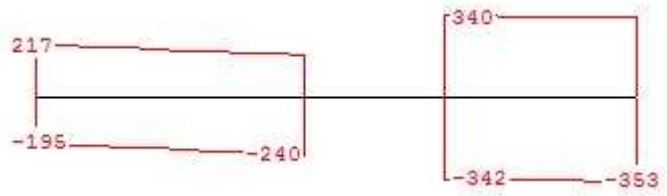
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
21	4Φ14	3,65	-0,88	3Φ16	3,35	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			3,5	4,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
12	1Φ12	1,95	-1,15	0Φ0	0.0	0,00	6,02	3,2					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω

12	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	
16	καμπυλο .	ορθη γωνια .		

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 13(Δ22 Δ23) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.9)	(2.6)	(6.2)	(4.0)	(7.6)
0Φ0	4Φ14	0Φ0	3Φ20	0Φ0
Κ4	Δ22	Κ5	Δ23	Κ9
(2.3)	30x60	(6.5)	30x60	(6.0)
0Φ0	(4.9)	0Φ0	(4.9)	1Φ12
	3Φ16ι		3Φ16ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.	
	26Φ10/10[2]		19Φ10/10[2]	
Ec=-.9	Ec=-1.2	Ec=-1.8	Ec=-1.5	Ec=-2.3
	Trd1=67.08		Trd1=67.08	
	Asw/sw=.75		Asw/sw=.87	
	Διαμηκ=.7		Διαμηκ=.8	
Ec=-.5	Ec=-.4	Ec=-1	Ec=-.7	Ec=-.9

(Δ22)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	64,7	711,6	64,7	6,16	6,03
ΜΕΣΗ	64,6	711,6	64,6	6,03	6,16
ΤΕΛΟΣ	75,6	711,6	75,6	15,58	12,06

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,89 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ23)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	80,6	711,6	80,6	15,58	12,06
ΜΕΣΗ	69,5	711,6	69,5	6,03	9,42
ΤΕΛΟΣ	73,5	711,6	73,5	9,42	7,16

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -1,00 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

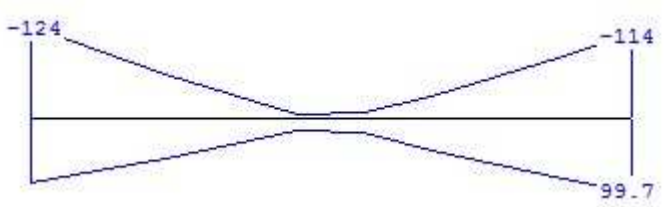
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
22	4Φ14	5,88	-0,88	3Φ16	5,72	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			2,6	4,9

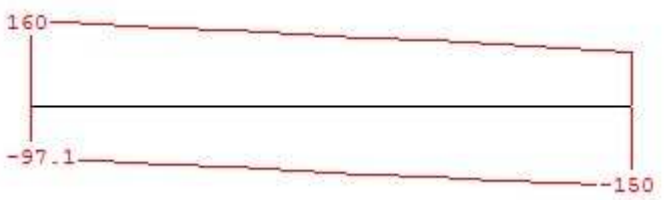
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

23	3Φ20	5,55	-2,50	3Φ16	5,02	-2,50	0Φ0	0,0	0,00			4,0	4,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
9	0Φ0	0.0	0,00	1Φ12	2,23	1,68	7,65	6,1					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
4	καμπυλο .	ορθη γωνια .		
9	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		ευθυγραμμο .

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 14(Δ24) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(5.6)	(2.7)	(4.9)
0Φ0	2Φ20	0Φ0
Κ9	Δ24	Κ13
(3.5)	30x60	(4.5)
0Φ0	(4.9)	0Φ0
	3Φ16ι	
	0Φ0ι	
	4Φ12παραπ.	
	27Φ10/10[2]	
Ec=-1.6	Ec=-1	Ec=-1.8
	Trd1=67.08	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-1.3	Ec=-1	Ec=-1.4

(Δ24)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	67,6	711,6	67,6	6,28	6,03
ΜΕΣΗ	67,3	711,6	67,3	6,03	6,28
ΤΕΛΟΣ	67,6	711,6	67,6	6,28	6,03

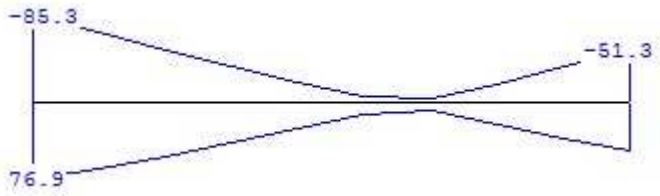
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

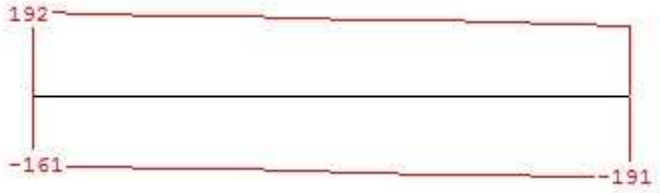
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,69 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
24	2Φ20	5,20	-1,25	3Φ16	4,15	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			2,8	4,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
9	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		
13	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 15(Δ25) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.9)	(2.0)	(4.9)
0Φ0	4Φ14	0Φ0
Κ13	Δ25	Κ17
(3.4)	30x60	(1.9)
0Φ0	(4.9)	0Φ0
	3Φ16ι	
	0Φ0ι	
	4Φ12παραπ.	
	19Φ10/10[2]	
Ec=-1.3	Ec=-.9	Ec=-1.8
	Trd1=67.08	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-1.1	Ec=-.9	Ec=-1

(Δ25)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	68,0	711,6	68,0	6,16	6,03

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

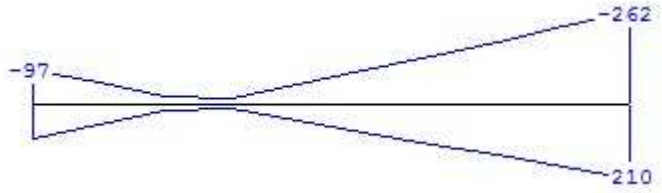
ΜΕΣΗ	67,9	711,6	67,9	6,03	6,16
ΤΕΛΟΣ	68,0	711,6	68,0	6,16	6,03

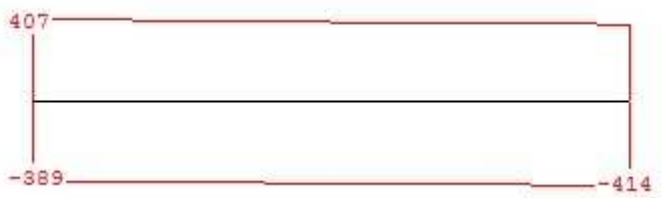
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,86 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
25	4Φ14	3,65	-0,88	3Φ16	3,35	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			2,1	4,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
13	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		
17	καμπυλο .	ορθη γωνια .		

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 16(Δ26) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.9)	(8.7)	(12)
0Φ0	4Φ20	1Φ12
Κ6	Δ26	Κ40
(4.7)	30x60	(8.7)
0Φ0	(5.8)	2Φ14
	3Φ16ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	17Φ12/10[2]	
Ec=-1	Ec=-2.1	Ec=-3.1
	Trd1=67.08	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.6	Ec=-.8	Ec=-1

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

(Δ26)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	62,5	711,6	62,5	12,57	6,03
ΜΕΣΗ	54,9	711,6	54,9	6,03	12,57
ΤΕΛΟΣ	63,8	711,6	63,8	13,70	9,11

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,95 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

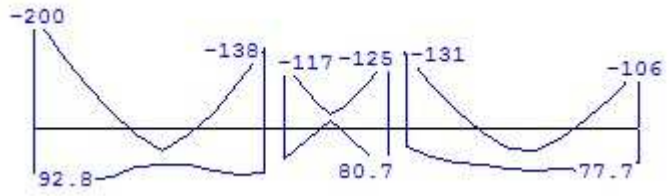
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
26	4Φ20	4,10	-1,25	3Φ16	3,05	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			8,7	5,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
40	1Φ12	1,95	1,20	2Φ14	2,40	1,76	12,93	8,8					

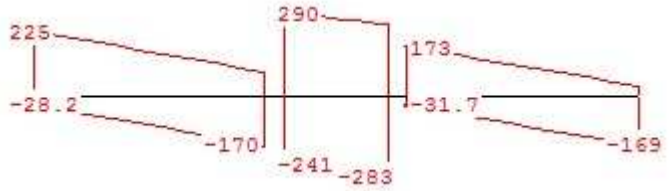
Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
6	καμπυλο .	ορθη γωνια .		
40	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .

Οπλισμοί Δοκών στάθμης 4

ΣΤΑΘΜΗ 4

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 1(Δ1 Δ2 Δ3) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(9.1)	(3.4)	(6.5)	(3.1)	(6.5)	(1.3)	(6.5)
3Φ16	2Φ16	1Φ16	2Φ16	3Φ12	2Φ12	4Φ12
Κ1	Δ1	Κ2	Δ2	Κ3	Δ3	Κ4
(3.7)	40x60	(3.6)	40x60	(3.4)	40x60	(3.0)
0Φ0	(6.5)	0Φ0	(6.5)	0Φ0	(6.5)	0Φ0
	4Φ16ι		4Φ16ι		4Φ16ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι		0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.	
	51Φ10/10[2]		23Φ10/10[2]		51Φ10/10[2]	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Ec=-1.9	Ec=-.9	Ec=-1.5	Ec=-1	Ec=-1.4	Ec=-.6	Ec=-1.2
	Trd1=108.19		Trd1=108.19		Trd1=108.19	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.5	Ec=-.3	Ec=-.4	Ec=-.4	Ec=-.5	Ec=-.3	Ec=-.4

(Δ1)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	92,9	948,8	92,9	10,05	8,04
ΜΕΣΗ	90,6	948,8	90,6	8,04	4,02
ΤΕΛΟΣ	92,9	948,8	92,9	10,05	16,08

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,50 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ2)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	93,8	948,8	93,8	10,05	16,08
ΜΕΣΗ	91,5	948,8	91,5	8,04	4,02
ΤΕΛΟΣ	93,4	948,8	93,4	9,68	16,08

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,88 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ3)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	92,9	948,8	92,9	9,68	16,08
ΜΕΣΗ	91,0	948,8	91,0	8,04	2,26
ΤΕΛΟΣ	89,6	948,8	89,6	6,79	8,04

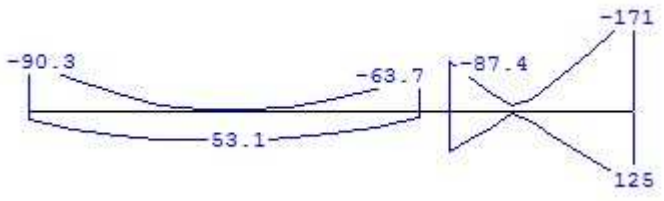
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,22 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
1	2Φ16	7,60	-1,00	4Φ16	7,32	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			3,5	6,6
2	2Φ16	5,45	-1,60	4Φ16	5,45	-1,60	0Φ0	0,0	0,00			3,2	6,6
3	2Φ12	7,35	-1,55	4Φ16	7,32	-1,55	0Φ0	0,0	0,00			1,4	6,6

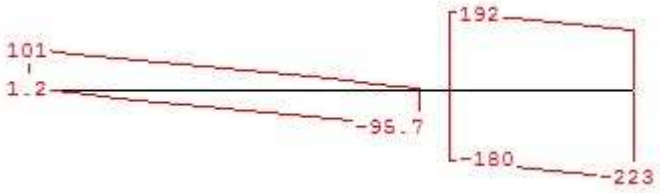
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K
1	3Φ16	2,79	0,30	0Φ0	0.0	0,00	9,10	3,7
2	1Φ16	3,31	1,56	0Φ0	0.0	0,00	6,58	3,6
3	3Φ12	3,43	1,29	0Φ0	0.0	0,00	6,58	3,4
4	4Φ12	2,31	1,56	0Φ0	0.0	0,00	6,58	3,0

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
1	καμπυλο .	ορθη γωνια .	καμπυλο+αγκιστ.	
4	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 2(Δ4 Δ5) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α



ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(6.7)	(2.4)	(7.1)	(7.0)	(12)
3Φ14	2Φ14	1Φ14	7Φ12	5Φ12
Κ6	Δ4	Κ7	Δ5	Κ8
(2.3)	40x40	(4.0)	40x40	(9.5)
0Φ0	(4.4)	0Φ0	(6.8)	2Φ14
	3Φ14ι		5Φ14ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	51Φ10/10[2]		24Φ10/10[2]	
Ec=-2	Ec=-.9	Ec=-1.8	Ec=-2.8	Ec=-3.1
	Trd1=60.38		Trd1=60.38	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.4	Ec=-.3	Ec=-.7	Ec=-.6	Ec=-.8

(Δ4)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	68,5	603,8	68,5	7,70	4,62
ΜΕΣΗ	64,4	603,8	64,4	4,62	3,08
ΤΕΛΟΣ	74,8	603,8	74,8	12,53	12,32

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,04 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ5)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	67,3	603,8	67,3	12,53	12,32
ΜΕΣΗ	60,9	603,8	60,9	7,70	7,92
ΤΕΛΟΣ	68,6	603,8	68,6	13,57	10,78

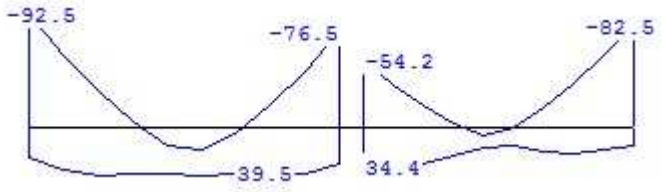
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,93 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

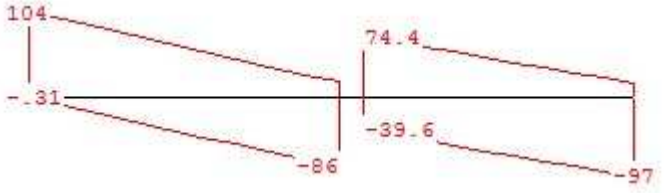
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
4	2Φ14	6,81	-0,61	3Φ14	6,83	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			2,5	4,4
5	7Φ12	4,30	-1,20	5Φ14	4,18	-1,20	0Φ0	0,0	0,00			7,0	6,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
6	3Φ14	2,29	0,21	0Φ0	0.0	0,00	6,78	2,4					
7	1Φ14	2,48	1,28	0Φ0	0.0	0,00	7,16	4,1					
8	5Φ12	1,83	1,31	2Φ14	2,00	1,36	12,57	9,5					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
6	καμπυλο .	καμπυλο+αγκιστ.	καμπυλο+αγκιστ.	
8	καμπυλο .	ορθη γωνια .	καμπυλο+αγκιστ.	καμπυλο .

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 3(Δ6 Δ8) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(6.7)	(2.0)	(5.1)	(2.0)	(5.4)
3Φ14	2Φ12	2Φ14	2Φ12	3Φ12
K10	Δ6	K11	Δ8	K12
(2.3)	40x40	(2.7)	40x40	(1.8)
0Φ0	(4.1)	0Φ0	(4.1)	0Φ0
	3Φ14ι		3Φ14ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	51Φ10/10[2]		44Φ10/10[2]	
Ec=-2.1	Ec=-.9	Ec=-1.9	Ec=-1.1	Ec=-2
	Trd1=60.38		Trd1=60.38	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.3	Ec=-.3	Ec=-.4	Ec=-.2	Ec=-.4

(Δ6)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	70,3	603,8	70,3	6,88	4,62
ΜΕΣΗ	67,3	603,8	67,3	4,62	2,26
ΤΕΛΟΣ	71,2	603,8	71,2	7,60	9,24

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,22 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ8)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	67,1	603,8	67,1	7,60	9,24
ΜΕΣΗ	63,2	603,8	63,2	4,62	2,26
ΤΕΛΟΣ	64,6	603,8	64,6	5,65	4,62

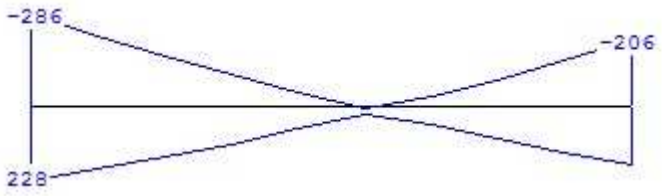
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,53 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

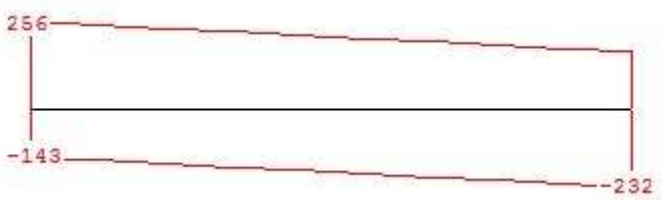
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
6	2Φ12	6,73	-0,53	3Φ14	6,83	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			2,1	4,2
8	2Φ12	6,30	-1,20	3Φ14	6,18	-1,20	0Φ0	0,0	0,00			2,0	4,2
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
10	3Φ14	2,50	0,21	0Φ0	0.0	0,00	6,73	2,3					

11	2Φ14	3,48	1,66	0Φ0	0.0	0,00	5,19	2,8
12	3Φ12	2,36	1,83	0Φ0	0.0	0,00	5,48	1,9

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
10	καμπυλο .	καμπυλο+αγκιστ.	καμπυλο+αγκιστ.	
12	καμπυλο .	ορθη γωνια .	καμπυλο+αγκιστ.	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 4(Δ7) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(14)	(6.9)	(9.9)
3Φ18	6Φ12	3Φ12
Κ8	Δ7	Κ9
(10)	25x60	(7.5)
2Φ12	(7.0)	0Φ0
	5Φ14ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	33Φ10/10[2]	
Ec=-3.1	Ec=-2.5	Ec=-3.1
	Trd1=50.31	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-1	Ec=-.8	Ec=-.9

(Δ7)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	65,4	593,0	65,4	15,68	10,30
ΜΕΣΗ	56,6	593,0	56,6	8,04	8,04
ΤΕΛΟΣ	60,5	593,0	60,5	11,44	8,04

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,72 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

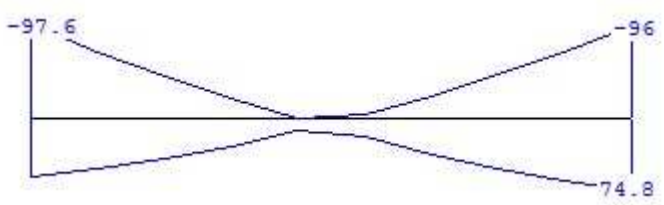
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K

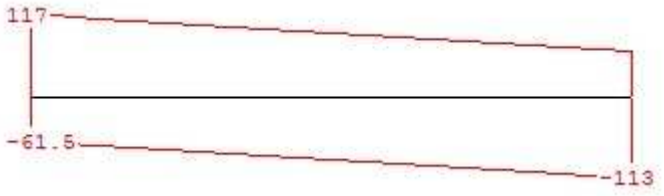
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

7	6Φ12	4,71	-0,75	5Φ14	4,48	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			6,9	7,1
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
8	3Φ18	2,96	0,83	2Φ12	2,23	0,24	14,13	10,2					
9	3Φ12	1,95	1,20	0Φ0	0.0	0,00	9,91	7,5					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
8	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	καμπυλο .
9	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 5(Δ9) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.1)	(2.1)	(4.4)
2Φ12	2Φ12	2Φ12
K12	Δ9	K13
(2.8)	25x60	(3.0)
0Φ0	(4.1)	0Φ0
	3Φ14ι	
	0Φ0ι	
	4Φ12παραπ.	
	32Φ10/10[2]	
Ec=-1.6	Ec=-.9	Ec=-1.5
	Trd1=50.31	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-1.1	Ec=-1.1	Ec=-1.4

(Δ9)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	55,1	593,0	55,1	4,52	4,62
ΜΕΣΗ	55,2	593,0	55,2	4,62	2,26
ΤΕΛΟΣ	55,1	593,0	55,1	4,52	4,62

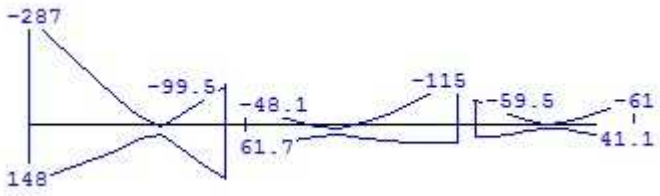
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

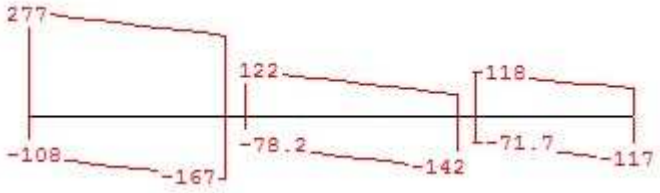
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,57 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
9	2Φ12	4,70	-0,75	3Φ14	4,47	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			2,1	4,1
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
12	2Φ12	2,32	0,45	0Φ0	0.0	0,00	4,11	2,9					
13	2Φ12	2,34	1,59	0Φ0	0.0	0,00	4,41	3,1					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
12	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	
13	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 6(Δ10 Δ11 Δ12) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(13)	(7.6)	(6.5)	(2.1)	(6.5)	(1.1)	(4.9)
4Φ14	4Φ16	0Φ0	2Φ12	2Φ14	2Φ12	3Φ12
Κ14	Δ10	Κ15	Δ11	Κ16	Δ12	Κ17
(6.3)	40x60	(6.2)	40x60	(2.1)	30x60	(1.7)
0Φ0	(6.5)	0Φ0	(6.5)	0Φ0	(4.9)	0Φ0
	4Φ16ι		4Φ16ι		4Φ14ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι		0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.		4Φ12παραπ.	
	40Φ10/10[2]		42Φ10/10[2]		32Φ10/10[2]	
Εc=-2.7	Εc=-1.6	Εc=-1.2	Εc=-.8	Εc=-1.3	Εc=-.6	Εc=-1
	Trd1=108.19		Trd1=108.19		Trd1=67.08	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Εc=-.7	Εc=-.6	Εc=-.6	Εc=-.4	Εc=-.7	Εc=-.7	Εc=-.8

(Δ10)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	96,3	948,8	96,3	14,20	8,04

ΜΕΣΗ	89,2	948,8	89,2	8,04	8,04
ΤΕΛΟΣ	91,8	948,8	91,8	10,30	16,08

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,77 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ11)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	94,0	948,8	94,0	10,30	16,08
ΜΕΣΗ	91,3	948,8	91,3	8,04	2,26
ΤΕΛΟΣ	90,8	948,8	90,8	7,60	14,20

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,64 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

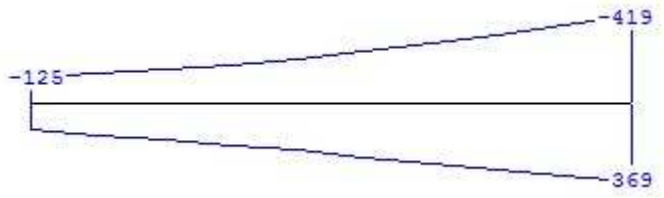
(Δ12)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	70,9	711,6	70,9	7,60	14,20
ΜΕΣΗ	69,2	711,6	69,2	6,16	2,26
ΤΕΛΟΣ	68,6	711,6	68,6	5,65	6,16

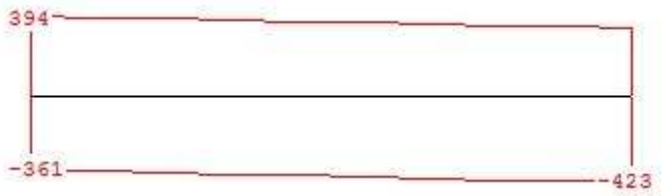
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,62 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
10	4Φ16	6,50	-1,00	4Φ16	6,22	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			7,7	6,6
11	2Φ12	7,35	-1,60	4Φ16	7,35	-1,60	0Φ0	0,0	0,00			2,2	6,6
12	2Φ12	5,45	-1,55	4Φ14	5,34	-1,55	0Φ0	0,0	0,00			1,2	4,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
14	4Φ14	2,73	0,48	0Φ0	0.0	0,00	13,44	6,3					
16	2Φ14	3,53	1,97	0Φ0	0.0	0,00	6,58	2,2					
17	3Φ12	1,95	1,20	0Φ0	0.0	0,00	4,93	1,7					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
14	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	
17	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 7(Δ13) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(7.0)	(16)	(22)
0Φ0	8Φ16	2Φ20
Κ1	Δ13	Κ40
(7.6)	30x60	(16)
0Φ0	(14)	1Φ18

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

	7Φ16ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	26Φ12/10[2]	
Ec=-2.1	Ec=-3.1	Ec=-3.1
	Trd1=67.08	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.9	Ec=-1.3	Ec=-1.5

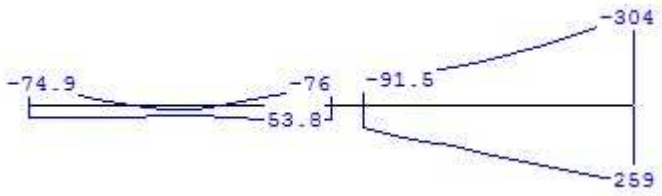
(Δ13)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	78,9	711,6	78,9	16,08	14,07
ΜΕΣΗ	76,5	711,6	76,5	14,07	16,08
ΤΕΛΟΣ	86,1	711,6	86,1	22,37	16,62

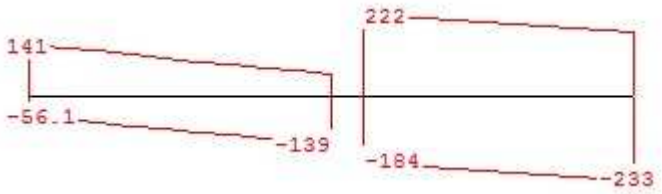
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,92 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
13	8Φ16	4,50	-1,00	7Φ16	3,95	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			16,2	14,1
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
40	2Φ20	3,13	1,88	1Φ18	2,74	1,92	22,21	16,5					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
1	καμπυλο .	ορθη γωνια .		
40	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 8(Δ14 Δ15) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(6.5)	(1.1)	(6.5)	(10)	(14)
4Φ12	2Φ12	1Φ12	6Φ16	2Φ12

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Κ6	Δ14	Κ10	Δ15	Κ14
(2.0)	40x60	(5.1)	40x60	(11)
0Φ0	(6.5)	0Φ0	(9.7)	1Φ12
	4Φ16ι		4Φ18ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.	
	39Φ10/10[2]		35Φ10/10[2]	
Ec=-1	Ec=-.4	Ec=-1.2	Ec=-2.2	Ec=-2.9
	Trd1=108.19		Trd1=108.19	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.3	Ec=-.4	Ec=-.6	Ec=-.9	Ec=-1

(Δ14)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	88,4	948,8	88,4	6,79	8,04
ΜΕΣΗ	89,8	948,8	89,8	8,04	2,26
ΤΕΛΟΣ	98,4	948,8	98,4	15,46	18,22

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,42 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

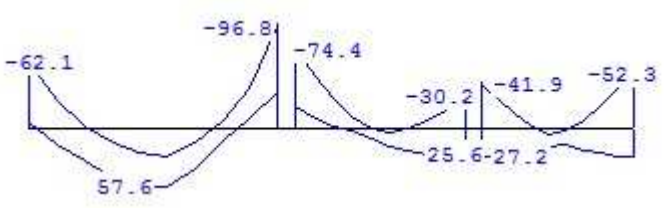
(Δ15)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	99,5	948,8	99,5	15,46	18,22
ΜΕΣΗ	93,4	948,8	93,4	10,18	12,06
ΤΕΛΟΣ	98,2	948,8	98,2	14,33	11,31

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,83 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

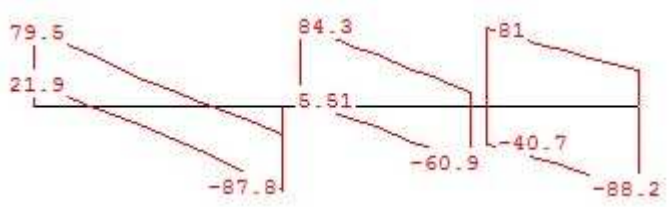
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
14	2Φ12	6,20	-0,80	4Φ16	6,12	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			1,1	6,6
15	6Φ16	6,00	-1,60	4Φ18	5,81	-1,60	0Φ0	0,0	0,00			10,8	9,7
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
6	4Φ12	2,08	0,40	0Φ0	0.0	0,00	6,58	2,0					
10	1Φ12	2,91	1,31	0Φ0	0.0	0,00	6,58	5,1					
14	2Φ12	2,22	1,42	1Φ12	2,48	1,68	14,21	11,2					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
6	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	
14	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 9(Δ16 Δ17 Δ18) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α



ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(5.1)	(1.9)	(7.9)	(2)	(4.1)	(1.5)	(4.1)
2Φ14	2Φ12	3Φ14	2Φ12	1Φ12	2Φ12	2Φ12
K2	Δ16	K7	Δ17	K11	Δ18	K15
(1.7)	40x40	(.9)	40x40	(1.9)	40x40	(1.5)
0Φ0	(6.1)	0Φ0	(4.1)	0Φ0	(4.1)	0Φ0
	4Φ16ι		3Φ14ι		3Φ14ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι		0Φ0ι	
	56Φ10/10[2]		39Φ10/10[2]		35Φ10/10[2]	
Ec=-1.2	Ec=-.5	Ec=-1.6	Ec=-.6	Ec=-1.2	Ec=-.7	Ec=-1.3
	Trd1=60.38		Trd1=60.38		Trd1=60.38	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.2	Ec=-.4	Ec=-.1	Ec=-.2	Ec=-.3	Ec=-.3	Ec=-.3

(Δ16)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	67,9	603,8	67,9	5,34	8,04
ΜΕΣΗ	71,4	603,8	71,4	8,04	2,26
ΤΕΛΟΣ	72,9	603,8	72,9	9,14	4,62

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,28 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ17)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	71,9	603,8	71,9	9,14	4,62
ΜΕΣΗ	65,9	603,8	65,9	4,62	2,26
ΤΕΛΟΣ	67,3	603,8	67,3	5,65	9,24

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,24 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ18)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	68,6	603,8	68,6	5,65	9,24
ΜΕΣΗ	67,2	603,8	67,2	4,62	2,26
ΤΕΛΟΣ	67,1	603,8	67,1	4,52	4,62

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,50 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

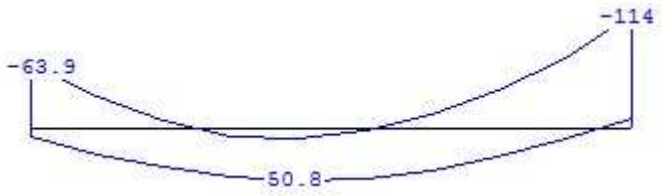
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
16	2Φ12	7,33	-0,53	4Φ16	7,52	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			2,0	6,2
17	2Φ12	6,20	-1,20	3Φ14	6,20	-1,20	0Φ0	0,0	0,00			2,0	4,2
18	2Φ12	5,13	-1,20	3Φ14	5,23	-1,20	0Φ0	0,0	0,00			1,5	4,2

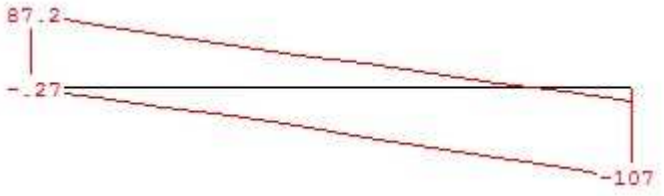
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K
2	2Φ14	1,98	0,21	0Φ0	0.0	0,00	5,13	1,8
7	3Φ14	3,61	1,58	0Φ0	0.0	0,00	7,93	0,9
11	1Φ12	2,21	0,80	0Φ0	0.0	0,00	4,19	1,9
15	2Φ12	1,75	1,23	0Φ0	0.0	0,00	4,19	1,6

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
2	καμπυλο .	καμπυλο+αγκιστ.	καμπυλο+αγκιστ.	
15	καμπυλο .	καμπυλο+αγκιστ.	καμπυλο+αγκιστ.	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 10(Δ19) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.8)	(2.3)	(9.1)
2Φ12	2Φ14	4Φ14
K3	Δ19	K8
(2.0)	40x40	(2.0)
0Φ0	(5.8)	0Φ0
	4Φ14ι	
	0Φ0ι	
	56Φ10/10[2]	
Ec=-1.5	Ec=-1.2	Ec=-1.7
	Trd1=60.38	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.3	Ec=-.4	Ec=-.2

(Δ19)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	64,3	603,8	64,3	5,34	6,16
ΜΕΣΗ	65,4	603,8	65,4	6,16	3,08
ΤΕΛΟΣ	69,4	603,8	69,4	9,24	6,16

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,00 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

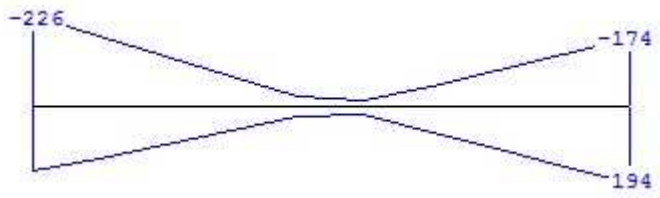
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
19	2Φ14	7,09	-0,61	4Φ14	6,87	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			2,4	5,8

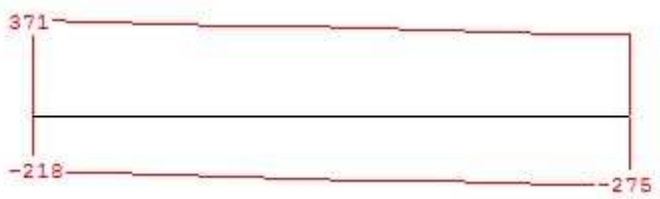
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K
3	2Φ12	1,70	0,13	0Φ0	0.0	0,00	4,84	2,1
8	4Φ14	2,88	2,01	0Φ0	0.0	0,00	9,13	2,0

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
3	καμπυλο .	καμπυλο+αγκιστ.	καμπυλο+αγκιστ.	
8	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 11(Δ20) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(11)	(6.0)	(7.5)
2Φ16	3Φ18	0Φ0
K8	Δ20	K12
(6.8)	30x60	(9.0)
0Φ0	(5.3)	1Φ14
	3Φ18ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	20Φ10/10[2]	
Ec=-2.7	Ec=-1.5	Ec=-2.3
	Trd1=67.08	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-1	Ec=-.7	Ec=-1

(Δ20)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	67,1	711,6	67,1	11,66	7,63
ΜΕΣΗ	62,4	711,6	62,4	7,63	7,63
ΤΕΛΟΣ	62,4	711,6	62,4	7,63	9,17

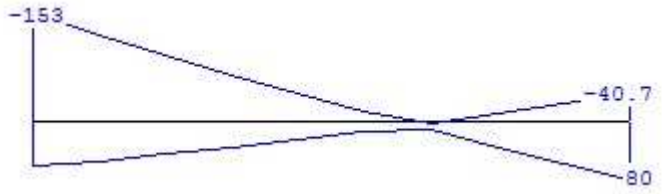
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,87 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

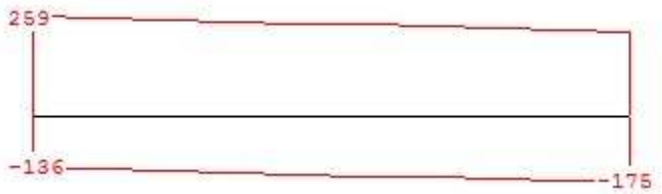
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
20	3Φ18	4,15	-1,13	3Φ18	3,53	-0,81	0Φ0	0,0	0,00			6,0	5,4
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

8	2Φ16	2,38	-1,30	0Φ0	0.0	0,00	11,03	6,8
12	0Φ0	1,95	1,20	1Φ14	2,40	1,76	7,56	9,1

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
8	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	
12	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 12(Δ21) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(6.7)	(3.9)	(4.9)
1Φ12	3Φ16	0Φ0
Κ12	Δ21	Κ16
(2.8)	30x60	(3.2)
0Φ0	(4.9)	0Φ0
	3Φ16ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	19Φ10/10[2]	
Ec=-2	Ec=-1.4	Ec=-1.3
	Trd1=67.08	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.5	Ec=-.4	Ec=-.6

(Δ21)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	68,0	711,6	68,0	7,16	6,03
ΜΕΣΗ	66,7	711,6	66,7	6,03	6,03
ΤΕΛΟΣ	66,7	711,6	66,7	6,03	6,03

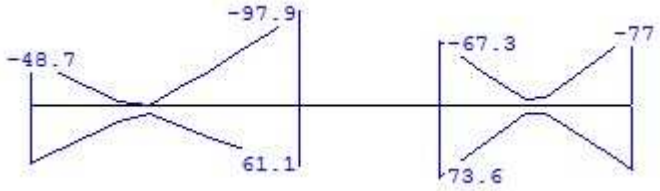
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,80 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

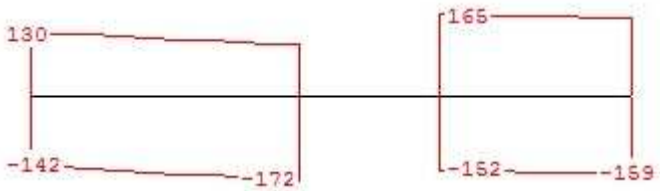
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
21	3Φ16	3,90	-1,00	3Φ16	3,35	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			4,0	4,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
12	1Φ12	1,95	-1,15	0Φ0	0.0	0,00	6,73	2,8					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
12	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	
16	καμπυλο .	ορθη γωνια .		

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 13(Δ22 Δ23) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.0)	(2.7)	(5.0)	(2.8)	(5.4)
1Φ12	2Φ14	1Φ18	3Φ16	0Φ0
Κ4	Δ22	Κ5	Δ23	Κ9
(2.8)	30x50	(4.9)	30x40	(4.6)
0Φ0	(4.0)	0Φ0	(3.1)	1Φ12
	3Φ14ι		3Φ14ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	26Φ10/10[2]		19Φ10/10[2]	
Ec=-1.1	Ec=-1.3	Ec=-2	Ec=-1.5	Ec=-2.4
	Trd1=53.67		Trd1=40.25	
	Asw/sw=.75		Asw/sw=.82	
	Διαμηκ=.6		Διαμηκ=.6	
Ec=-.6	Ec=-.5	Ec=-1	Ec=-.7	Ec=-.9

(Δ22)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	58,4	582,2	58,4	4,21	4,62
ΜΕΣΗ	58,9	582,2	58,9	4,62	3,08
ΤΕΛΟΣ	67,7	582,2	67,7	11,66	9,24

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,92 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

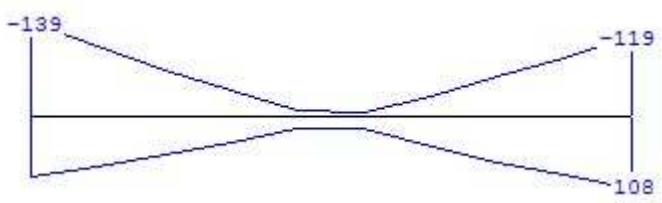
(Δ23)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	60,4	452,8	60,4	11,66	9,24
ΜΕΣΗ	51,2	452,8	51,2	4,62	6,03
ΤΕΛΟΣ	53,1	452,8	53,1	6,03	5,75

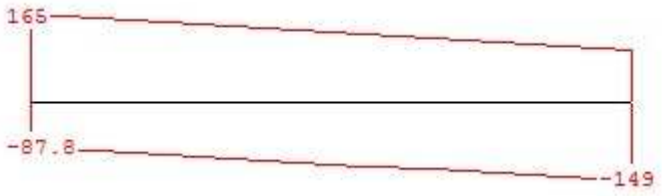
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -1,00 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
22	2Φ14	5,21	-0,61	3Φ14	5,23	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			2,7	4,0
23	3Φ16	5,10	-2,30	3Φ14	4,73	-2,30	0Φ0	0,0	0,00			2,9	3,1
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
4	1Φ12	1,75	0,35	0Φ0	0.0	0,00	4,04	2,8					
5	1Φ18	3,76	1,66	0Φ0	0.0	0,00	5,09	5,0					
9	0Φ0	0.0	0,00	1Φ12	1,83	1,28	5,48	4,6					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
4	καμπυλο .	καμπυλο+αγκιστ.	ορθη γωνια .	
9	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		ευθυγραμμο .

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 14(Δ24) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(6)	(2.7)	(5.4)
0Φ0	3Φ16	0Φ0
K9	Δ24	K13
(4.1)	30x60	(4.5)
0Φ0	(4.9)	0Φ0
	3Φ16ι	
	0Φ0ι	
	4Φ12παραπ.	
	27Φ10/10[2]	
Ec=-1.8	Ec=-1.1	Ec=-2
	Trd1=67.08	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-1.3	Ec=-1.1	Ec=-1.5

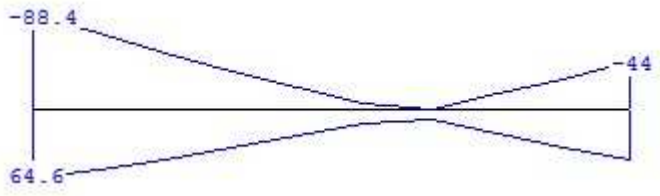
(Δ24)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	66,7	711,6	66,7	6,03	6,03
ΜΕΣΗ	66,7	711,6	66,7	6,03	6,03
ΤΕΛΟΣ	66,7	711,6	66,7	6,03	6,03

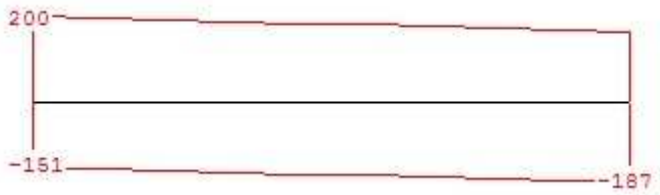
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,67 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
24	3Φ16	4,70	-1,00	3Φ16	4,15	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			2,8	4,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
9	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		
13	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 15(Δ25) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.9)	(2.2)	(4.9)
0Φ0	3Φ16	0Φ0
K13	Δ25	K17
(2.8)	30x60	(1.9)
0Φ0	(4.9)	0Φ0
	3Φ16ι	
	0Φ0ι	
	4Φ12παραπ.	
	19Φ10/10[2]	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Ec=-1.3	Ec=-.9	Ec=-2
	Trd1=67.08	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-1	Ec=-.8	Ec=-1

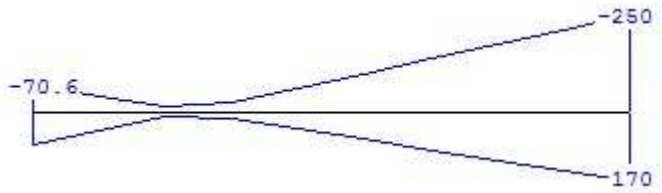
(Δ25)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	69,0	711,6	69,0	6,03	6,03
ΜΕΣΗ	69,0	711,6	69,0	6,03	6,03
ΤΕΛΟΣ	69,0	711,6	69,0	6,03	6,03

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,88 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
25	3Φ16	3,90	-1,00	3Φ16	3,35	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			2,2	4,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
13	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		
17	καμπυλο .	ορθη γωνια .		

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 16(Δ26) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.9)	(8.1)	(11)
0Φ0	5Φ16	1Φ16
Κ6	Δ26	Κ40
(3.6)	30x60	(7.1)
0Φ0	(4.9)	1Φ12
	3Φ16ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

	17Φ12/10[2]	
Ec=-1.2	Ec=-2.1	Ec=-3.1
	Trd1=67.08	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.5	Ec=-.7	Ec=-1

(Δ26)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	70,8	711,6	70,8	10,05	6,03
ΜΕΣΗ	66,2	711,6	66,2	6,03	10,05
ΤΕΛΟΣ	73,1	711,6	73,1	12,06	7,16

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,84 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

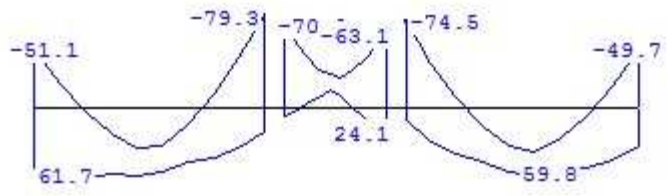
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
26	5Φ16	3,60	-1,00	3Φ16	3,05	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			8,1	4,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
40	1Φ16	2,29	1,29	1Φ12	2,23	1,68	11,95	7,1					

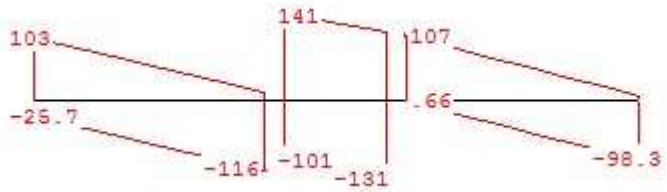
Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
6	καμπυλο .	ορθη γωνια .		
40	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .

Οπλισμοί Δοκών στάθμης 5

ΣΤΑΘΜΗ 5

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 1(Δ1 Δ2 Δ3) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.9)	(.8)	(4.9)	(2.0)	(4.9)	(.7)	(4.9)
2Φ14	2Φ12	1Φ12	3Φ12	0Φ0	2Φ12	2Φ14
Κ1	Δ1	Κ2	Δ2	Κ3	Δ3	Κ4
(2.3)	30x60	(1.9)	30x60	(1.7)	30x60	(2.1)
0Φ0	(4.9)	0Φ0	(4.9)	0Φ0	(4.9)	0Φ0
	3Φ16ι		3Φ16ι		3Φ16ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι		0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.	
	51Φ10/10[2]		23Φ10/10[2]		51Φ10/10[2]	
Εc=-.9	Εc=-.4	Εc=-1.2	Εc=-.8	Εc=-1.2	Εc=-.3	Εc=-.9
	Trd1=67.08		Trd1=67.08		Trd1=67.08	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Εc=-.4	Εc=-.3	Εc=-.3	Εc=-.1	Εc=-.3	Εc=-.3	Εc=-.2

(Δ1)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	66,7	711,6	66,7	5,34	6,03
ΜΕΣΗ	67,4	711,6	67,4	6,03	2,26
ΤΕΛΟΣ	68,3	711,6	68,3	6,79	12,06

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,25 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ2)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	66,2	711,6	66,2	6,79	12,06
ΜΕΣΗ	65,3	711,6	65,3	6,03	3,39
ΤΕΛΟΣ	64,9	711,6	64,9	5,65	12,06

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,85 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ3)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	68,4	711,6	68,4	5,65	12,06
ΜΕΣΗ	68,8	711,6	68,8	6,03	2,26
ΤΕΛΟΣ	68,0	711,6	68,0	5,34	6,03

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,09 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

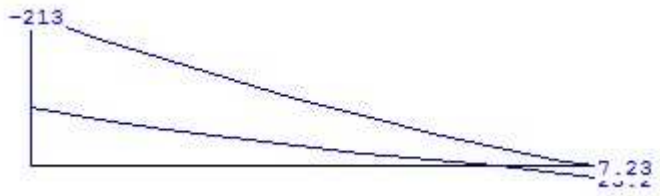
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
1	2Φ12	7,40	-0,80	3Φ16	7,32	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			0,8	4,9
2	3Φ12	5,45	-1,60	3Φ16	5,45	-1,60	0Φ0	0,0	0,00			2,1	4,9
3	2Φ12	7,40	-1,60	3Φ16	7,37	-1,60	0Φ0	0,0	0,00			0,8	4,9

ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K
1	2Φ14	2,08	0,48	0Φ0	0.0	0,00	4,93	2,4
2	1Φ12	2,96	1,36	0Φ0	0.0	0,00	4,93	2,0
4	2Φ14	2,08	1,20	0Φ0	0.0	0,00	4,93	2,1

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
1	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	
4	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 2(Δ4) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(14)	(9.3)	(.6)
2Φ16	5Φ16	0Φ0
K8	Δ4	Σ1001
(0)	40x50	(1.6)
3Φ14	(.8)	0Φ0
	2Φ14ι	
	0Φ0ι	
	21Φ10/10[2]	
Ec=-2	Ec=-1.5	Ec=-1.1
	Trd1=83.74	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
σc=0	Ec=-.1	Ec=-.3

(Δ4)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	85,4	776,2	85,4	14,80	7,70
ΜΕΣΗ	70,9	776,2	70,9	3,08	10,78
ΤΕΛΟΣ	67,0	776,2	67,0	0,00	0,00

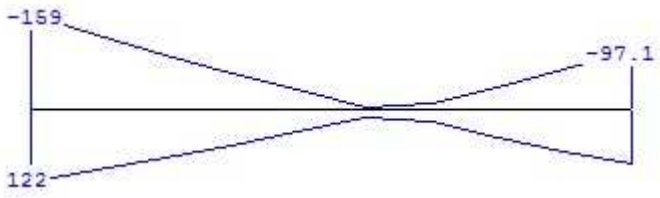
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,00 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

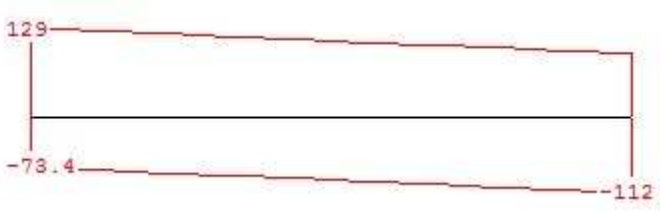
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
4	5Φ16	3,10	-1,00	2Φ14	2,73	-0,63				9,3	0,9		
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
8	2Φ16	2,20	0,70	3Φ14	2,40	0,00	14,27	0,0					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω

8	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 3(Δ5) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(11)	(6.3)	(7.2)
5Φ12	6Φ12	1Φ12
Κ8	Δ5	Κ9
(8.6)	40x40	(6)
1Φ18	(5.9)	0Φ0
	4Φ14ι	
	0Φ0ι	
	32Φ10/10[2]	
Ec=-3.1	Ec=-2.2	Ec=-2.2
	Trd1=60.38	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.8	Ec=-.6	Ec=-.7

(Δ5)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	74,7	603,8	74,7	12,44	8,70
ΜΕΣΗ	66,5	603,8	66,5	6,16	6,79
ΤΕΛΟΣ	68,8	603,8	68,8	7,92	6,16

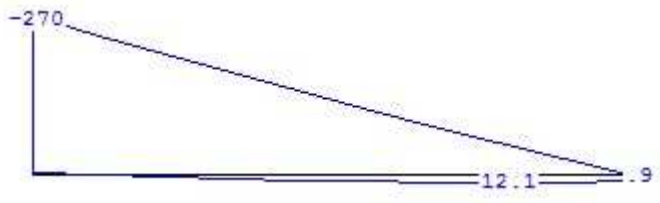
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,83 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

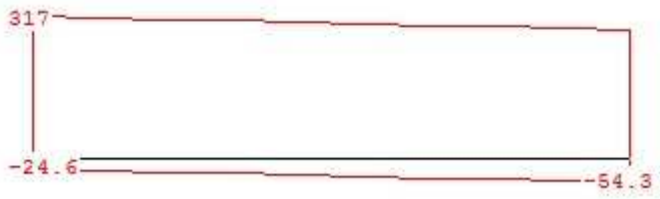
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
5	6Φ12	4,65	-0,75	4Φ14	4,42	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			6,3	6,0
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
8	5Φ12	1,99	0,23	1Φ18	2,34	0,51	11,86	8,6					
9	1Φ12	1,35	0,82	0Φ0	0.0	0,00	7,23	6,0					

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
8	καμπυλο .	ορθη γωνια .	καμπυλο+αγκιστ.	ορθη γωνια .
9	καμπυλο .	ορθη γωνια .	καμπυλο+αγκιστ.	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 4(Δ6) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(15)	(11)	(2.1)
3Φ14	6Φ16	0Φ0
K8	Δ6	Σ1002
(.5)	40x50	(1.0)
2Φ18	(1.0)	0Φ0
	2Φ14ι	
	0Φ0ι	
	18Φ12/10[2]	
Ec=-3.1	Ec=-3.1	Ec=-1.1
	Trd1=83.74	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
σc=0	Ec=-.1	Ec=-.3

(Δ6)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	90,0	776,2	90,0	16,93	8,17
ΜΕΣΗ	72,8	776,2	72,8	3,08	12,32
ΤΕΛΟΣ	69,0	776,2	69,0	0,00	0,00

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,08 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

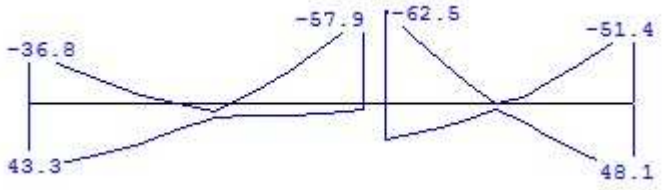
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
6	6Φ16	2,73	-1,00	2Φ14	2,36	-0,63				11,1	1,1		

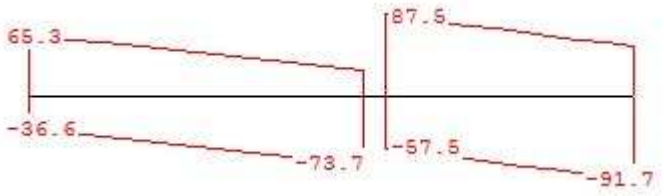
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K
8	3Φ14	2,16	0,58	2Φ18	2,03	0,00	15,54	0,6

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
8	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 5(Δ7 Δ8) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.1)	(.9)	(4.2)	(1.8)	(4.1)
2Φ12	2Φ12	1Φ16	2Φ12	2Φ12
Κ11	Δ7	Κ12	Δ8	Κ13
(2.3)	40x40	(1.6)	40x40	(3.0)
0Φ0	(4.1)	0Φ0	(4.1)	0Φ0
	3Φ14ι		3Φ14ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	43Φ10/10[2]		32Φ10/10[2]	
Ec=-1	Ec=-.9	Ec=-1.6	Ec=-.9	Ec=-1.3
	Trd1=60.38		Trd1=60.38	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.5	Ec=-.4	Ec=-.3	Ec=-.4	Ec=-.5

(Δ7)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	66,5	603,8	66,5	4,52	4,62
ΜΕΣΗ	66,6	603,8	66,6	4,62	2,26
ΤΕΛΟΣ	69,1	603,8	69,1	6,53	9,24

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,56 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ8)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	70,2	603,8	70,2	6,53	9,24
ΜΕΣΗ	67,7	603,8	67,7	4,62	2,26
ΤΕΛΟΣ	67,6	603,8	67,6	4,52	4,62

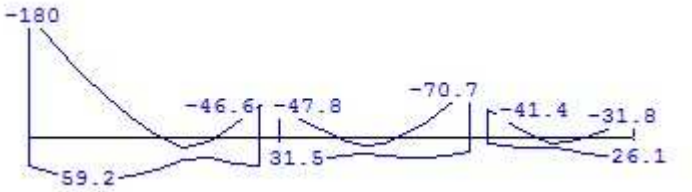
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

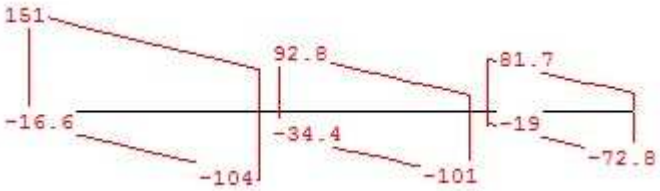
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,66 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
7	2Φ12	5,88	-0,53	3Φ14	5,98	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			0,9	4,2
8	2Φ12	5,00	-1,10	3Φ14	4,88	-1,10	0Φ0	0,0	0,00			1,8	4,2
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
11	2Φ12	1,39	0,13	0Φ0	0.0	0,00	4,19	2,4					
12	1Φ16	3,38	1,54	0Φ0	0.0	0,00	4,24	1,7					
13	2Φ12	1,78	1,25	0Φ0	0.0	0,00	4,19	3,1					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
11	καμπυλο .	καμπυλο+αγκιστ.	καμπυλο+αγκιστ.	
13	καμπυλο .	ορθη γωνια .	καμπυλο+αγκιστ.	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 6(Δ9 Δ10 Δ11) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(8.0)	(3.9)	(4.9)	(.6)	(4.9)	(.5)	(4.9)
3Φ14	2Φ16	0Φ0	2Φ12	1Φ12	2Φ12	3Φ12
Κ14	Δ9	Κ15	Δ10	Κ16	Δ11	Κ17
(2.0)	30x60	(1.5)	30x60	(1.2)	30x60	(1.1)
0Φ0	(4.9)	0Φ0	(4.9)	0Φ0	(4.9)	0Φ0
	3Φ16ι		3Φ16ι		4Φ14ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι		0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.	
	51Φ10/10[2]		42Φ10/10[2]		32Φ10/10[2]	
Ec=-2.3	Ec=-1.4	Ec=-.9	Ec=-.7	Ec=-1.2	Ec=-.4	Ec=-.7
	Trd1=67.08		Trd1=67.08		Trd1=67.08	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.4	Ec=-.4	Ec=-.3	Ec=-.2	Ec=-.3	Ec=-.3	Ec=-.3

(Δ9)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

ΑΡΧΗ	71,8	711,6	71,8	8,64	6,03
ΜΕΣΗ	68,7	711,6	68,7	6,03	4,02
ΤΕΛΟΣ	69,0	711,6	69,0	6,28	12,06

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,63 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ10)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	68,4	711,6	68,4	6,28	12,06
ΜΕΣΗ	68,1	711,6	68,1	6,03	2,26
ΤΕΛΟΣ	67,7	711,6	67,7	5,65	12,06

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,37 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

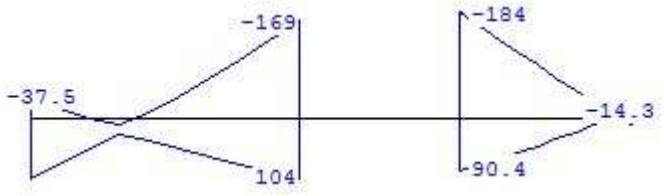
(Δ11)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	68,5	711,6	68,5	5,65	12,06
ΜΕΣΗ	68,9	711,6	68,9	6,03	2,26
ΤΕΛΟΣ	68,5	711,6	68,5	5,65	6,03

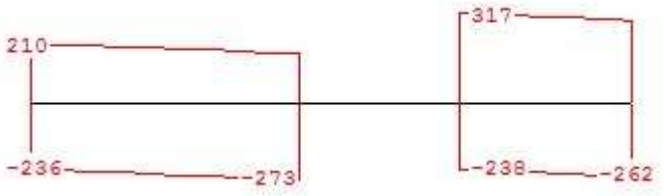
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,38 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
9	2Φ16	7,60	-1,00	3Φ16	7,32	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			4,0	4,9
10	2Φ12	7,35	-1,60	3Φ16	7,35	-1,60	0Φ0	0,0	0,00			0,7	4,9
11	2Φ12	5,50	-1,60	4Φ14	5,38	-1,60	0Φ0	0,0	0,00			0,6	4,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
14	3Φ14	2,99	0,48	0Φ0	0.0	0,00	8,07	2,0					
16	1Φ12	2,86	1,26	0Φ0	0.0	0,00	4,93	1,3					
17	3Φ12	1,95	1,20	0Φ0	0.0	0,00	4,93	1,1					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
14	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	
17	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 7(Δ12 Δ13) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.9)	(4.0)	(7.8)	(5.5)	(4.9)
1Φ12	3Φ14	2Φ14	3Φ16	0Φ0
Κ1	Δ12	Κ40	Δ13	Κ6
(3.9)	30x60	(5.1)	30x60	(1.2)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

0Φ0	(4.9)	0Φ0	(4.9)	0Φ0
	3Φ16ι		3Φ16ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.	
	26Φ10/10[2]		17Φ10/10[2]	
Ec=-.6	Ec=-1.5	Ec=-2.5	Ec=-1.9	Ec=-.8
	Trd1=67.08		Trd1=67.08	
	Asw/sw=.57		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=.5		Διαμηκ=0	
Ec=-.7	Ec=-.5	Ec=-.6	Ec=-.4	Ec=-.2

(Δ12)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	60,0	711,6	60,0	5,75	6,03
ΜΕΣΗ	60,3	711,6	60,3	6,03	4,62
ΤΕΛΟΣ	69,2	711,6	69,2	13,73	12,06

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,89 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

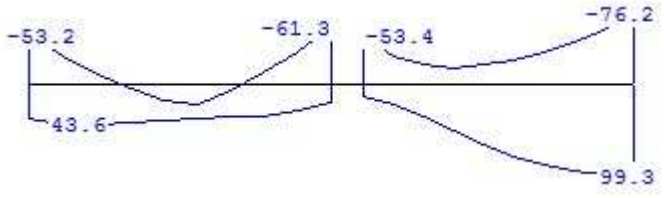
(Δ13)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	69,7	711,6	69,7	13,73	12,06
ΜΕΣΗ	60,8	711,6	60,8	6,03	6,03
ΤΕΛΟΣ	60,8	711,6	60,8	6,03	6,03

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,89 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

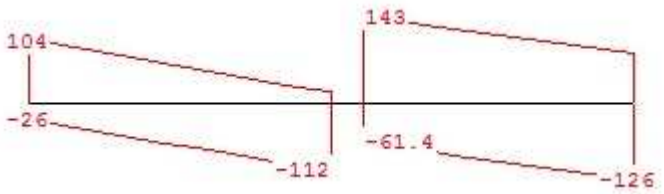
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
12	3Φ14	6,08	-0,88	3Φ16	5,92	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			4,0	4,9
13	3Φ16	5,30	-2,70	3Φ16	5,10	-2,70	0Φ0	0,0	0,00			5,5	4,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
1	1Φ12	2,00	0,40	0Φ0	0.0	0,00	4,93	4,0					
40	2Φ14	4,53	1,60	0Φ0	0.0	0,00	7,82	5,2					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
1	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	
6	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .		

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 8(Δ14 Δ15) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α



ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(6.5)	(1.0)	(6.5)	(2.0)	(6.5)
3Φ14	2Φ12	2Φ12	2Φ12	3Φ14
Κ6	Δ14	Κ10	Δ15	Κ14
(2.4)	40x60	(.9)	40x60	(4.4)
0Φ0	(6.5)	0Φ0	(6.5)	0Φ0
	4Φ16ι		4Φ16ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.	
	39Φ10/10[2]		35Φ10/10[2]	
Ec=-.9	Ec=-.1	Ec=-.7	Ec=-.7	Ec=-1
	Trd1=108.19		Trd1=108.19	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.3	Ec=-.3	Ec=-.3	Ec=-.5	Ec=-.5

(Δ14)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	84,4	948,8	84,4	6,88	8,04
ΜΕΣΗ	85,7	948,8	85,7	8,04	2,26
ΤΕΛΟΣ	84,3	948,8	84,3	6,79	16,08

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,25 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ15)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	85,5	948,8	85,5	6,79	16,08
ΜΕΣΗ	86,9	948,8	86,9	8,04	2,26
ΤΕΛΟΣ	85,6	948,8	85,6	6,88	8,04

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,65 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

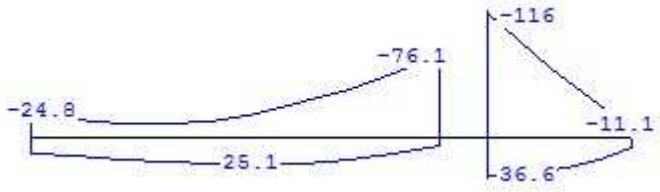
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
14	2Φ12	6,20	-0,80	4Φ16	6,12	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			1,1	6,6
15	2Φ12	5,80	-1,60	4Φ16	5,72	-1,60	0Φ0	0,0	0,00			2,1	6,6

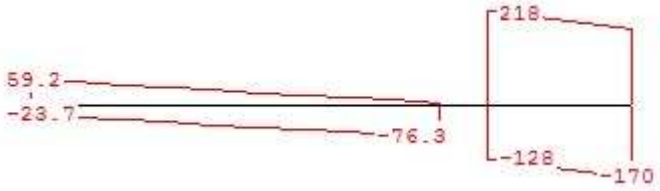
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K
6	3Φ14	2,08	0,48	0Φ0	0.0	0,00	6,58	2,4
10	2Φ12	2,80	1,20	0Φ0	0.0	0,00	6,58	1,0
14	3Φ14	2,45	1,58	0Φ0	0.0	0,00	6,58	4,5

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
6	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	
14	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 9(Δ17 Δ16) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(5.3)	(2.2)	(6.1)	(4.5)	(1.4)
3Φ12	2Φ12	1Φ16	3Φ16	0Φ0
K15	Δ17	K11	Δ16	Σ1003
(1.1)	40x50	(2.3)	40x50	(1.4)
0Φ0	(5.3)	0Φ0	(2.2)	0Φ0
	3Φ16ι		2Φ14ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	35Φ10/10[2]		12Φ10/10[2]	
Ec=-.6	Ec=-.9	Ec=-1.7	Ec=-1.4	Ec=-.8
	Trd1=83.74		Trd1=83.74	
	Asw/sw=0		Asw/sw=1.02	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=.9	
Ec=-.2	Ec=-.2	Ec=-.4	Ec=-.4	Ec=-.2

(Δ17)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	79,8	776,2	79,8	5,65	6,03
ΜΕΣΗ	80,3	776,2	80,3	6,03	2,26
ΤΕΛΟΣ	83,1	776,2	83,1	8,29	9,11

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,40 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ16)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	79,5	776,2	79,5	8,29	9,11
ΜΕΣΗ	73,0	776,2	73,0	3,08	6,28
ΤΕΛΟΣ	69,2	776,2	69,2	0,00	0,00

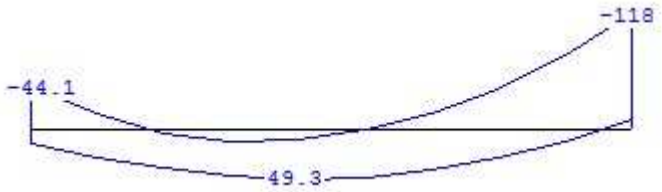
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,59 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

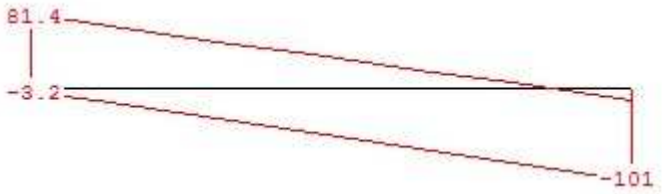
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
17	2Φ12	5,55	-0,75	3Φ16	5,52	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			2,3	5,4
16	3Φ16	2,60	-1,40	2Φ14	2,60	-1,40					4,6	2,3	
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
15	3Φ12	1,75	0,35	0Φ0	0.0	0,00	5,38	1,1					

11	1Φ16	3,33	1,86	0Φ0	0.0	0,00	6,14	2,3

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
15	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 10(Δ18) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.0)	(2.2)	(6.2)
2Φ14	2Φ12	2Φ16
Κ3	Δ18	Κ8
(1.6)	30x50	(1.5)
0Φ0	(4.0)	0Φ0
	3Φ16ι	
	0Φ0ι	
	56Φ10/10[2]	
Ec=-1	Ec=-1	Ec=-2.3
	Trd1=53.67	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.2	Ec=-.3	Ec=-.4

(Δ18)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	59,8	582,2	59,8	5,34	4,62
ΜΕΣΗ	58,9	582,2	58,9	4,62	2,26
ΤΕΛΟΣ	61,0	582,2	61,0	6,28	4,62

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,04 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

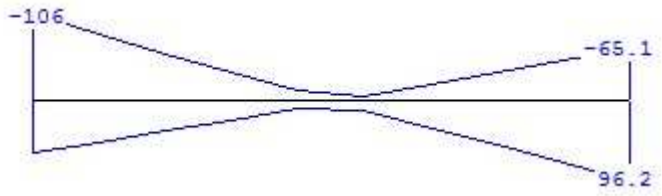
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-Α	As-Κ
18	2Φ12	7,10	-0,75	3Φ16	7,05	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			2,2	4,0

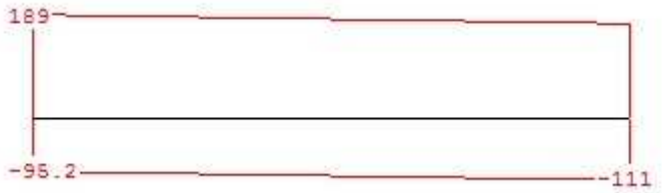
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-Α	As-Κ
3	2Φ14	1,61	0,21	0Φ0	0.0	0,00	4,04	1,7
8	2Φ16	3,26	2,26	0Φ0	0.0	0,00	6,26	1,6

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
3	καμπυλο .	ορθη γωνια .	καμπυλο+αγκιστ.	
8	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 11(Δ19) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(8.3)	(4.6)	(4.4)
2Φ12	2Φ20	0Φ0
Κ8	Δ19	Κ12
(3.9)	30x40	(7.1)
0Φ0	(4.2)	1Φ18
	3Φ14ι	
	0Φ0ι	
	19Φ10/10[2]	
Ec=-3.1	Ec=-1.6	Ec=-2.1
	Trd1=40.25	
	Asw/sw=.86	
	Διαμηκ=.6	
Ec=-.7	Ec=-.6	Ec=-.9

(Δ19)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	51,2	452,8	51,2	8,55	4,62
ΜΕΣΗ	46,1	452,8	46,1	4,62	6,28
ΤΕΛΟΣ	48,2	452,8	48,2	6,28	7,16

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,64 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

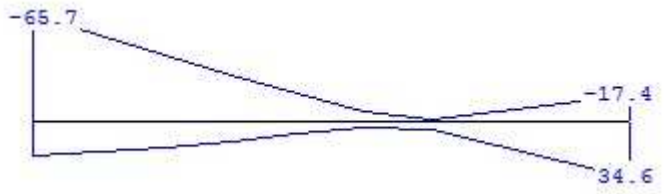
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

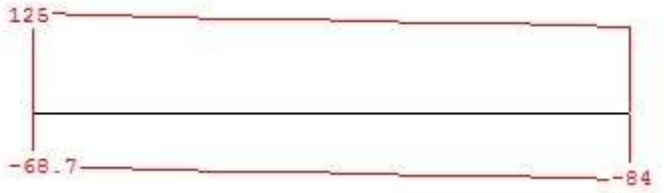
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
19	2Φ20	4,35	-1,25	3Φ14	3,12	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			4,6	4,3
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
8	2Φ12	1,73	-1,60	0Φ0	0.0	0,00	8,35	4,0					
12	0Φ0	0.0	0,00	1Φ18	2,34	1,52	4,41	7,1					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
8	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	
12	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		ευθυγραμμο .

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 12(Δ20) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.4)	(2.5)	(3.1)
1Φ12	3Φ14	0Φ0
Κ12	Δ20	Κ16
(1.6)	30x40	(2.0)
0Φ0	(3.1)	0Φ0
	3Φ14ι	
	0Φ0ι	
	19Φ10/10[2]	
Ec=-2.1	Ec=-1.5	Ec=-1.7
	Trd1=40.25	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.3	Ec=-.3	Ec=-.5

(Δ20)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	51,4	452,8	51,4	5,75	4,62
ΜΕΣΗ	49,9	452,8	49,9	4,62	4,62

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

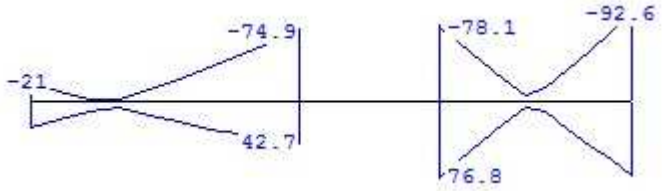
ΤΕΛΟΣ	49,9	452,8	49,9	4,62	4,62

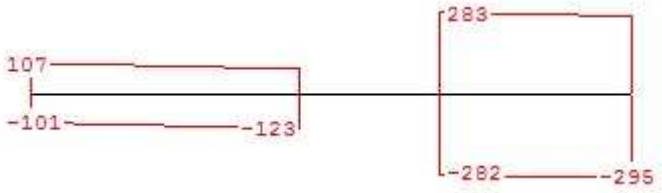
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,76 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
20	3Φ14	3,39	-0,88	3Φ14	3,17	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			2,6	3,1
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
12	1Φ12	1,55	-1,15	0Φ0	0.0	0,00	4,45	1,7					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
12	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	
16	καμπυλο .	καμπυλο+αγκιστ.		

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 13(Δ21 Δ22) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.9)	(1.5)	(4.9)	(2.2)	(4.9)
0Φ0	3Φ16	0Φ0	3Φ16	0Φ0
Κ4	Δ21	Κ5	Δ22	Κ9
(.5)	30x60	(3.2)	30x60	(3.4)
0Φ0	(4.9)	0Φ0	(4.9)	0Φ0
	3Φ16ι		3Φ16ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.	
	26Φ10/10[2]		18Φ10/10[2]	
Ec=-.4	Ec=-1	Ec=-1.3	Ec=-.9	Ec=-1.3
	Trd1=67.08		Trd1=67.08	
	Asw/sw=.83		Asw/sw=.87	
	Διαμηκ=.7		Διαμηκ=.8	
Ec=-.3	Ec=-.3	Ec=-.6	Ec=-.4	Ec=-.6

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

(Δ21)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	63,6	711,6	63,6	6,03	6,03
ΜΕΣΗ	63,6	711,6	63,6	6,03	6,03
ΤΕΛΟΣ	70,6	711,6	70,6	12,06	12,06

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,94 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ22)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	73,4	711,6	73,4	12,06	12,06
ΜΕΣΗ	66,5	711,6	66,5	6,03	6,03
ΤΕΛΟΣ	66,5	711,6	66,5	6,03	6,03

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -1,00 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

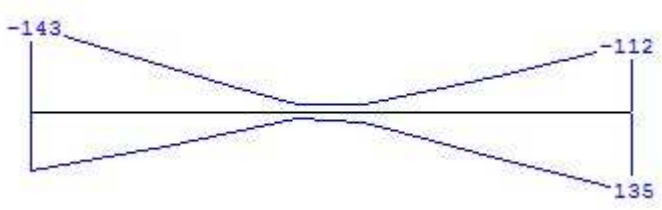
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

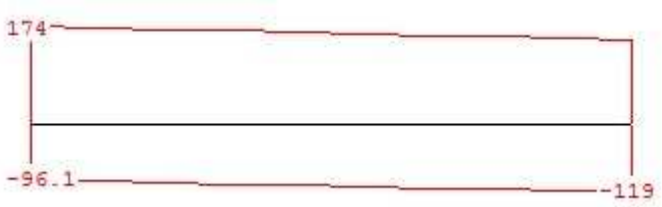
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
21	3Φ16	6,00	-1,00	3Φ16	5,72	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			1,6	4,9
22	3Φ16	5,30	-2,50	3Φ16	5,02	-2,50	0Φ0	0,0	0,00			2,3	4,9

ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
4	καμπυλο .	ορθη γωνια .		
9	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 14(Δ23) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(6.7)	(3.6)	(4.9)
1Φ16	2Φ18	0Φ0
Κ9	Δ23	Κ13
(4.0)	30x60	(6.1)
0Φ0	(4.9)	1Φ12
	3Φ16ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	27Φ10/10[2]	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Ec=-1.8	Ec=-1.1	Ec=-1.6
	Trd1=67.08	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.6	Ec=-.5	Ec=-.7

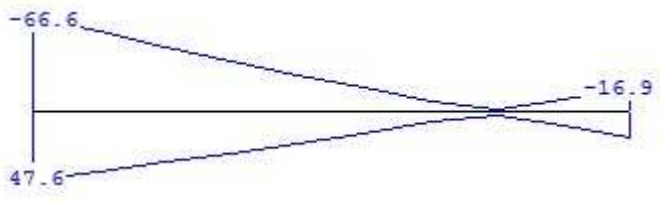
(Δ23)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	65,3	711,6	65,3	7,10	6,03
ΜΕΣΗ	64,1	711,6	64,1	6,03	5,09
ΤΕΛΟΣ	63,0	711,6	63,0	5,09	7,16

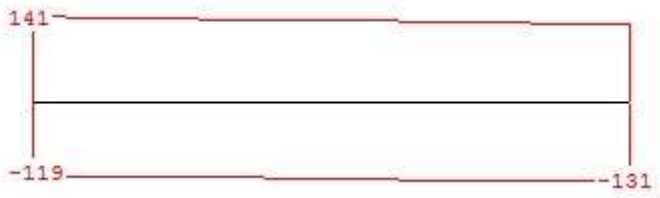
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,78 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
23	2Φ18	4,95	-1,13	3Φ16	4,15	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			3,6	4,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
9	1Φ16	2,40	-0,70	0Φ0	0.0	0,00	6,72	4,0					
13	0Φ0	0.0	0,00	1Φ12	2,23	1,68	4,93	6,2					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
9	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	
13	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		ευθυγραμμο .

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 15(Δ24) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.9)	(1.7)	(4.9)
0Φ0	3Φ16	0Φ0
Κ13	Δ24	Κ17
(2.2)	30x60	(.5)
0Φ0	(4.9)	0Φ0
	3Φ16ι	
	0Φ0ι	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

	2Φ12παραπ.	
	19Φ10/10[2]	
Ec=-1.1	Ec=-.9	Ec=-1.1
	Trd1=67.08	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.4	Ec=-.4	Ec=-.6

(Δ24)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	67,0	711,6	67,0	6,03	6,03
ΜΕΣΗ	67,0	711,6	67,0	6,03	6,03
ΤΕΛΟΣ	67,0	711,6	67,0	6,03	6,03

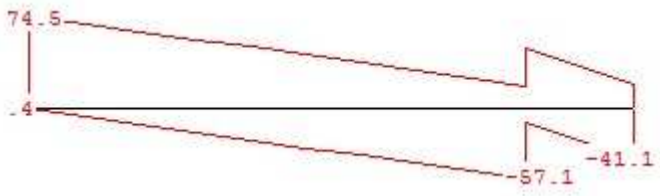
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,99 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
24	3Φ16	3,90	-1,00	3Φ16	3,35	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			1,8	4,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
13	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		
17	καμπυλο .	ορθη γωνια .		

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 16(Δ25) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(5.5)	(1.3)	(5.3)
3Φ12	2Φ12	1Φ20
Κ1	Δ25	Σ1004
(1.3)	40x50	(3.2)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

0Φ0	(6.8)	0Φ0
	5Φ16ι	
	0Φ0ι	
	97Φ10/10[2]	
Ec=-1.5	Ec=-.7	Ec=-1.1
	Trd1=83.74	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.2	Ec=-.4	Ec=-.6

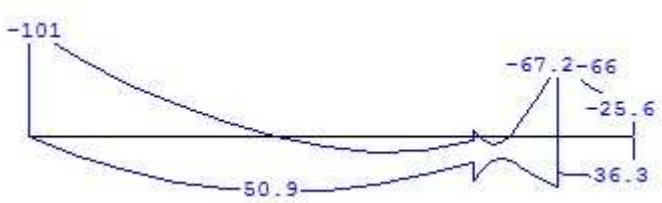
(Δ25)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	79,6	776,2	79,6	5,65	10,05
ΜΕΣΗ	85,0	776,2	85,0	10,05	2,26
ΤΕΛΟΣ	79,2	776,2	79,2	5,40	10,05

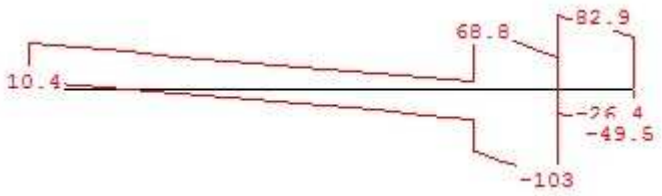
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,46 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
25	2Φ12	11,12	-0,75	5Φ16	11,06	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			1,4	6,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
1	3Φ12	2,91	0,35	0Φ0	0.0	0,00	5,51	1,4					
1Φ20		2,25	1,00	0Φ0	0.0	0,00	5,38	3,2					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
1	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	
1004	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 17(Δ27 Δ29) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(5.3)	(2.5)	(5.3)	(3.0)	(1.8)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

2Φ14	2Φ14	1Φ12	2Φ14	0Φ0
Κ14	Δ27	Σ1002	Δ29	Σ1004
(1.6)	40x50	(2.3)	40x50	(1.7)
0Φ0	(12)	0Φ0	(1.7)	0Φ0
	7Φ16ι		7Φ16ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	85Φ10/10[2]		12Φ10/10[2]	
Ec=-1.5	Ec=-.9	Ec=-1.2	Ec=-1	Ec=-.8
	Trd1=83.74		Trd1=83.74	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.2	Ec=-.5	Ec=-.5	Ec=-.6	Ec=-.5

(Δ27)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	79,1	776,2	79,1	6,16	14,07
ΜΕΣΗ	88,9	776,2	88,9	14,07	3,08
ΤΕΛΟΣ	80,5	776,2	80,5	7,29	17,15

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,36 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ29)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	80,8	776,2	80,8	7,29	17,15
ΜΕΣΗ	75,6	776,2	75,6	3,08	3,08
ΤΕΛΟΣ	71,8	776,2	71,8	0,00	0,00

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,83 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
27	2Φ14	10,04	-0,61	7Φ16	10,15	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			2,5	12,4
29	2Φ14	3,06	-1,00	7Φ16	2,91	-1,00					3,1	1,8	

ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K
14	2Φ14	2,82	0,21	0Φ0	0.0	0,00	5,38	1,6
1Φ12		2,07	1,00	0Φ0	0.0	0,00	5,38	2,3

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
14	καμπυλο .	καμπυλο+αγκιστ.	καμπυλο+αγκιστ.	
1004	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .		

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Οπλισμοί Υποστυλωμάτων

Πεδίο	Περιγραφή
Κεφ	Κεφαλή Υποστυλώματος
Ποδ	Πόδας Υποστυλώματος
Nsd (kN)	Τιμή σχεδιασμού του αξονικού φορτίου
Msdy (kNm)	Τιμή σχεδιασμού ροπής κατά Υ άξονα
Msdx (kNm)	Τιμή σχεδιασμού ροπής κατά Χ άξονα
acdy	Ικανοτικός Συντελεστής Μεγέθυνσης κατά Υ
acdx	Ικανοτικός Συντελεστής Μεγέθυνσης κατά Χ
Vrd1 (kN)	Αντοχή σε τέμνουσα χωρίς απαίτηση πρόσθετου οπλισμού
Vrd2 (kN)	Τέμνουσα αντοχής λόγω λοξής θλίψης κορμού
Ac * Fcd (kN)	Εμβαδόν Διατομής * Αντοχή Σχεδιασμού Σκυροδέματος
ζ	Ο λόγος ελάχιστης προς μέγιστης τέμνουσας
Vcd (kN)	Τέμνουσα δύναμη που λαμβάνεται από το θλιβόμενο πέλμα
As/s(cm)	Τιθέμενος οπλισμός ανά απόσταση

Υποστυλώματα

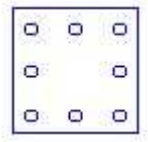
Α/Α Υποστυλώματος Διαστάσεις Υποστυλώματος (cm)					
Α/Α Στάθμης (Διαμήκης Οπλισμός)(Δυσμενέστερος Συνδυασμός) (Γεωμετρικό ποσοστό οπλισμού)					
Αντοχή Σκυροδέματος και Χάλυβα Έναντι κάμψης [Mpa]		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Τιμές Σχεδιασμού	Τάση Σκυροδέματος (Mpa)	Ροπή ικανοτικού Ελέγχου (Mpa)	Ανηγμένη αξονική δύναμη	Εκκεντρότητα κατά Υ	
Τιμές Σχεδιασμού			Συντελεστής Λυγισμού		
Τιμές Σχεδιασμού	Τάση Χάλυβα (MPa)	Ροπή ικανοτικού Ελέγχου (MPa)	Συντελεστής Λυγισμού	Εκκεντρότητα κατά Χ	
Οπλισμός Σχάρας (Τοιχείο) ή Σύμβολο επεξήγησης σχήματος οπλισμού					
Σχήμα Συνδετήρων					
(Μήκος Περιοχής [cm]) Διάμετρος Συνδετήρα [mm] / Απόσταση [cm]					
Ικανοτικοί συντελεστες Τοιχειου (Μηδενικοί σε περίπτωση υποστυλώματος)					
Ικανοτικοί συντελεστές Υποστυλώματος					
Μέγιστη Παραμόρφωση Γωνίας (0/00) (Παραμόρφωση για Συνδυασμό Φόρτισης)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Α/Α Τμήματος) Μηχανικό Ογκομετρικό Ποσοστό Συνδετήρων (Απαιτούμενο και τιθέμενο) Συντελεστής Περίσφιξης				Αντοχή Χάλυβα Συνδετήρα [MPa]	
Διεύθυνση Τοπικού Άξονα Αριθμός Σκελών Vrd1 Vrd2					
Τιμή Ελέγχου Αξονικού Φορτίου Τιμή Αξονικού Φορτίου Συμπέρασμα (δισδιαγώνιος Οπλισμός [cm^2]					
Χωρίς Σεισμό	Με Σεισμό στον Πόδα	Με Σεισμό στο Μέσον	Με σεισμό στην Κεφαλή	(Τοιχείο)	
Vsd	Vsd	Vsd	Vsd	Λόγος Διατμήσεως	(Διάσταση Ακραίου Υποστυλώματος)
Vcd	Vcd	Vcd	Vcd	Οριζόντιο Ποσοστό Οπλισμού Κορμού	(Αξονικό Φορτίο Σχεδιασμού Ακραίου Υποστυλώματος [kN])
				Κατακόρυφο Ποσοστό Οπλισμού Κορμού	(Επιτρεπόμενο Αξονικό Φορτίο Ακραίου Υποστυλώματος [kN])
As/s	As/s	As/s	As/s		(Ανηγμένη αξονική δύναμη Ακραίου Υποστυλώματος)
Διεύθυνση Τοπικού Άξονα Αριθμός Σκελών Vrd1 Vrd2					
Τιμή Ελέγχου Αξονικού Φορτίου Τιμή Αξονικού Φορτίου Συμπέρασμα (δισδιαγώνιος Οπλισμός [cm^2]					Ροπή Στρέψης Σχεδιασμού [kNm]
Χωρίς Σεισμό	Με Σεισμό στον	Με Σεισμό στο	Με σεισμό στην	(Τοιχείο)	Επιτρεπόμενη

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

	Πόδα	Μέσον	Κεφαλή		Ροπή Στρέψης [kNm]
Vsd	Vsd	Vsd	Vsd	Λόγος Διατμήσεως	Συνδετήρες Στρέψης [cm^2]
Vcd	Vcd	Vcd	Vcd	Οριζόντιο Ποσοστό Οπλισμού Κορμού	
				Κατακόρυφο Ποσοστό Οπλισμού Κορμού	
As/s	As/s	As/s	As/s		As/s Ακραίου Υποστυλώματος

Οπλισμοί Υποστυλωμάτων στάθμης 2

Κ 1 40x40					
Σταθμη 2 8Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11-14+16)(ρ=24.5/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 469	σc=2.89	Μεπ-y=266	vd= .18	ey=0	
Msdy=7	x 1 as=5.37		Sy= .75		
Msdx=3	σs=42.88	Μεπ-x=266	Sx= .75	ex=0	
o:Φ25					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (430cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.233 -67) (.215 -29) (.209 -1) (.223 -146)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ1.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.288 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=109 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-252 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.31As (δισδ)=0					Msd=.0606
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=0	Vsd=12	Vsd=12	Vsd=12		As =0
Vcd=109	Vcd=32	Vcd=109	Vcd=32		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=109 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-252 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=3	Vsd=12	Vsd=12	Vsd=12		
Vcd 109	Vcd=32	Vcd=109	Vcd=32		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		

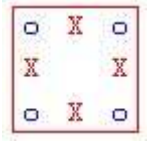


Υποστυλώματα

Κ 2 40x40				
Σταθμη 2 4Φ20+4Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8)(ρ=20.1/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 677	σc=6.61	Μεπ-y=263	vd= .22	ey=0
Msdy=1	x 1 as=5.46		Sy= .69	
Msdx=46	σs=92.13	Μεπ-x=263	Sx= .75	ex=0

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

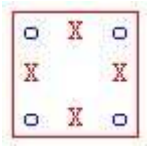
Χ:Φ20 ο:Φ25					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (430cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.293 -129) (.516 -31) (.547 -1) (.331 -88)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ2.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.358 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=133 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-408 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.32As (δισδ)=0					Msd=.0710
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=0	Vsd=19	Vsd=19	Vsd=19		As =0
Vcd=133	Vcd=119	Vcd=133	Vcd=119		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=133 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-408 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=10	Vsd=19	Vsd=19	Vsd=19		
Vcd 133	Vcd=119	Vcd=133	Vcd=119		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		



Υποστυλώματα

Κ 3 40x40					
Σταθμη 2 4Φ20+4Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8)(ρ=20.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 758	σc=7	Μεπ-y=263	vd= .25	ey=0	
Msdy=6	x 1 as=5.38		Sy= .69		
Msdx=47	σs=100.05	Μεπ-x=263	Sx= .75	ex=0	
Χ:Φ20 ο:Φ25					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (430cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.288 -88) (.586 -31) (.59 -1) (.384 -118)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ3.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.413 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=140 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-459 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.31As (δισδ)=0					Msd=8.346
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=2	Vsd=18	Vsd=18	Vsd=18		As =0
Vcd=140	Vcd=126	Vcd=140	Vcd=126		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=140 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-459 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=11	Vsd=18	Vsd=18	Vsd=18		
Vcd 140	Vcd=126	Vcd=140	Vcd=126		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		

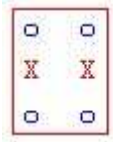
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α



Υποστυλώματα

Κ 4 30x40					
Σταθμη 2 2Φ20+4Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8)(ρ=21.5/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 493	σc=6.91	Μεπ-y=150	vd= .25	ey=4	
Msdy=2	x 1 as=5.54		Sy= .66		
Msdx=38	σs=94.94	Μεπ-x=193	Sx= .75	ex=19	
X:Φ20 o:Φ25					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος(2) +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (430cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.408 -116) (.477 -1) (.58 -1) (.497 -116)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ4.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.628 Wτιθ.=.821 a=.27					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=100 Vrd2=414					
.1AcFcd= -200 Nsd=-302 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.87As (δισδ)=0					Msd=2.958
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=40.57
Vsd=0	Vsd=12	Vsd=12	Vsd=12		As =0
Vcd=100	Vcd=90	Vcd=100	Vcd=90		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=99 Vrd2=439					
.1AcFcd= -200 Nsd=-302 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=15	Vsd=16	Vsd=16	Vsd=16		
Vcd 99	Vcd=89	Vcd=99	Vcd=89		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		



Υποστυλώματα

Κ 5 30x180				
Σταθμη 2 4Φ10+8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2+3+8+11)(ρ=11.9/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 435	σc=8.41	Μεπ-y=373	vd= .09	ey=0
Msdy=62	x 1 as=100		Sy= .75	
Msdx=666	σs=175.39	Μεπ-x=2475	Sx= 0	ex=0
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)				
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος				

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

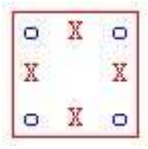
Συνδετ./Περιοχη: (430cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.491 -145) (.217 -21) (.75 -2) (.527 -56)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ5.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.246 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=318 Vrd2=1863					
.1AcFcd= -901 Nsd=-479 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.3304
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=247.1
Vsd=31	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=32		As =0
Vcd=318	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=95		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=272 Vrd2=1800					
.1AcFcd= -901 Nsd=-479 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.44As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=109	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=399	as=.36459	(60x30)
Vcd 272	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=68	ρh=2	Nsd= 392
				ρv=2	Nεπ= 5991
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,06000		vd=0,13



Υποστυλώματα

Κ 6 40x40					
Σταθμη 2 4Φ20+4Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11-14+15)(ρ=20.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 252	σc=4.13	Μεπ-y=236	vd= .14	ey=0	
Msdy=34	x 1 as=5.38		Sy= .75		
Msdx=3	σs=51.28	Μεπ-x=236	Sx= .66	ex=0	
X:Φ20 o:Φ25					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (430cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.311 -58) (.333 -66) (.147 -145) (.19 -134)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ6.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.232 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=103 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-209 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.39As (δισδ)=0					Msd=5.565
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=5	Vsd=15	Vsd=15	Vsd=15		As =0
Vcd=103	Vcd=30	Vcd=103	Vcd=30		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=103 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-209 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=2	Vsd=15	Vsd=15	Vsd=15		
Vcd 103	Vcd=30	Vcd=103	Vcd=30		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		

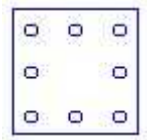
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α



Υποστυλώματα

Κ 7 40x40					
Σταθμη 2 8Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11-14-15)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 1453	σc=10.86	Μεπ-y=201	vd= .54	ey=0	
Msdy=37	x 1 as=5.38		Sy= .66		
Msdx=0	σs=185.19	Μεπ-x=201	Sx= .66	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος(2) +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (430cm) Φ12/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.02 -133) (.801 -133) (.827 -46) (1.045-46)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ7.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.872 Wτιθ.=1.05 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=198 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-844 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.36As (δισδ)=0					Msd=5.042
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=2	Vsd=47	Vsd=47	Vsd=47		As =0
Vcd=198	Vcd=178	Vcd=198	Vcd=178		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=198 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-844 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=4	Vsd=47	Vsd=47	Vsd=47		
Vcd 198	Vcd=178	Vcd=198	Vcd=178		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		



Υποστυλώματα

Κ 8 230x235x30x205x170x205x30x235				
Σταθμη 2 124Φ14+22Φ20+10Φ25 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+11-13-15)(ρ=11.7/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 2952	σc=10.91	Μεπ-y=13643	vd= .09	ey=0
Msdy=3484	x 1 as=100		Sy= .75	
Msdx=4968	σs=200.28	Μεπ-x=13342	Sx= .75	ex=0
+:Φ14 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ14/12(οριζ) Φ14/12(κατ.)				
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος				

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Συνδετ./Περιοχη: (430cm) Φ12/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=2.33					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.967 -127) (.618 -156) (.936 -156) (1.055-127)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ8.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.451 Wτιθ.=.711 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=377 Vrd2=2121					
.1AcFcd= -1025 Nsd=-643 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.86As (δισδ)=0					Msd=.1968
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=284.9
Vsd=1	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=30		As =0
Vcd=377	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=113		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=325 Vrd2=2059					
.1AcFcd= -1025 Nsd=-643 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.65As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=49	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=580	as=.3	(60x30)
Vcd 325	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=81	ρh=2.5	Nsd= 717
				ρv=2.5	Nεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,07500		vd=0,24
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.992 -152) (.835 -117) (.496 -115) (.906 -160)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ8.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.451 Wτιθ.=.711 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=377 Vrd2=2121					
.1AcFcd= -1025 Nsd=-643 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.86As (δισδ)=0					Msd=.1968
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=284.9
Vsd=1	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=30		As =0
Vcd=377	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=113		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=325 Vrd2=2059					
.1AcFcd= -1025 Nsd=-643 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.65As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=49	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=580	as=.3	(60x30)
Vcd 325	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=81	ρh=2.5	Nsd= 717
				ρv=2.5	Nεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,07500		vd=0,24
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.835 -117) (.884 -115) (1.034-156) (.936 -156)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ8.3) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.728 Wτιθ.=1.02 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=366 Vrd2=2318					
.1AcFcd= -1150 Nsd=-722 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.86As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=106	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=2027	as=.3	(30.0001
Vcd=366	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=91	ρh=8.5	Nsd= 578
				ρv=8.5	Nεπ= 3275
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,25500		vd=0,39
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=423 Vrd2=2380					
.1AcFcd= -1150 Nsd=-722 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.65As (δισδ)=0					Msd=.2233
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=322.7
Vsd=1	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=13		As =0
Vcd 423	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=127		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000

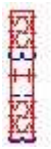


Υποστυλώματα

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Κ 9 30x170					
Σταθμη 2 2Φ10+8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3+8+11)(ρ=12.6/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 785	σc=7.38	Μεπ-y=438	vd= .13	ey=0	
Msdy=15	x 1 as=100		Sy= .75		
Msdx=794	σs=127.61	Μεπ-x=2653	Sx= 0	ex=0	
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (430cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.412 -128) (.524 -10) (.634 -17) (.481 -128)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ9.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.401 Wτιθ.=.711 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=331 Vrd2=1759					
.1AcFcd= -851 Nsd=-654 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.68As (δισδ)=0					Msd=.1526
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=232.0
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=5		As =0
Vcd=331	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=99		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=286 Vrd2=1697					
.1AcFcd= -851 Nsd=-654 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.72As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=60	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=289	as=.3	(60x30)
Vcd 286	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=71	ρh=1.5	Nsd= 637
				ρv=1.5	Nεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,04500		vd=0,21



Υποστυλώματα

Κ 10 40x40					
Σταθμη 2 4Φ18+4Φ20 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8)(ρ=14.2/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 596	σc=5.26	Μεπ-y=211	vd= .2	ey=0	
Msdy=24	x 1 as=5.45		Sy= .75		
Msdx=1	σs=74.11	Μεπ-x=211	Sx= .69	ex=0	
X:Φ18 o:Φ20					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (430cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.424 -88) (.353 -88) (.299 -70) (.365 -70)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ10.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.332 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=126 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-362 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-1 As (δισδ)=0					Msd=4.101
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=7	Vsd=13	Vsd=13	Vsd=13		As =0
Vcd=126	Vcd=113	Vcd=126	Vcd=113		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000

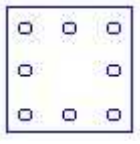
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=126 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-362 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.96As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=0	Vsd=13	Vsd=13	Vsd=13		
Vcd 126	Vcd=113	Vcd=126	Vcd=113		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		



Υποστυλώματα

K 11 40x40					
Σταθμη 2 8Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 1397	σc=9.13	Μεπ-y=201	vd= .42	ey=0	
Msdy=2	x 1 as=5.37		Sy= .66		
Msdx=2	σs=153.11	Μεπ-x=201	Sx= .66	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος(2) +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (430cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.633 -157) (.483 -157) (.612 -88) (.831 -88)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (K11.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.682 Wτιθ.=.731 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=194 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-817 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.45As (δισδ)=0					Msd=4.011
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=0	Vsd=27	Vsd=27	Vsd=27		As =0
Vcd=194	Vcd=174	Vcd=194	Vcd=174		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=194 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-817 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.45As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=1	Vsd=27	Vsd=27	Vsd=27		
Vcd 194	Vcd=174	Vcd=194	Vcd=174		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		

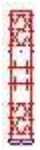


Υποστυλώματα

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Κ 12 30x190					
Σταθμη 2 4Φ10+8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2+3+8+11)(ρ=11.2/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 1288	σc=7.03	Μεπ-y=457	vd= .13	ey=0	
Msdy=2	x 1 as=100		Sy= .75		
Msdx=945	σs=109.55	Μεπ-x=3180	Sx= 0	ex=0	
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (430cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.427 -144) (.502 -10) (.595 -2) (.511 -143)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ12.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.479 Wτιθ.=.711 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=380 Vrd2=1966					
.1AcFcd= -950 Nsd=-799 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.99As (δισδ)=0					Msd=.2088
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=262.2
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=8		As =0
Vcd=380	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=114		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=331 Vrd2=1904					
.1AcFcd= -950 Nsd=-799 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.59As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=119	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=419	as=.3	(60x30)
Vcd 331	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=82	ρh=2	Nsd= 761
				ρv=2	Nεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,06000		vd=0,25



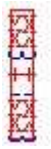
Υποστυλώματα

Κ 13 30x170					
Σταθμη 2 2Φ10+8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3+8+11)(ρ=12.6/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 607	σc=7.08	Μεπ-y=387	vd= .08	ey=0	
Msdy=8	x 1 as=100		Sy= .75		
Msdx=794	σs=148.82	Μεπ-x=2384	Sx= 0	ex=0	
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (430cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.452 -128) (.527 -10) (.599 -17) (.511 -143)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ13.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.346 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=301 Vrd2=1759					
.1AcFcd= -851 Nsd=-455 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.82As (δισδ)=0					Msd=.1614
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=232.0
Vsd=1	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=5		As =0
Vcd=301	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=90		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=257 Vrd2=1697					
.1AcFcd= -851 Nsd=-455 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.6 As (δισδ)=0					

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=65	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=277	as=.3	(60x30)
Vcd 257	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=64	ρh=1.5	Nsd= 549
				ρv=1.5	Nεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,04500		vd=0,18



Υποστυλώματα

Κ 14 40x10x110x30x150x40					
Σταθμη 2 10Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+11+14-15)(ρ=10.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 811	σc=11.01	Μεπ-y=2045	vd= .13	ey=0	
Msdy=996	x 1 as=100		Sy= .75		
Msdx=26	σs=350.27	Μεπ-x=453	Sx= .75	ex=0	
X:Φ18 o:Φ20					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ακραιος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (430cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=3.12					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.206 -148) (.371 -131) (1.072-157) (.767 -157)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ14.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.216 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=108 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-242 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.54As (δισδ)=0					Msd=2.984
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=6	Vsd=30	Vsd=30	Vsd=30		As =0
Vcd=108	Vcd=32	Vcd=108	Vcd=32		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=108 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-242 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.28As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=2	Vsd=5	Vsd=5	Vsd=5		
Vcd 108	Vcd=32	Vcd=108	Vcd=32		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.028-169) (.81 -153) (.371 -131) (.216 -134)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ14.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.233 Wτιθ.=.353 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=205 Vrd2=1345					
.1AcFcd= -550 Nsd=-499 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.54As (δισδ)=0					Msd=.0609
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=142.0
Vsd=105	Vsd=473	Vsd=473	Vsd=473		As =0
Vcd=205	Vcd=61	Vcd=205	Vcd=61		
As/s=.0165	=0,10118	=0,06579	=0,10118		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=6 Vrd1=225 Vrd2=1138					
.1AcFcd= -550 Nsd=-499 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.28As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=3	Vsd=6	Vsd=6	Vsd=6		
Vcd 225	Vcd=67	Vcd=225	Vcd=67		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		

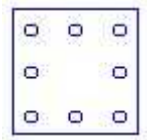
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α



Υποστυλώματα

Κ 15 40x40					
Σταθμη 2 8Φ18 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+11+14+15)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 1357	σc=9.27	Μεπ-y=185	vd= .5	ey=0	
Msdy=19	x 1 as=5.39		Sy= .66		
Msdx=6	σs=154.13	Μεπ-x=185	Sx= .66	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος(2) +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (430cm) Φ12/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.845 -30) (.639 -30) (.643 -151) (.847 -117)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ15.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.814 Wτιθ.=1.05 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=205 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-889 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.5 As (δισδ)=0					Msd=4.240
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=0	Vsd=38	Vsd=38	Vsd=38		As =0
Vcd=205	Vcd=184	Vcd=205	Vcd=184		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=205 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-889 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.5 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=0	Vsd=38	Vsd=38	Vsd=38		
Vcd 205	Vcd=184	Vcd=205	Vcd=184		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		

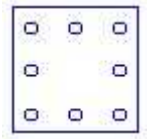


Υποστυλώματα

Κ 16 40x40				
Σταθμη 2 8Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11+13-15)(ρ=12.7/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 973	σc=7.54	Μεπ-y=201	vd= .36	ey=0
Msdy=13	x 1 as=5.44		Sy= .66	
Msdx=24	σs=115.96	Μεπ-x=201	Sx= .66	ex=0
o:Φ18				
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος(2) +Ρομβοειδης				

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

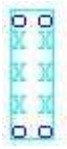
Συνδετ./Περιοχη: (430cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.589 -147) (.524 -28) (.652 -60) (.586 -148)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ16.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.586 Wτιθ.=.731 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=160 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-588 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.7 As (δισδ)=0					Msd=3.954
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=0	Vsd=28	Vsd=28	Vsd=28		As =0
Vcd=160	Vcd=144	Vcd=160	Vcd=144		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=160 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-588 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=8	Vsd=28	Vsd=28	Vsd=28		
Vcd 160	Vcd=144	Vcd=160	Vcd=144		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		



Υποστυλώματα

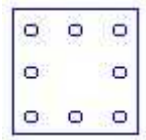
Κ 17 30x90					
Σταθμη 2 6Φ18+4Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11+13-15)(ρ=10.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 576	σc=10.17	Μεπ-y=206	vd= .13	ey=0	
Msdy=29	x 2.33	as=2.49	Sy= .69		
Msdx=234	σs=149.84	Μεπ-x=638	Sx= .66	ex=0	
X:Φ18 o:Φ20					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (430cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.736 -147) (.702 -28) (.949 -60) (.79 -112)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ17.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.243 Wτιθ.=.358 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=171 Vrd2=931					
.1AcFcd= -450 Nsd=-321 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.53As (δισδ)=0					Msd=.1078
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=113.0
Vsd=0	Vsd=110	Vsd=110	Vsd=110		As =0
Vcd=171	Vcd=51	Vcd=171	Vcd=51		
As/s=.0495	=0,06335	=0,04950	=0,06335		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=153 Vrd2=1086					
.1AcFcd= -450 Nsd=-321 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=57	Vsd=110	Vsd=110	Vsd=110		
Vcd 153	Vcd=46	Vcd=153	Vcd=46		
As/s=.0165	=0,01970	=0,01650	=0,01970		

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α



Υποστυλώματα

Κ 18 40x40					
Σταθμη 2 8Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11+14+15)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 82	σc=2.29	Μεπ-y=171	vd= .05	ey=0	
Msdy=16	x 1 as=5.43		Sy= .75		
Msdx=1	σs=26.19	Μεπ-x=171	Sx= .75	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (430cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.184 -30) (.148 -30) (.122 -154) (.101 -111)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ18.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=83 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-78 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=0 As (δισδ)=0					Msd=.1150
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=5	Vsd=6	Vsd=6	Vsd=6		As =0
Vcd=83	Vcd=25	Vcd=83	Vcd=25		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=83 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-78 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=0 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=0	Vsd=3	Vsd=3	Vsd=3		
Vcd 83	Vcd=25	Vcd=83	Vcd=25		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		

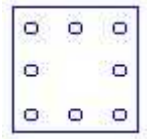


Υποστυλώματα

Κ 19 40x40				
Σταθμη 2 8Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11-14+15)(ρ=12.7/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 230	σc=2.11	Μεπ-y=171	vd= .11	ey=0
Msdy=7	x 1 as=5.38		Sy= .75	
Msdx=3	σs=29.63	Μεπ-x=171	Sx= .75	ex=0
o:Φ18				
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης				

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

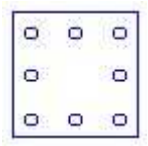
Συνδετ./Περιοχη: (430cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.17 -66) (.13 -157) (.155 -153) (.16 -88)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ19.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.177 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=101 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-200 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.53As (δισδ)=0					Msd=5.109
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=0	Vsd=8	Vsd=8	Vsd=8		As =0
Vcd=101	Vcd=30	Vcd=101	Vcd=30		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=101 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-200 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.53As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=0	Vsd=8	Vsd=8	Vsd=8		
Vcd 101	Vcd=30	Vcd=101	Vcd=30		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		



Υποστυλώματα

K 20 40x40					
Σταθμη 2 8Φ18 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 968	σc=11.65	Μεπ-y=201	vd= .33	ey=0	
Msdy=91	x 1 as=6.15		Sy= .66		
Msdx=5	σs=192.01	Μεπ-x=201	Sx= .66	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος(2) +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (430cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.194-88) (1.026-88) (.494 -1) (.619 -1)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ20.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.531 Wτιθ.=.731 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=169 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-652 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=7.383
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=26	Vsd=25	Vsd=25	Vsd=25		As =0
Vcd=169	Vcd=152	Vcd=169	Vcd=152		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=169 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-652 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.93As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=1	Vsd=18	Vsd=18	Vsd=18		
Vcd 169	Vcd=152	Vcd=169	Vcd=152		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		

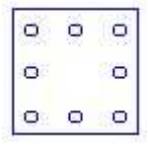
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α



Υποστυλώματα

Κ 21 40x40					
Σταθμη 2 8Φ18 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 927	σc=10.41	Μεπ-y=201	vd= .3	ey=0	
Msdy=55	x 1 as=6.79		Sy= .66		
Msdx=28	σs=160.68	Μεπ-x=201	Sx= .66	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος(2) +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (430cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.571 -1) (.456 -66) (.976 -88) (.579 -88)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ21.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.492 Wτιθ.=.731 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=166 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-631 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=4.906
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=17	Vsd=23	Vsd=23	Vsd=23		As =0
Vcd=166	Vcd=149	Vcd=166	Vcd=149		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=166 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-631 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=0 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=7	Vsd=23	Vsd=23	Vsd=23		
Vcd 166	Vcd=149	Vcd=166	Vcd=149		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		

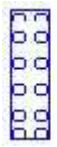


Υποστυλώματα

Κ 22 30x100				
Σταθμη 2 12Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1-11+13+15)(ρ=10.1/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 43	σc=6.86	Μεπ-y=161	vd= .01	ey=0
Msdy=39	x 2.33	as=2.16	Sy= .75	
Msdx=75	σs=193.46	Μεπ-x=598	Sx= .66	ex=0
o:Φ18				
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος				

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

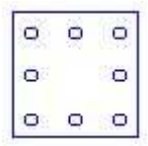
Συνδετ./Περιοχη: (430cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.17 -64) (.575 -36) (.224 -151) (.571 -115)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ22.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.367 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=6 Vrd1=137 Vrd2=1035					
.1AcFcd= -500 Nsd=-5 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.33As (δισδ)=0					Msd=.1565
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=127.5
Vsd=3	Vsd=54	Vsd=54	Vsd=54		As =0
Vcd=137	Vcd=41	Vcd=137	Vcd=41		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=119 Vrd2=1216					
.1AcFcd= -500 Nsd=-5 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.33As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=5	Vsd=54	Vsd=54	Vsd=54		
Vcd 119	Vcd=35	Vcd=119	Vcd=35		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		



Υποστυλώματα

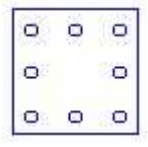
Κ 23 40x40					
Σταθμη 2 8Φ18 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 443	σc=8.74	Μεπ-y=182	vd= .15	ey=0	
Msdy=42	x 1 as=8.27		Sy= .66		
Msdx=35	σs=119.03	Μεπ-x=182	Sx= .66	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (430cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.787 -88) (.204 -157) (.205 -84) (.24 -1)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ23.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.249 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=118 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-313 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=5.595
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=10	Vsd=10	Vsd=10	Vsd=10		As =0
Vcd=118	Vcd=106	Vcd=118	Vcd=106		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=118 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-313 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=8	Vsd=8	Vsd=8	Vsd=8		
Vcd 118	Vcd=106	Vcd=118	Vcd=106		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α



Υποστυλώματα

K 24 40x40					
Σταθμη 2 8Φ18 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 525	σc=11.13	Μεπ-y=182	vd= .18	ey=0	
Msdy=81	x 1 as=7.14		Sy= .66		
Msdx=19	σs=159.74	Μεπ-x=182	Sx= .66	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (430cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.402 -66) (.44 -1) (.696 -88) (1.095-88)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (K24.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.295 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=127 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-373 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=0 As (δισδ)=0					Msd=6.849
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=25	Vsd=21	Vsd=21	Vsd=21		As =0
Vcd=127	Vcd=115	Vcd=127	Vcd=115		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=127 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-373 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=5	Vsd=10	Vsd=10	Vsd=10		
Vcd 127	Vcd=115	Vcd=127	Vcd=115		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		

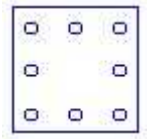


Υποστυλώματα

K 25 40x40				
Σταθμη 2 8Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11-13+15)(ρ=12.7/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 51	σc=1.54	Μεπ-y=148	vd= .02	ey=0
Msdy=3	x 1 as=5.47		Sy= .66	
Msdx=8	σs=17.61	Μεπ-x=148	Sx= .75	ex=0
o:Φ18				
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης				

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Συνδετ./Περιοχη: (430cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.124 -56) (.057 -147) (.072 -143) (.103 -60)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ25.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=78 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-42 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.72As (δισδ)=0					Msd=7.667
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=0	Vsd=3	Vsd=3	Vsd=3		As =0
Vcd=78	Vcd=23	Vcd=78	Vcd=23		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=78 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-42 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=0 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=3	Vsd=3	Vsd=3	Vsd=3		
Vcd 78	Vcd=23	Vcd=78	Vcd=23		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		



Υποστυλώματα

Κ 26 500x30 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 4/1000 M1=61.39KNm/m M2-3=89.08KNm/m					
Σταθμη 2 94Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2+3+8+11)(ρ=4.8/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 195	σc=14.16	Μεπ-y=10855	vd= .02	ey=0	
Msdy=2109	x 2.33	as=.46	Sy= .75		
Msdx=253	σs=434.78	Μεπ-x=406	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10 Σχαρες:Φ10/11(οριζ) Φ10/11(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (-) (1.944-31) (.465 -31) (-)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ26.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.147 Wτιθ.=7.34 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=611 Vrd2=5112					
.1AcFcd= -2500 Nsd=-281 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.37As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=89	Vsd=1448	Vsd=1448	Vsd=1448	as=.3	(0x0)
Vcd=611	Vcd=152	Vcd=611	Vcd=152	ρh=2.9069	Nsd= 0
				ρv=2.5	Nεπ= 0
As/s=.0165	=0,07500	=0,07500	=0,07500		vd=0,08
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=6 Vrd1=727 Vrd2=5175					
.1AcFcd= -2500 Nsd=-281 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.7191
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=730.9
Vsd=61	Vsd=0	Vsd=406	Vsd=0		As =0
Vcd 727	Vcd=0	Vcd=727	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Κ 27 225x30 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 1/1000 M1=16.81KNm/m M2-3=24.39KNm/m					
Σταθμη 2 36Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2+3+8+11)(ρ=4/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 223	σc=14.16	Μεπ-y=1596	vd= .02	ey=0	
Msdy=1318	x 2.33	as=.95	Sy= .75		
Msdx=117	σs=434.78	Μεπ-x=151	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10	Σχαρες:Φ10/17(οριζ) Φ10/13(κατ.)				
Ειδη Συνδετηρων:					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (-) (2.977-30) (1.233-13) (.161 -15)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ27.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.297 Wτιθ.=7.96 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=276 Vrd2=2266					
.1AcFcd= -1125 Nsd=-160 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.31As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=42	Vsd=765	Vsd=765	Vsd=765	as=.3	(0x0)
Vcd=276	Vcd=69	Vcd=276	Vcd=69	ρh=3	Nsd= 0
				ρv=3	Νεπ= 0
As/s=.0165	=0,09000	=0,09000	=0,09000		vd=0,16
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=332 Vrd2=2328					
.1AcFcd= -1125 Nsd=-160 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.3590
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=315.2
Vsd=34	Vsd=0	Vsd=181	Vsd=0		As =0
Vcd 332	Vcd=0	Vcd=332	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

Κ 28 505x30 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 4/1000 M1=61.39KNm/m M2-3=89.08KNm/m					
Σταθμη 2 94Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2+3+8+11)(ρ=4.8/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 454	σc=13.59	Μεπ-y=12854	vd= .01	ey=0	
Msdy=1537	x 2.33	as=.47	Sy= .75		
Msdx=275	σs=434.78	Μεπ-x=431	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10	Σχαρες:Φ10/11(οριζ) Φ10/11(κατ.)				
Ειδη Συνδετηρων: Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (-) (1.515-66) (1.046-7) (-)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ28.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.124 Wτιθ.=7.31 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=619 Vrd2=5164					
.1AcFcd= -2525 Nsd=-298 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.32As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=131	Vsd=1155	Vsd=1155	Vsd=1155	as=.3	(0x0)
Vcd=619	Vcd=154	Vcd=619	Vcd=154	ρh=2.3488	Nsd= 0
				ρv=2	Νεπ= 0
As/s=.0165	=0,06000	=0,06000	=0,06000		vd=0,07
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=6 Vrd1=736 Vrd2=5226					
.1AcFcd= -2525 Nsd=-298 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.6051
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=738.5
Vsd=75	Vsd=0	Vsd=402	Vsd=0		As =0
Vcd 736	Vcd=0	Vcd=736	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Κ 29 25x412 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 6/1000 M1=56.39KNm/m M2-3=81.81KNm/m					
Σταθμη 2 62Φ12 (Σ.Φ.=Ποδ+1-11-13-15)(ρ=6.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 56	σc=2.83	Μεπ-y=207	vd= 0	ey=0	
Msdy=13	x 2.33	as=.52	Sy= .75		
Msdx=603	σs=107.2	Μεπ-x=6024	Sx= .75	ex=0	
o:Φ12 Σχαρες:Φ12/14(οριζ) Φ12/13(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων:					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.181 -136) (.211 -25) (.228 -48) (.116 -120)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ29.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.092 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=401 Vrd2=3501					
.1AcFcd= -1717 Nsd=-82 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.32As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=44	Vsd=397	Vsd=397	Vsd=397	as=.3	(0x0)
Vcd=401	Vcd=100	Vcd=401	Vcd=100	ρh=1	Nsd= 0
				ρv=1	Nεπ= 0
As/s=.01375	=0,02500	=0,02500	=0,02500		vd=0,05
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=475 Vrd2=3375					
.1AcFcd= -1717 Nsd=-82 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=3.283
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=418.5
Vsd=4	Vsd=0	Vsd=203	Vsd=0		As =.6345
Vcd 475	Vcd=0	Vcd=475	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

Κ 30 25x458 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 7/1000 M1=61.39KNm/m M2-3=89.08KNm/m					
Σταθμη 2 74Φ12 (Σ.Φ.=Ποδ+1-11+13+16)(ρ=7.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 92	σc=2.34	Μεπ-y=258	vd= 0	ey=0	
Msdy=10	x 2.33	as=.46	Sy= .75		
Msdx=689	σs=91.8	Μεπ-x=6582	Sx= .75	ex=0	
o:Φ12 Σχαρες:Φ12/12(οριζ) Φ12/12(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων:					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.128 -136) (.189 -33) (.181 -49) (.137 -120)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ30.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=8.87 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=451 Vrd2=3898					
.1AcFcd= -1909 Nsd=-115 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.32As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=23	Vsd=381	Vsd=381	Vsd=381	as=.3	(0x0)
Vcd=451	Vcd=112	Vcd=451	Vcd=112	ρh=1.0651	Nsd= 0
				ρv=1	Nεπ= 0
As/s=.01375	=0,02500	=0,02500	=0,02500		vd=0,04
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=532 Vrd2=3752					
.1AcFcd= -1909 Nsd=-115 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=2.656
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=466.7
Vsd=5	Vsd=0	Vsd=228	Vsd=0		As =.5090
Vcd 532	Vcd=0	Vcd=532	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Κ 31 138x30 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 0/1000 M1=6.27KNm/m M2-3=9.1KNm/m					
Σταθμη 2 16Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1-11+13-15)(ρ=3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 45	σc=2.35	Μεπ-y=705	vd= .01	ey=0	
Msdy=94	x 2.33	as=1.64	Sy= .75		
Msdx=3	σs=95.17	Μεπ-x=93	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/17(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων:					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.148 -56) (.158 -163) (.123 -143) (.189 -76)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ31.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=7.96 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=160 Vrd2=1366					
.1AcFcd= -690 Nsd=-59 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.58As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=3	Vsd=52	Vsd=52	Vsd=52	as=.3	(0x0)
Vcd=160	Vcd=40	Vcd=160	Vcd=40	ρh=.55	Nsd= 0
				ρv=.5	Nεπ= 0
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		vd=0,02
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=197 Vrd2=1428					
.1AcFcd= -690 Nsd=-59 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.58As (δισδ)=0					Msd=.3123
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=183.6
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=52	Vsd=0		As =0
Vcd 197	Vcd=0	Vcd=197	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

Κ 32 312x30 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 2/1000 M1=32.37KNm/m M2-3=46.96KNm/m					
Σταθμη 2 38Φ10 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+11-13+15)(ρ=3.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 399	σc=1.74	Μεπ-y=3462	vd= .02	ey=0	
Msdy=471	x 2.33	as=.86	Sy= .75		
Msdx=6	σs=25.63	Μεπ-x=222	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/17(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.14 -143) (.121 -151) (.116 -56) (.064 -64)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ32.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.124 Wτιθ.=.078 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=400 Vrd2=3167					
.1AcFcd= -1560 Nsd=-322 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-1 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=49	Vsd=167	Vsd=167	Vsd=167	as=.3	(0x0)
Vcd=400	Vcd=100	Vcd=400	Vcd=100	ρh=.55	Nsd= 0
				ρv=.5	Nεπ= 0
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		vd=0,07
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=475 Vrd2=3229					
.1AcFcd= -1560 Nsd=-322 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-1 As (δισδ)=0					Msd=.4815
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=446.8
Vsd=1	Vsd=0	Vsd=167	Vsd=0		As =0
Vcd 475	Vcd=0	Vcd=475	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Κ 33 30x531 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 4/1000 M1=61.39KNm/m M2-3=89.08KNm/m					
Σταθμη 2 100Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11+14-15)(ρ=4.8/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 217	σc=5.85	Μεπ-y=9324	vd= 0	ey=0	
Msdy=523	x 2.33 as=.8		Sy= .75		
Msdx=772	σs=227.38	Μεπ-x=6042	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10	Σχαρες:Φ10/11(οριζ) Φ10/11(κατ.)				
Ειδη Συνδετηρων:					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.359 -66) (.003 -131) (.051 -145) (.472 -70)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ33.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=7.16 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=629 Vrd2=5433					
.1AcFcd= -2655 Nsd=-165 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.68As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=0	Vsd=226	Vsd=226	Vsd=226	as=.3	(0x0)
Vcd=629	Vcd=157	Vcd=629	Vcd=157	ρh=.67918	Nsd= 0
				ρv=.5	Nεπ= 0
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		vd=0,04
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=6 Vrd1=752 Vrd2=5495					
.1AcFcd= -2655 Nsd=-165 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.97As (δισδ)=0					Msd=.7210
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=777.8
Vsd=20	Vsd=0	Vsd=355	Vsd=0		As =0
Vcd 752	Vcd=0	Vcd=752	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

Κ 34 30x454 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 4/1000 M1=61.39KNm/m M2-3=89.08KNm/m					
Σταθμη 2 86Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11+14+15)(ρ=4.8/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 214	σc=6.64	Μεπ-y=4967	vd= .01	ey=0	
Msdy=477	x 2.33 as=.5		Sy= .75		
Msdx=384	σs=276.56	Μεπ-x=3957	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10	Σχαρες:Φ10/11(οριζ) Φ10/11(κατ.)				
Ειδη Συνδετηρων:					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.018 -117) (.488 -42) (.55 -30) (.051 -145)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ34.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=7.15 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=540 Vrd2=4636					
.1AcFcd= -2270 Nsd=-162 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.87As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=70	Vsd=220	Vsd=220	Vsd=220	as=.3	(0x0)
Vcd=540	Vcd=135	Vcd=540	Vcd=135	ρh=.58069	Nsd= 0
				ρv=.5	Nεπ= 0
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		vd=0,04
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=646 Vrd2=4698					
.1AcFcd= -2270 Nsd=-162 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.92As (δισδ)=0					Msd=.3452
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=661.4
Vsd=17	Vsd=0	Vsd=384	Vsd=0		As =0
Vcd 646	Vcd=0	Vcd=646	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Κ 35 30x379 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 3/1000 M1=47.65KNm/m M2-3=69.14KNm/m					
Σταθμη 2 56Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11+14+15)(ρ=3.8/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 195	σc=6.5	Μεπ-y=2827	vd= .01	ey=0	
Msdy=524	x 2.33	as=1.06	Sy= .75		
Msdx=506	σs=229.39	Μεπ-x=4837	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10 Σχαρες:Φ10/14(οριζ) Φ10/14(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων:					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.534 -30) (.236 -129) (.08 -118) (.361 -42)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ35.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.077 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=452 Vrd2=3860					
.1AcFcd= -1895 Nsd=-149 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.34As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=39	Vsd=169	Vsd=169	Vsd=169	as=.3	(0x0)
Vcd=452	Vcd=113	Vcd=452	Vcd=113	ρh=.55	Nsd= 0
				ρv=.5	Νεπ= 0
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		vd=0,05
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=541 Vrd2=3922					
.1AcFcd= -1895 Nsd=-149 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.93As (δισδ)=0					Msd=.4084
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=548.1
Vsd=23	Vsd=0	Vsd=217	Vsd=0		As =0
Vcd 541	Vcd=0	Vcd=541	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

Κ 36 30x417 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 4/1000 M1=57.76KNm/m M2-3=83.81KNm/m					
Σταθμη 2 76Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11-14+15)(ρ=4.6/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 118	σc=4.16	Μεπ-y=3164	vd= 0	ey=0	
Msdy=252	x 2.33	as=.51	Sy= .75		
Msdx=193	σs=165.25	Μεπ-x=5156	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10 Σχαρες:Φ10/11(οριζ) Φ10/11(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων:					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.204 -153) (.236 -70) (.335 -66) (.145 -157)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ36.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=7.42 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=487 Vrd2=4253					
.1AcFcd= -2085 Nsd=-96 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.55As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=24	Vsd=198	Vsd=198	Vsd=198	as=.3	(0x0)
Vcd=487	Vcd=121	Vcd=487	Vcd=121	ρh=.55	Nsd= 0
				ρv=.5	Νεπ= 0
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		vd=0,02
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=586 Vrd2=4315					
.1AcFcd= -2085 Nsd=-96 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.96As (δισδ)=0					Msd=.7889
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=605.5
Vsd=19	Vsd=0	Vsd=291	Vsd=0		As =0
Vcd 586	Vcd=0	Vcd=586	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Κ 37 30x441 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 4/1000 M1=61.39KNm/m M2-3=89.08KNm/m					
Σταθμη 2 84Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11-13-15)(ρ=4.8/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 309	σc=5.05	Μεπ-y=332	vd= .01	ey=0	
Msdy=95	x 2.33	as=.71	Sy= .75		
Msdx=339	σs=182.67	Μεπ-x=7583	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10	Σχαρες:Φ10/11(οριζ) Φ10/11(κατ.)				
Ειδη Συνδετηρων: Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.054 -158) (.407 -44) (.295 -71) (.039 -146)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ37.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=7.24 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=531 Vrd2=4502					
.1AcFcd= -2205 Nsd=-202 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=0 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=66	Vsd=85	Vsd=85	Vsd=85	as=.51415	(0x0)
Vcd=531	Vcd=132	Vcd=531	Vcd=132	ρh=.56406	Nsd= 0
				ρv=0	Nεπ= 0
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		vd=0,04
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=634 Vrd2=4564					
.1AcFcd= -2205 Nsd=-202 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=1.217
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=641.8
Vsd=24	Vsd=0	Vsd=81	Vsd=0		As =0
Vcd 634	Vcd=0	Vcd=634	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

Κ 38 30x343 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 3/1000 M1=39.04KNm/m M2-3=56.64KNm/m					
Σταθμη 2 40Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11+14-15)(ρ=3.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 285	σc=7.52	Μεπ-y=233	vd= .01	ey=0	
Msdy=107	x 2.33	as=.62	Sy= .75		
Msdx=451	σs=294.79	Μεπ-x=5023	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10	Σχαρες:Φ10/17(οριζ) Φ10/17(κατ.)				
Ειδη Συνδετηρων: Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.2 -173) (.321 -1) (.649 -70) (.066 -153)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ38.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=7.44 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=417 Vrd2=3487					
.1AcFcd= -1715 Nsd=-194 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.43As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=28	Vsd=218	Vsd=218	Vsd=218	as=.3	(0x0)
Vcd=417	Vcd=104	Vcd=417	Vcd=104	ρh=.55	Nsd= 0
				ρv=.5	Nεπ= 0
As/s=.0165	=0,01500	=0,01500	=0,01500		vd=0,05
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=499 Vrd2=3550					
.1AcFcd= -1715 Nsd=-194 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.4822
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=493.6
Vsd=24	Vsd=0	Vsd=218	Vsd=0		As =0
Vcd 499	Vcd=0	Vcd=499	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Κ 39 230x30 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 1/1000 M1=17.56KNm/m M2-3=25.48KNm/m					
Σταθμη 2 24Φ10 (Σ.Φ.=Κεφ+1-11-14-15)(ρ=2.8/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 170	σc=10.58	Μεπ-y=3310	vd= .03	ey=0	
Msdy=700	x 2.33	as=1.06	Sy= .75		
Msdx=68	σs=410.52	Μεπ-x=463	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/18(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων:					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.995 -141) (.166 -24) (.967 -54) (.191 -152)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ39.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.229 Wτιθ.=7.96 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=297 Vrd2=2318					
.1AcFcd= -1150 Nsd=-267 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.31As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=8	Vsd=449	Vsd=449	Vsd=449	as=.3	(0x0)
Vcd=297	Vcd=74	Vcd=297	Vcd=74	ρh=2	Nsd= 0
				ρv=2	Nεπ= 0
As/s=.0165	=0,06000	=0,06000	=0,06000		vd=0,12
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=355 Vrd2=2380					
.1AcFcd= -1150 Nsd=-267 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-1 As (δισδ)=0					Msd=.8422
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=322.7
Vsd=13	Vsd=0	Vsd=197	Vsd=0		As =0
Vcd 355	Vcd=0	Vcd=355	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

Κ 40 30x150					
Σταθμη 2 8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2+3+8+11)(ρ=14.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 711	σc=7.55	Μεπ-y=419	vd= .11	ey=0	
Msdy=10	x 1 as=100		Sy= .75		
Msdx=666	σs=134.72	Μεπ-x=2169	Sx= 0	ex=0	
X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (430cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=2.97 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.281 -114) (.653 -2) (.638 -17) (.335 -114)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ40.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.341 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=298 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-620 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.95As (δισδ)=0					Msd=.2298
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=6		As =0
Vcd=298	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=89		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=258 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-620 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-1 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=78	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=343	as=.3	(60x30.0
Vcd 258	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=64	ρh=2	Nsd= 541
				ρv=2	Nεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,06000		vd=0,18

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α



Υποστυλώματα

Κ 41 30x380					
Σταθμη 2 36Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11-14+16)(ρ=2.5/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 392	σc=8.35	Μεπ-y=279	vd= .03	ey=0	
Msdy=128	x 2.33	as=.56	Sy= .75		
Msdx=656	σs=332.76	Μεπ-x=6786	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10	Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)				
Ειδη Συνδετηρων: Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.527 -28) (.252 -162) (.272 -119) (.744 -59)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ41.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.177 Wτιθ.=7.75 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=486 Vrd2=3870					
.1AcFcd= -1900 Nsd=-373 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.74As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=130	Vsd=528	Vsd=528	Vsd=528	as=.3	(0x0)
Vcd=486	Vcd=121	Vcd=486	Vcd=121	ρh=1.5	Nsd= 0
				ρv=1.5	Nεπ= 0
As/s=.0165	=0,04500	=0,04500	=0,04500		vd=0,10
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=576 Vrd2=3933					
.1AcFcd= -1900 Nsd=-373 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.4383
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=549.6
Vsd=28	Vsd=0	Vsd=321	Vsd=0		As =0
Vcd 576	Vcd=0	Vcd=576	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

Κ 42 30x340					
Σταθμη 2 38Φ10 (Σ.Φ.=Κεφ+1-11+13-15)(ρ=2.8/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 319	σc=5.8	Μεπ-y=230	vd= .03	ey=0	
Msdy=60	x 2.33	as=.93	Sy= .75		
Msdx=676	σs=152.42	Μεπ-x=4925	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10	Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/18(κατ.)				
Ειδη Συνδετηρων: Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.405 -77) (.104 -141) (.468 -163) (.399 -67)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ42.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.163 Wτιθ.=7.47 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=428 Vrd2=3456					
.1AcFcd= -1700 Nsd=-292 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.83As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=7	Vsd=377	Vsd=377	Vsd=377	as=.3	(0x0)
Vcd=428	Vcd=107	Vcd=428	Vcd=107	ρh=1	Nsd= 0
				ρv=1	Nεπ= 0
As/s=.0165	=0,03000	=0,03000	=0,03000		vd=0,09

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=509 Vrd2=3519					
.1AcFcd= -1700 Nsd=-292 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.2913
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=489.1
Vsd=18	Vsd=0	Vsd=285	Vsd=0		As =0
Vcd 509	Vcd=0	Vcd=509	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

Κ 43 30x401					
Σταθμη 2 50Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11-14+16)(ρ=3.2/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 234	σc=5.96	Μεπ-y=294	vd= .02	ey=0	
Msdy=88	x 2.33	as=.61	Sy= .75		
Msdx=563	σs=205.14	Μεπ-x=5611	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10	Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/16(κατ.)				
Ειδη Συνδετηρων: Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.219 -42) (.444 -146) (.129 -129) (.481 -67)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ43.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.135 Wτιθ.=7.55 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=494 Vrd2=4088					
.1AcFcd= -2005 Nsd=-263 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.89As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=76	Vsd=413	Vsd=413	Vsd=413	as=.3	(0x0)
Vcd=494	Vcd=123	Vcd=494	Vcd=123	ρh=1	Nsd= 0
				ρv=1	Νεπ= 0
As/s=.0165	=0,03000	=0,03000	=0,03000		vd=0,08
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=589 Vrd2=4150					
.1AcFcd= -2005 Nsd=-263 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.96As (δισδ)=0					Msd=.7146
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=581.3
Vsd=15	Vsd=0	Vsd=324	Vsd=0		As =0
Vcd 589	Vcd=0	Vcd=589	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

Κ 44 30x160					
Σταθμη 2 14Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11+13+15)(ρ=2.6/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 227	σc=9.31	Μεπ-y=324	vd= .04	ey=0	
Msdy=55	x 2.33	as=1.45	Sy= .75		
Msdx=217	σs=303.31	Μεπ-x=1627	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10	Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)				
Ειδη Συνδετηρων:					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.852 -24) (.267 -78) (.461 -120) (.343 -165)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ44.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.128 Wτιθ.=7.96 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=209 Vrd2=1593					
.1AcFcd= -801 Nsd=-215 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=75	Vsd=75	Vsd=75	Vsd=75	as=1.1878	(0x0)
Vcd=209	Vcd=52	Vcd=209	Vcd=52	ρh=.55	Nsd= 0
				ρv=.5	Νεπ= 0
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		vd=0,07
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=251 Vrd2=1656					
.1AcFcd= -801 Nsd=-215 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=0 As (δισδ)=0					Msd=.2250
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=216.8
Vsd=12	Vsd=0	Vsd=47	Vsd=0		As =0

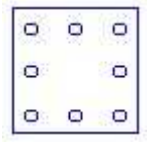
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Vcd 251	Vcd=0	Vcd=251	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

K 45 30x250 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 1/1000 M1=20.75KNm/m M2-3=30.11KNm/m					
Σταθμη 2 22Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11+14+16)(ρ=2.6/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 148	σc=8.95	Μεπ-y=155	vd= .02	ey=0	
Msdy=71	x 2.33	as=.86	Sy= .75		
Msdx=517	σs=349.8	Μεπ-x=2740	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10	Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)				
Ειδη Συνδετηρων:					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.811 -27) (.51 -55) (.554 -114) (.495 -36)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ45.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.206 Wτιθ.=7.96 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=308 Vrd2=2525					
.1AcFcd= -1250 Nsd=-180 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=207	Vsd=319	Vsd=319	Vsd=319	as=.49347	(0x0)
Vcd=308	Vcd=77	Vcd=308	Vcd=77	ρh=1	Nsd= 0
				ρv=1	Nεπ= 0
As/s=.0165	=0,03000	=0,03000	=0,03000		vd=0,11
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=369 Vrd2=2587					
.1AcFcd= -1250 Nsd=-180 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.26As (δισδ)=0					Msd=.3574
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=353.0
Vsd=12	Vsd=0	Vsd=207	Vsd=0		As =0
Vcd 369	Vcd=0	Vcd=369	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

K 46 40x40					
Σταθμη 2 8Φ18 (Σ.Φ.=Κεφ+1-11-14-15)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 42	σc=1.08	Μεπ-y=148	vd= .02	ey=0	
Msdy=6	x 1 as=5.67		Sy= .75		
Msdx=2	σs=12.77	Μεπ-x=148	Sx= .75	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (430cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.087 -141) (.053 -26) (.083 -117) (.035 -46)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ46.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=72 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-6 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.3 As (δισδ)=0					Msd=.3416
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=0	Vsd=9	Vsd=9	Vsd=9		As =0
Vcd=72	Vcd=21	Vcd=72	Vcd=21		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=72 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-6 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.39As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=0	Vsd=9	Vsd=9	Vsd=9		
Vcd 72	Vcd=21	Vcd=72	Vcd=21		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α



Υποστυλώματα

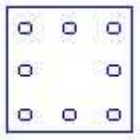
Κ 47 30x294					
Σταθμη 2 38Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11+14-15)(ρ=3.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 146	σc=4.86	Μεπ-y=218	vd= .01	ey=0	
Msdy=32	x 2.33	as=.88	Sy= .75		
Msdx=595	σs=148.55	Μεπ-x=2770	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/16(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.392 -70) (.234 -153) (.133 -157) (.18 -66)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ47.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.115 Wτιθ.=7.96 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=341 Vrd2=2980					
.1AcFcd= -1470 Nsd=-66 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.39As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=31	Vsd=304	Vsd=304	Vsd=304	as=.3	(0x0)
Vcd=341	Vcd=85	Vcd=341	Vcd=85	ρh=1	Nsd= 0
				ρv=1	Nεπ= 0
As/s=.0165	=0,03000	=0,03000	=0,03000		vd=0,06
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=412 Vrd2=3042					
.1AcFcd= -1470 Nsd=-66 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=4.243
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=419.5
Vsd=6	Vsd=0	Vsd=215	Vsd=0		As =.6882
Vcd 412	Vcd=0	Vcd=412	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

Οπλισμοί Υποστυλωμάτων στάθμης 3

Κ 1 40x40					
Σταθμη 3 8Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11-14-16)(ρ=24.5/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 215	σc=13.64	Μεπ-y=280	vd= .22	ey=0	
Msdy=117	x 1 as=4.81		Sy= .95		
Msdx=77	σs=318.97	Μεπ-x=280	Sx= .95	ex=0	
o:Φ25					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (384cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=2.46acdy=1.95 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.546-134) (.487 -157) (1.706-47) (.536 -70)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ1.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.366 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=115 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-293 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.67As (δισδ)=0					Msd=.3663
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=15	Vsd=142	Vsd=142	Vsd=142		As =0

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Vcd=115	Vcd=104	Vcd=115	Vcd=104		
As/s=.022	=0,02885	=0,02200	=0,02885		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3		Vrd1=115	Vrd2=586		
.1AcFcd= -267	Nsd=-293 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.42As (δισδ)=0				
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=0	Vsd=142	Vsd=142	Vsd=142		
Vcd 115	Vcd=104	Vcd=115	Vcd=104		
As/s=.022	=0,02885	=0,02200	=0,02885		



Υποστυλώματα

Κ 2 40x40					
Σταθμη 3 4Φ20+4Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11+14+16)(ρ=20.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 538	σc=13.41	Μεπ-y=201	vd= .26	ey=32	
Msdy=110	x 1 as=4.81		Sy= .9		
Msdx=54	σs=222.18	Μεπ-x=201	Sx= .85	ex=16	
X:Φ20 o:Φ25					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (384cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.573-31) (1.207-134) (1.358-118) (1.428-47)					

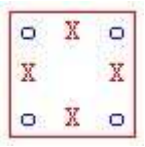
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ2.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.428 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3		Vrd1=148	Vrd2=586		
.1AcFcd= -267	Nsd=-511 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.41As (δισδ)=0				Msd=.3660
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=0	Vsd=140	Vsd=140	Vsd=140		As =0
Vcd=148	Vcd=133	Vcd=148	Vcd=133		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3		Vrd1=148	Vrd2=586		
.1AcFcd= -267	Nsd=-511 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0				
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=29	Vsd=140	Vsd=140	Vsd=140		
Vcd 148	Vcd=133	Vcd=148	Vcd=133		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Υποστυλώματα

Κ 3 40x40					
Σταθμη 3 4Φ20+4Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11-14-16)(ρ=20.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 530	σc=13.15	Μεπ-y=201	vd= .29	ey=33	
Msdy=117	x 1 as=4.81		Sy= .9		
Msdx=37	σs=207.7	Μεπ-x=201	Sx= .85	ex=12	
X:Φ20 o:Φ25					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος(2) +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (384cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.366-31) (1.286-134) (1.04 -118) (1.475-47)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ3.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.466 Wτιθ.=.731 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=150 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-522 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.42As (δισδ)=0					Msd=.3800
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=8	Vsd=149	Vsd=149	Vsd=149		As =0
Vcd=150	Vcd=135	Vcd=150	Vcd=135		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=150 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-522 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=27	Vsd=149	Vsd=149	Vsd=149		
Vcd 150	Vcd=135	Vcd=150	Vcd=135		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		

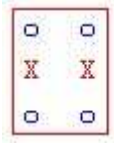


Υποστυλώματα

Κ 4 30x40					
Σταθμη 3 2Φ20+4Φ25 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+11+13+16)(ρ=21.5/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 243	σc=11.41	Μεπ-y=103	vd= .2	ey=41	
Msdy=50	x 1 as=4.81		Sy= .69		
Msdx=26	σs=166.31	Μεπ-x=131	Sx= .85	ex=52	
X:Φ20 o:Φ25					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος(2) +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (384cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.619 -18) (1.126-29) (.597 -152) (1.147-116)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ4.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.493 Wτιθ.=.821 a=.27					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=88 Vrd2=414					
.1AcFcd= -200 Nsd=-226 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.37As (δισδ)=0					Msd=.1896
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=40.57
Vsd=6	Vsd=69	Vsd=69	Vsd=69		As =0
Vcd=88	Vcd=79	Vcd=88	Vcd=79		

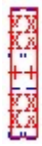
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2		Vrd1=87	Vrd2=439		
.1AcFcd= -200	Nsd=-226 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.65As (δισδ)=0				
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=1	Vsd=78	Vsd=78	Vsd=78		
Vcd 87	Vcd=78	Vcd=87	Vcd=78		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		



Υποστυλώματα

Κ 5 30x150					
Σταθμη 3 2Φ10+8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2+3+8+11)(ρ=14.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 225	σc=8.14	Μεπ-y=372	vd= .08	ey=0	
Msdy=23	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=666	σs=223.13	Μεπ-x=1998	Sx= 0	ex=0	
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/14(οριζ) Φ10/15(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (384cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=3.5 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.542 -56) (.719 -2) (.577 -21) (.321 -49)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ5.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.248 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4		Vrd1=257	Vrd2=1552		
.1AcFcd= -750	Nsd=-343 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.16As (δισδ)=0				Msd=1.225
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=10	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=16		As =0
Vcd=257	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=77		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2		Vrd1=217	Vrd2=1490		
.1AcFcd= -750	Nsd=-343 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-1 As (δισδ)=0				
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=2	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=588	as=.3	(60x30)
Vcd 217	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=54	ρh=3.5000	Nsd= 394
				ρv=3.5	Nεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,10500		vd=0,13

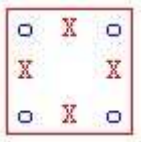


Υποστυλώματα

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Κ 6 40x40				
Σταθμη 3 4Φ20+4Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11-14-16)(ρ=20.1/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 840	σc=13.1	Μεπ-y=182	vd= .32	ey=1570
Msdy=76	x 1 as=4.81		Sy= .85	
Msdx=78	σs=222.46	Μεπ-x=182	Sx= .85	ex=24989
X:Φ20 o:Φ25				
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος(2) +Ρομβοειδης				
Συνδετ./Περιοχη: (384cm) Φ10/10				
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0				
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=2.96acdy=3.5 ποδας:acdx=0 acdy=0				
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.194-134) (.821 -112) (1.466-47) (.77 -62)				

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ6.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.512 Wτιθ.=.731 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=121 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-331 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-1 As (δισδ)=0					Msd=.3588
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=18	Vsd=108	Vsd=108	Vsd=108		As =0
Vcd=121	Vcd=109	Vcd=121	Vcd=109		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=121 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-331 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.44As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=3	Vsd=108	Vsd=108	Vsd=108		
Vcd 121	Vcd=109	Vcd=121	Vcd=109		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		



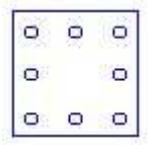
Υποστυλώματα

Κ 7 40x40				
Σταθμη 3 8Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11+14+15)(ρ=12.7/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 474	σc=12.65	Μεπ-y=201	vd= .3	ey=42
Msdy=104	x 1 as=4.82		Sy= .8	
Msdx=15	σs=217.11	Μεπ-x=201	Sx= .75	ex=13
o:Φ18				
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος(2) +Ρομβοειδης				
Συνδετ./Περιοχη: (384cm) Φ10/10				
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0				
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.48acdy=3.5 ποδας:acdx=0 acdy=0				
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.201-3) (1.382-30) (1.182-85) (1.18 -117)				

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ7.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.488 Wτιθ.=.731 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=145 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-488 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.32As (δισδ)=0					Msd=.3581
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=10	Vsd=137	Vsd=137	Vsd=137		As =0
Vcd=145	Vcd=130	Vcd=145	Vcd=130		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=145 Vrd2=586					

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

.1AcFcd= -267 Nsd=-488 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.99As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=11	Vsd=137	Vsd=137	Vsd=137		
Vcd 145	Vcd=130	Vcd=145	Vcd=130		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		



Υποστυλώματα

Κ 8 230x235x30x205x170x205x30x235						
Σταθμη 3 70Φ14+22Φ20+10Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2+3-11)(ρ=6.1/1000)						
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ			
Nsd= 1012	σc=7.83	Μεπ-y=8732	vd= .07	ey=0		
Msdy=2619	x 1 as=100		Sy= 1			
Msdx=3021	σs=318.73	Μεπ-x=9063	Sx= 1	ex=0		
+:Φ14 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ14/11(οριζ) Φ14/11(κατ.)						
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος						
Συνδετ./Περιοχη: (384cm) Φ12/10						
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=2.33						
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=1.68acdy=2.38 ποδας:acdx=0 acdy=0						
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.393 -40) (.361 -69) (.575 -69) (.489 -50)						
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ8.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.406 Wτιθ.=.711 a=.31						fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=355 Vrd2=2121						
.1AcFcd= -1025 Nsd=-496 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.96As (δισδ)=0						Msd=1.621
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.			Trd1=284.9
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=34			As =0
Vcd=355	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=106			
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500			=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=303 Vrd2=2059						
.1AcFcd= -1025 Nsd=-496 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.91As (δισδ)=0						
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο		
Vsd=21	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=784	as=.3		(60x30)
Vcd 303	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=75	ρh=3.5000		Nsd= 646
				ρv=3.5		Nεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,10500			vd=0,22
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.608 -81) (.522 -30) (.394 -2) (.369 -65)						
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ8.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.406 Wτιθ.=.711 a=.31						fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=355 Vrd2=2121						
.1AcFcd= -1025 Nsd=-496 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.96As (δισδ)=0						Msd=1.621
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.			Trd1=284.9
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=34			As =0
Vcd=355	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=106			
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500			=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=303 Vrd2=2059						
.1AcFcd= -1025 Nsd=-496 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.91As (δισδ)=0						
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο		
Vsd=21	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=784	as=.3		(60x30)
Vcd 303	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=75	ρh=3.5000		Nsd= 646
				ρv=3.5		Nεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,10500			vd=0,22

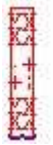
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.522 -30) (.685 -10) (.635 -69) (.575 -69)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ8.3) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.889 Wτιθ.=1.18 a=.4					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=341 Vrd2=2318					
.1AcFcd= -1150 Nsd=-556 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.96As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=37	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=2244	as=.3	(30.0001
Vcd=341	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=85	ρh=9.0000	Nsd= 911
				ρv=9.00000	Nεπ= 2967
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,27000		vd=0,61
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=398 Vrd2=2380					
.1AcFcd= -1150 Nsd=-556 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.91As (δισδ)=0					Msd=1.839
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=322.7
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=18		As =0
Vcd 398	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=119		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000



Υποστυλώματα

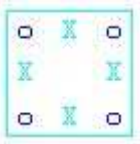
Κ 9 30x170					
Σταθμη 3 6Φ10+8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3-11)(ρ=12.6/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 396	σc=8.12	Μεπ-y=387	vd= .09	ey=0	
Msdy=30	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=794	σs=198.53	Μεπ-x=2384	Sx= 0	ex=0	
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/12(οριζ) Φ10/13(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (384cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=2.01acdy=2.03 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.542 -72) (.651 -2) (.718 -21) (.543 -116)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ9.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.333 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=296 Vrd2=1759					
.1AcFcd= -851 Nsd=-422 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.78As (δισδ)=0					Msd=1.273
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=232.0
Vsd=10	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=54		As =0
Vcd=296	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=88		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=252 Vrd2=1697					
.1AcFcd= -851 Nsd=-422 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.92As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=13	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=705	as=.3	(60x30)
Vcd 252	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=63	ρh=4	Nsd= 529
				ρv=4	Nεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,12000		vd=0,18



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Υποστυλώματα

Κ 10 40x40					
Σταθμη 3 4Φ18+4Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11-14-16)(ρ=14.2/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 435	σc=12.94	Μεπ-y=195	vd= .24	ey=15	
Msdy=50	x 1 as=4.81		Sy= .85		
Msdx=81	σs=206.06	Μεπ-x=195	Sx= .9	ex=32	
X:Φ18 o:Φ20					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (384cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=2.55acdy=3.5 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.219-134) (.992 -114) (1.436-47) (1.133-27)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ10.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.396 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=138 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-445 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.96As (δισδ)=0					Msd=.3516
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=16	Vsd=127	Vsd=127	Vsd=127		As =0
Vcd=138	Vcd=124	Vcd=138	Vcd=124		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=138 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-445 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.5 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=3	Vsd=127	Vsd=127	Vsd=127		
Vcd 138	Vcd=124	Vcd=138	Vcd=124		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		

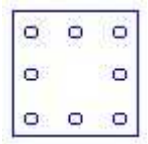


Υποστυλώματα

Κ 11 40x40					
Σταθμη 3 8Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11-14+16)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 719	σc=10.73	Μεπ-y=201	vd= .31	ey=14	
Msdy=57	x 1 as=4.83		Sy= .8		
Msdx=39	σs=160.26	Μεπ-x=201	Sx= .8	ex=8	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος(2) +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (384cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.021-67) (.62 -28) (.889 -71) (.68 -44)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ11.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.506 Wτιθ.=.731 a=.36					fyk=500

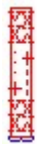
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=165 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-623 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.7 As (δισδ)=0					Msd=.3510
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=5	Vsd=96	Vsd=96	Vsd=96		As =0
Vcd=165	Vcd=148	Vcd=165	Vcd=148		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=165 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-623 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.7 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=0	Vsd=96	Vsd=96	Vsd=96		
Vcd 165	Vcd=148	Vcd=165	Vcd=148		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		



Υποστυλώματα

Κ 12 30x190					
Σταθμη 3 8Φ10+8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3-11)(ρ=11.2/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 760	σc=8.18	Μεπ-y=401	vd= .1	ey=0	
Msdy=40	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=944	σs=153.09	Μεπ-x=2835	Sx= 0	ex=0	
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/12(οριζ) Φ10/13(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (384cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.20acdy=2.21 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.579 -56) (.504 -10) (.723 -21) (.319 -115)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ12.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.408 Wτιθ.=.711 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=347 Vrd2=1966					
.1AcFcd= -950 Nsd=-579 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.79As (δισδ)=0					Msd=1.486
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=262.2
Vsd=7	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=42		As =0
Vcd=347	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=104		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=298 Vrd2=1904					
.1AcFcd= -950 Nsd=-579 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.86As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=25	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=778	as=.3	(60x30)
Vcd 298	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=74	ρh=4	Nsd= 649
				ρv=4	Nεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,12000		vd=0,22



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Υποστυλώματα

Κ 13 30x170					
Σταθμη 3 4Φ10+8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3-11)(ρ=12.6/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 390	σc=8.1	Μεπ-y=387	vd= .06	ey=0	
Msdy=30	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=794	σs=199.22	Μεπ-x=2384	Sx= 0	ex=0	
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/17(οριζ) Φ10/17(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (384cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=2.96acdy=2.26 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.567 -56) (.527 -10) (.715 -21) (.301 -45)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ13.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.305 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=286 Vrd2=1759					
.1AcFcd= -851 Nsd=-360 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.75As (δισδ)=0					Msd=1.299
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=232.0
Vsd=7	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=33		As =0
Vcd=286	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=86		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=242 Vrd2=1697					
.1AcFcd= -851 Nsd=-360 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.98As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=5	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=557	as=.3	(60x30)
Vcd 242	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=60	ρh=3	Nsd= 484
				ρv=3	Nεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,09000		vd=0,16



Υποστυλώματα

Κ 14 40x10x110x30x150x40					
Σταθμη 3 10Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11+14-16)(ρ=10.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 677	σc=13.7	Μεπ-y=1883	vd= .09	ey=0	
Msdy=896	x 1 as=100		Sy= .95		
Msdx=106	σs=434.78	Μεπ-x=400	Sx= 1	ex=0	
X:Φ18 o:Φ20					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ακραιος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (384cm) Φ12/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=3.12					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=2.07acdy=2.08 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.534 -166) (.951 -63) (1.737-63) (.652 -68)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ14.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.147 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=95 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-154 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.82As (δισδ)=0					Msd=.3717

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=2	Vsd=58	Vsd=58	Vsd=58		As =0
Vcd=95	Vcd=28	Vcd=95	Vcd=28		
As/s=.022	=0,02238	=0,02200	=0,02238		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3		Vrd1=95	Vrd2=586		
.1AcFcd= -267	Nsd=-154 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.86As (δισδ)=0				
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=2	Vsd=25	Vsd=25	Vsd=25		
Vcd 95	Vcd=28	Vcd=95	Vcd=28		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.525-75) (.61 -36) (.951 -63) (.296 -158)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ14.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.160		Wτιθ.=.508	a=.31		fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2		Vrd1=178	Vrd2=1345		
.1AcFcd= -550	Nsd=-318 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.82As (δισδ)=0				Msd=.7590
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=142.0
Vsd=41	Vsd=909	Vsd=909	Vsd=909		As =0
Vcd=178	Vcd=53	Vcd=178	Vcd=53		
As/s=.0165	=0,21022	=0,17950	=0,21022		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=6		Vrd1=198	Vrd2=1138		
.1AcFcd= -550	Nsd=-318 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.86As (δισδ)=0				
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=3	Vsd=29	Vsd=29	Vsd=29		
Vcd 198	Vcd=59	Vcd=198	Vcd=59		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		

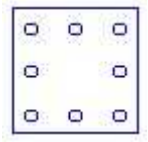


Υποστυλώματα

Κ 15 40x40					
Σταθμη 3 8Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1-11-14+15)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 456	σc=12.69	Μεπ-y=195	vd= .24	ey=0	
Msdy=96	x 1 as=4.81		Sy= .8		
Msdx=24	σs=212.27	Μεπ-x=195	Sx= .66	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (384cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.45 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.39 -82) (.883 -157) (1.215-86) (1.008-70)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ15.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.389		Wτιθ.=.439	a=.36		fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3		Vrd1=135	Vrd2=586		
.1AcFcd= -267	Nsd=-426 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.8 As (δισδ)=0				Msd=.3590
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=2	Vsd=141	Vsd=141	Vsd=141		As =0
Vcd=135	Vcd=122	Vcd=135	Vcd=122		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3		Vrd1=135	Vrd2=586		

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

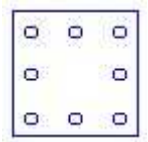
.1AcFcd= -267 Nsd=-426 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.8 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=0	Vsd=141	Vsd=141	Vsd=141		
Vcd 135	Vcd=122	Vcd=135	Vcd=122		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		



Υποστυλώματα

Κ 16 40x40					
Σταθμη 3 8Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11-14+15)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 128	σc=12.16	Μεπ-y=182	vd= .18	ey=0	
Msdy=72	x 1 as=4.81		Sy= .75		
Msdx=37	σs=303.95	Μεπ-x=182	Sx= .69	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (384cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.29 -58) (.684 -82) (1.222-143) (.613 -123)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ16.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.294 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=112 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-269 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.87As (δισδ)=0					Msd=.3508
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=8	Vsd=111	Vsd=111	Vsd=111		As =0
Vcd=112	Vcd=101	Vcd=112	Vcd=101		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=112 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-269 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.93As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=2	Vsd=111	Vsd=111	Vsd=111		
Vcd 112	Vcd=101	Vcd=112	Vcd=101		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		

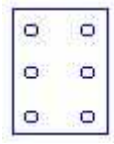


Υποστυλώματα

Κ 17 30x40

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Σταθμη 3 6Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11-13+15)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 16	σc=11.87	Μεπ-y=103	vd= .16	ey=0	
Msdy=29	x 1 as=4.81		Sy= .85		
Msdx=33	σs=330.85	Μεπ-x=131	Sx= .69	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (384cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.234-56) (.58 -28) (1.073-143) (.537 -120)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ17.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.391 Wτιθ.=.447 a=.27					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=74 Vrd2=414					
.1AcFcd= -200 Nsd=-131 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.93As (δισδ)=0					Msd=.1874
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=40.57
Vsd=5	Vsd=62	Vsd=62	Vsd=62		As =0
Vcd=74	Vcd=22	Vcd=74	Vcd=22		
As/s=.022	=0,04292	=0,02200	=0,04292		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=73 Vrd2=439					
.1AcFcd= -200 Nsd=-131 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.75As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=0	Vsd=62	Vsd=62	Vsd=62		
Vcd 73	Vcd=22	Vcd=73	Vcd=22		
As/s=.0165	=0,03049	=0,01650	=0,03049		



Υποστυλώματα

Κ 40 30x150					
Σταθμη 3 4Φ12+8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11-14-16)(ρ=14.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 561	σc=12.9	Μεπ-y=372	vd= .1	ey=0	
Msdy=68	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=1083	σs=365.26	Μεπ-x=1998	Sx= 0	ex=0	
+:Φ12 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ12/10(οριζ) Φ12/10(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (384cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=2.97 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=1.93 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.282-39) (.738 -43) (1.429-47) (.794 -27)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ40.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.457 Wτιθ.=.711 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=284 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-529 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.73As (δισδ)=0					Msd=1.218
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=4	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=21		As =0
Vcd=284	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=85		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=245 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-529 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.95As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	

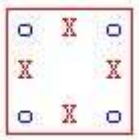
Vsd=13	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=1169	as=.3	(60x30.0
Vcd 245	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=61	ρh=7.5000	Nsd= 727
				ρv=7.50000	Nεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,22500		vd=0,24



Υποστυλώματα

Οπλισμοί Υποστυλωμάτων στάθμης 4

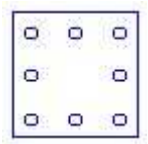
Κ 1 40x40					
Σταθμη 4 4Φ20+4Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11-13-16)(ρ=20.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 140	σc=14.16	Μεπ-y=228	vd= .15	ey=0	
Msdy=116	x 1 as=4.37		Sy= .8		
Msdx=92	σs=434.78	Μεπ-x=228	Sx= .85	ex=0	
X:Φ20 o:Φ25					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=2.56acdy=3.5 ποδας:acdx=2.46acdy=1.9					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (2.212-134) (.682 -149) (2.237-47) (.72 -62)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ1.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.250 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=101 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-195 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.76As (δισδ)=0					Msd=.4190
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=28	Vsd=141	Vsd=141	Vsd=141		As =0
Vcd=101	Vcd=30	Vcd=101	Vcd=30		
As/s=.022	=0,08357	=0,03036	=0,08357		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=101 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-195 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.77As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=0	Vsd=141	Vsd=141	Vsd=141		
Vcd 101	Vcd=30	Vcd=101	Vcd=30		
As/s=.022	=0,08357	=0,03036	=0,08357		



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Υποστυλώματα

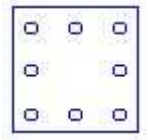
Κ 2 40x40					
Σταθμη 4 8Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11+13+16)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 359	σc=14.16	Μεπ-y=182	vd= .17	ey=0	
Msdy=134	x 1 as=4.37		Sy= .95		
Msdx=32	σs=434.78	Μεπ-x=182	Sx= .69	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=3.5 acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (2.5 -39) (1.858-134) (2.577-126) (1.765-47)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ2.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.276 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=122 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-335 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.55As (δισδ)=0					Msd=.4196
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=6	Vsd=139	Vsd=139	Vsd=139		As =0
Vcd=122	Vcd=109	Vcd=122	Vcd=109		
As/s=.022	=0,02223	=0,02200	=0,02223		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=122 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-335 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=27	Vsd=139	Vsd=139	Vsd=139		
Vcd 122	Vcd=109	Vcd=122	Vcd=109		
As/s=.022	=0,02223	=0,02200	=0,02223		



Υποστυλώματα

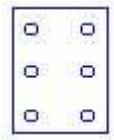
Κ 3 40x40					
Σταθμη 4 8Φ18 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+11-14-16)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 364	σc=14.13	Μεπ-y=182	vd= .18	ey=0	
Msdy=140	x 1 as=4.37		Sy= .95		
Msdx=18	σs=425.21	Μεπ-x=182	Sx= .69	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=3.5 acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.413-134) (1.983-134) (1.493-47) (1.963-55)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ3.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.301 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=123 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-346 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.59As (δισδ)=0					Msd=.4197
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=17	Vsd=150	Vsd=150	Vsd=150		As =0
Vcd=123	Vcd=111	Vcd=123	Vcd=111		

As/s=.022	=0,02917	=0,02200	=0,02917		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=123 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-346 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.67As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=18	Vsd=150	Vsd=150	Vsd=150		
Vcd 123	Vcd=111	Vcd=123	Vcd=111		
As/s=.022	=0,02917	=0,02200	=0,02917		



Υποστυλώματα

Κ 4 30x40					
Σταθμη 4 6Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11+13+16)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 165	σc=14.14	Μεπ-y=91	vd= .12	ey=0	
Msdy=66	x 1 as=4.37		Sy= .8		
Msdx=27	σs=422.04	Μεπ-x=123	Sx= .75	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=2.63 ποδας:acdx=3.5 acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.14 -80) (1.986-29) (1.116-167) (1.979-116)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ4.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.311 Wτιθ.=.447 a=.27					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=76 Vrd2=414					
.1AcFcd= -200 Nsd=-147 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.45As (δισδ)=0					Msd=.2255
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=40.57
Vsd=14	Vsd=70	Vsd=70	Vsd=70		As =0
Vcd=76	Vcd=23	Vcd=76	Vcd=23		
As/s=.022	=0,05081	=0,02200	=0,05081		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=75 Vrd2=439					
.1AcFcd= -200 Nsd=-147 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.84As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=0	Vsd=93	Vsd=93	Vsd=93		
Vcd 75	Vcd=22	Vcd=75	Vcd=22		
As/s=.0165	=0,05303	=0,01650	=0,05303		



Υποστυλώματα

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Κ 5 30x150					
Σταθμη 4 8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11+13-15)(ρ=14.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 137	σc=8.89	Μεπ-y=352	vd= .04	ey=0	
Msdy=3	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=863	σs=316.4	Μεπ-x=1893	Sx= 0	ex=0	
X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=3.5 ποδας:acdx=0 acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.691 -72) (.753 -25) (.804 -60) (.763 -56)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ5.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=239 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-226 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.11As (δισδ)=0					Msd=1.362
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=2	Vsd=2	Vsd=2	Vsd=2		As =0
Vcd=239	Vcd=71	Vcd=239	Vcd=71		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=199 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-226 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.77As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=22	Vsd=0	Vsd=469	Vsd=0	as=.3	(60x30)
Vcd 199	Vcd=0	Vcd=199	Vcd=0	ρh=2	Nsd= 470
				ρv=2	Nεπ= 5991
As/s=.0165	=0,00000	=0,06000	=0,00000		vd=0,16



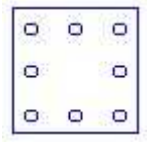
Υποστυλώματα

Κ 6 40x40					
Σταθμη 4 8Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11-14-16)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 95	σc=14.02	Μεπ-y=182	vd= .18	ey=0	
Msdy=48	x 1 as=4.37		Sy= .69		
Msdx=100	σs=434.78	Μεπ-x=182	Sx= .95	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.11acdy=3.5 ποδας:acdx=2.96acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.907-130) (1.774-114) (1.918-43) (1.7 -27)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ6.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.293 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=102 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-204 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.79As (δισδ)=0					Msd=.4199
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=26	Vsd=149	Vsd=149	Vsd=149		As =0
Vcd=102	Vcd=30	Vcd=102	Vcd=30		
As/s=.022	=0,08902	=0,03509	=0,08902		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=102 Vrd2=586					

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

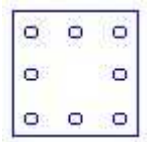
.1AcFcd= -267 Nsd=-204 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.46As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=14	Vsd=149	Vsd=149	Vsd=149		
Vcd 102	Vcd=30	Vcd=102	Vcd=30		
As/s=.022	=0,08902	=0,03509	=0,08902		



Υποστυλώματα

Κ 7 40x40					
Σταθμη 4 8Φ18 (Σ.Φ.=Κεφ+1+2+3-11)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 119	σc=14.16	Μεπ-y=182	vd= .15	ey=0	
Msdy=136	x 1 as=4.5		Sy= .85		
Msdx=3	σs=434.78	Μεπ-x=182	Sx= .8	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=3.48acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.676-172) (1.73 -30) (2.106-125) (2.689-125)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ7.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.255 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=109 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-252 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.53As (δισδ)=0					Msd=.4189
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=18	Vsd=131	Vsd=131	Vsd=131		As =0
Vcd=109	Vcd=32	Vcd=109	Vcd=32		
As/s=.022	=0,07383	=0,02200	=0,07383		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=109 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-252 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.98As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=12	Vsd=131	Vsd=131	Vsd=131		
Vcd 109	Vcd=32	Vcd=109	Vcd=32		
As/s=.022	=0,07383	=0,02200	=0,07383		



Υποστυλώματα

Κ 8 230x235x30x205x170x205x30x235

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Σταθμη 4 74Φ10+22Φ20+10Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1-11+14+15)(ρ=6.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 802	σc=12.06	Μεπ-y=8732	vd= .04	ey=0	
Msdy=6156	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=427	σs=434.78	Μεπ-x=9063	Sx= 1	ex=0	
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/10(οριζ) Φ10/10(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=2.27					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=1.89acdy=2.46 ποδας:acdx=1.68acdy=2.3					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.562 -48) (.33 -68) (.698 -68) (.666 -54)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ8.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=333 Vrd2=2121					
.1AcFcd= -1025 Nsd=-353 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.94As (δισδ)=0					Msd=1.941
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=284.9
Vsd=0	Vsd=22	Vsd=0	Vsd=22		As =0
Vcd=333	Vcd=100	Vcd=0	Vcd=100		
As/s=.055	=0,05500	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=282 Vrd2=2059					
.1AcFcd= -1025 Nsd=-353 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.75As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=34	Vsd=0	Vsd=574	Vsd=0	as=.3	(60x30)
Vcd 282	Vcd=0	Vcd=282	Vcd=0	ρh=1.5	Nsd= 620
				ρv=1.5	Nεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,04500	=0,00000		vd=0,21
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.776 -38) (1.207-38) (.352 -2) (.504 -72)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ8.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=333 Vrd2=2121					
.1AcFcd= -1025 Nsd=-353 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.94As (δισδ)=0					Msd=1.941
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=284.9
Vsd=0	Vsd=22	Vsd=0	Vsd=22		As =0
Vcd=333	Vcd=100	Vcd=0	Vcd=100		
As/s=.055	=0,05500	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=282 Vrd2=2059					
.1AcFcd= -1025 Nsd=-353 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.75As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=34	Vsd=0	Vsd=574	Vsd=0	as=.3	(60x30)
Vcd 282	Vcd=0	Vcd=282	Vcd=0	ρh=1.5	Nsd= 620
				ρv=1.5	Nεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,04500	=0,00000		vd=0,21
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.207-38) (1.27 -38) (.748 -68) (.698 -68)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ8.3) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=317 Vrd2=2318					
.1AcFcd= -1150 Nsd=-396 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.94As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=35	Vsd=0	Vsd=1516	Vsd=0	as=.3	(30.0001
Vcd=317	Vcd=0	Vcd=317	Vcd=0	ρh=5	Nsd= 999
				ρv=5	Nεπ= 2967
As/s=.0165	=0,00000	=0,15000	=0,00000		vd=0,67
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=374 Vrd2=2380					
.1AcFcd= -1150 Nsd=-396 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.75As (δισδ)=0					Msd=2.201
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=322.7
Vsd=0	Vsd=13	Vsd=0	Vsd=13		As =0
Vcd 374	Vcd=112	Vcd=0	Vcd=112		
As/s=.055	=0,05500	=0,00000	=0,05500		=0,0000

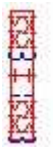
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α



Υποστυλώματα

Κ 9 30x170					
Σταθμη 4 2Φ10+8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1-11-13+15)(ρ=12.6/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 342	σc=11.04	Μεπ-y=387	vd= .05	ey=0	
Msdy=68	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=981	σs=299.43	Μεπ-x=2384	Sx= 0	ex=0	
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=1.94acdy=1.83 ποδας:acdx=2.01acdy=2.0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.079-72) (.831 -29) (.956 -76) (.774 -53)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ9.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=273 Vrd2=1759					
.1AcFcd= -851 Nsd=-268 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.86As (δισδ)=0					Msd=1.586
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=232.0
Vsd=10	Vsd=77	Vsd=77	Vsd=77		As =0
Vcd=273	Vcd=81	Vcd=273	Vcd=81		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=229 Vrd2=1697					
.1AcFcd= -851 Nsd=-268 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.99As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=2	Vsd=0	Vsd=503	Vsd=0	as=.3	(60x30)
Vcd 229	Vcd=0	Vcd=229	Vcd=0	ρh=2	Nsd= 514
				ρv=2	Nεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,06000	=0,00000		vd=0,17

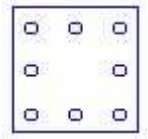


Υποστυλώματα

Κ 10 40x40				
Σταθμη 4 8Φ18 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+11-14-16)(ρ=12.7/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500	ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 379	σc=14.14	Μεπ-y=182	vd= .16	ey=0
Msdy=55	x 1 as=4.37		Sy= .75	
Msdx=104	σs=360.67	Μεπ-x=182	Sx= .95	ex=0
o:Φ18				
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης				

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

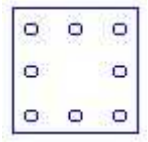
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=2.60acdy=3.5 ποδας:acdx=2.55acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.986-134) (1.576-114) (1.86 -47) (1.505-27)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ10.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.257 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=117 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-301 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.95As (δισδ)=0					Msd=.4179
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=22	Vsd=144	Vsd=144	Vsd=144		As =0
Vcd=117	Vcd=105	Vcd=117	Vcd=105		
As/s=.022	=0,02943	=0,02200	=0,02943		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=117 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-301 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.57As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=5	Vsd=144	Vsd=144	Vsd=144		
Vcd 117	Vcd=105	Vcd=117	Vcd=105		
As/s=.022	=0,02943	=0,02200	=0,02943		



Υποστυλώματα

Κ 11 40x40					
Σταθμη 4 8Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1-11-14+16)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 297	σc=11.55	Μεπ-y=195	vd= .21	ey=0	
Msdy=59	x 1 as=4.37		Sy= .85		
Msdx=45	σs=190.75	Μεπ-x=195	Sx= .9	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=3.5 acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.175-83) (.524 -28) (1.168-170) (.581 -115)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ11.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.340 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=132 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-401 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.68As (δισδ)=0					Msd=.4180
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=8	Vsd=126	Vsd=126	Vsd=126		As =0
Vcd=132	Vcd=118	Vcd=132	Vcd=118		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=132 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-401 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.68As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=4	Vsd=126	Vsd=126	Vsd=126		
Vcd 132	Vcd=118	Vcd=132	Vcd=118		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α



Υποστυλώματα

Κ 12 30x190					
Σταθμη 4 6Φ10+8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11-13+15)(ρ=11.2/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 291	σc=10.7	Μεπ-y=401	vd= .06	ey=0	
Msdy=58	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=1233	σs=318.34	Μεπ-x=2835	Sx= 0	ex=0	
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/17(οριζ) Φ10/17(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=2.32acdy=2.11 ποδας:acdx=3.20acdy=2.2					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.015-56) (.637 -33) (.879 -143) (.634 -40)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ12.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=315 Vrd2=1966					
.1AcFcd= -950 Nsd=-366 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.85As (δισδ)=0					Msd=1.779
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=262.2
Vsd=6	Vsd=52	Vsd=52	Vsd=52		As =0
Vcd=315	Vcd=94	Vcd=315	Vcd=94		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=266 Vrd2=1904					
.1AcFcd= -950 Nsd=-366 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.78As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=36	Vsd=0	Vsd=806	Vsd=0	as=.3	(60x30)
Vcd 266	Vcd=0	Vcd=266	Vcd=0	ρh=3	Nsd= 602
				ρv=3	Nεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,09000	=0,00000		vd=0,20

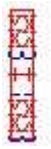


Υποστυλώματα

Κ 13 30x170					
Σταθμη 4 2Φ10+8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11-13+15)(ρ=12.6/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 203	σc=8.43	Μεπ-y=387	vd= .04	ey=0	
Msdy=44	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=735	σs=224.81	Μεπ-x=2384	Sx= 0	ex=0	
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=1.98acdy=2.19 ποδας:acdx=2.96acdy=2.2					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.752 -56) (.528 -2) (.725 -21) (.472 -112)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ13.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=268 Vrd2=1759					
.1AcFcd= -851 Nsd=-234 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.77As (δισδ)=0					Msd=1.599
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=232.0
Vsd=7	Vsd=38	Vsd=38	Vsd=38		As =0
Vcd=268	Vcd=80	Vcd=268	Vcd=80		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=223 Vrd2=1697					
.1AcFcd= -851 Nsd=-234 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.88As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=11	Vsd=0	Vsd=434	Vsd=0	as=.3	(60x30)
Vcd 223	Vcd=0	Vcd=223	Vcd=0	ρh=1.5	Nsd= 427
				ρv=1.5	Nεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,04500	=0,00000		vd=0,14



Υποστυλώματα

Κ 14 40x10x110x30x150x40					
Σταθμη 4 10Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2-3+8+11)(ρ=10.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 472	σc=11.37	Μεπ-y=1883	vd= .06	ey=0	
Msdy=655	x 1 as=100		Sy= .9		
Msdx=66	σs=305.58	Μεπ-x=400	Sx= 1	ex=0	
X:Φ18 o:Φ20					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ακραιος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=2.84					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=2.44acdy=3.5 ποδας:acdx=2.07acdy=2.0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.648 -130) (.661 -47) (1.14 -13) (.68 -130)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ14.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=88 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-108 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.79As (δισδ)=0					Msd=.4483
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=1	Vsd=23	Vsd=23	Vsd=23		As =0
Vcd=88	Vcd=26	Vcd=88	Vcd=26		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=88 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-108 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.8 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=4	Vsd=28	Vsd=28	Vsd=28		
Vcd 88	Vcd=26	Vcd=88	Vcd=26		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.069-11) (.708 -66) (.661 -47) (.325 -134)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ14.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.106 Wτιθ.=.353 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=164 Vrd2=1345					

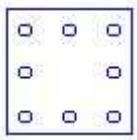
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

.1AcFcd= -550 Nsd=-222 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.79As (δισδ)=0					Msd=.9153
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=142.0
Vsd=21	Vsd=369	Vsd=369	Vsd=369		As =0
Vcd=164	Vcd=49	Vcd=164	Vcd=49		
As/s=.0165	=0,07858	=0,05033	=0,07858		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=6 Vrd1=183 Vrd2=1138					
.1AcFcd= -550 Nsd=-222 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.8 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=5	Vsd=32	Vsd=32	Vsd=32		
Vcd 183	Vcd=55	Vcd=183	Vcd=55		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		



Υποστυλώματα

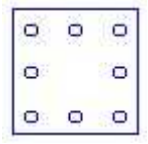
Κ 15 40x40					
Σταθμη 4 8Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11+13-15)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 279	σc=14.16	Μεπ-y=182	vd= .15	ey=0	
Msdy=134	x 1 as=4.37		Sy= .9		
Msdx=29	σs=434.78	Μεπ-x=182	Sx= .75	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.41 ποδας:acdx=3.5 acdy=3.4					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (2.288-173) (1.32 -82) (2.296-86) (1.317-153)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ15.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.250 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=113 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-275 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.98As (δισδ)=0					Msd=.4178
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=6	Vsd=143	Vsd=143	Vsd=143		As =0
Vcd=113	Vcd=101	Vcd=113	Vcd=101		
As/s=.022	=0,03123	=0,02272	=0,03123		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=113 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-275 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.99As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=11	Vsd=143	Vsd=143	Vsd=143		
Vcd 113	Vcd=101	Vcd=113	Vcd=101		
As/s=.022	=0,03123	=0,02272	=0,03123		



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Υποστυλώματα

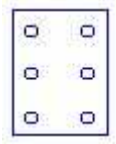
Κ 16 40x40					
Σταθμη 4 8Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11-14+15)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 145	σc=13.58	Μεπ-y=171	vd= .11	ey=0	
Msdy=105	x 1 as=4.37		Sy= .8		
Msdx=32	σs=419.58	Μεπ-x=171	Sx= .8	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=3.5 acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.669-66) (.751 -36) (1.661-145) (.719 -123)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ16.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.185 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=98 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-175 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.96As (δισδ)=0					Msd=.4169
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=12	Vsd=127	Vsd=127	Vsd=127		As =0
Vcd=98	Vcd=29	Vcd=98	Vcd=29		
As/s=.022	=0,07364	=0,02203	=0,07364		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=98 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-175 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.96As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=8	Vsd=127	Vsd=127	Vsd=127		
Vcd 98	Vcd=29	Vcd=98	Vcd=29		
As/s=.022	=0,07364	=0,02203	=0,07364		



Υποστυλώματα

Κ 17 30x40					
Σταθμη 4 6Φ18 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+11-13+15)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 5	σc=12.38	Μεπ-y=91	vd= .1	ey=0	
Msdy=32	x 1 as=4.37		Sy= .8		
Msdx=35	σs=346.72	Μεπ-x=123	Sx= .8	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=3.5 acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.323-56) (.695 -37) (1.33 -143) (.683 -124)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ17.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.242 Wτιθ.=.447 a=.27					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=67 Vrd2=414					
.1AcFcd= -200 Nsd=-84 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.86As (δισδ)=0					Msd=.2188
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=40.57

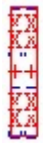
Vsd=5	Vsd=69	Vsd=69	Vsd=69		As =0
Vcd=67	Vcd=20	Vcd=67	Vcd=20		
As/s=.022	=0,05242	=0,02200	=0,05242		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=66 Vrd2=439					
.1AcFcd= -200 Nsd=-84 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.81As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=1	Vsd=79	Vsd=79	Vsd=79		
Vcd 66	Vcd=19	Vcd=66	Vcd=19		
As/s=.0165	=0,04467	=0,01650	=0,04467		



Υποστυλώματα

K 40 30x150					
Σταθμη 4 2Φ10+8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11+14+16)(ρ=14.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 383	σc=10.48	Μεπ-y=372	vd= .06	ey=0	
Msdy=4	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=1059	σs=328.82	Μεπ-x=1998	Sx= 0	ex=0	
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/17(οριζ) Φ10/17(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=2.97 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=2.77 ποδας:acdx=0 acdy=1.9					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.927 -27) (.971 -43) (.916 -114) (.984 -27)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (K40.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=262 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-377 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.75As (δισδ)=0					Msd=1.363
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=0	Vsd=3	Vsd=3	Vsd=3		As =0
Vcd=262	Vcd=78	Vcd=262	Vcd=78		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=222 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-377 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.97As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=7	Vsd=0	Vsd=683	Vsd=0	as=.3	(60x30.0
Vcd 222	Vcd=0	Vcd=222	Vcd=0	ρh=3	Nsd= 616
				ρv=3	Nεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,09000	=0,00000		vd=0,21

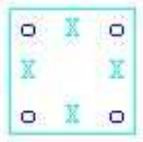


ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Υποστυλώματα

Οπλισμοί Υποστυλωμάτων στάθμης 5

Κ 1 40x40					
Σταθμη 5 4Φ18+4Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11+13-16)(ρ=14.2/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 42	σc=14.16	Μεπ-y=184	vd= .06	ey=0	
Msdy=103	x 1 as=5.81		Sy= .75		
Msdx=65	σs=434.78	Μεπ-x=184	Sx= .8	ex=0	
X:Φ18 o:Φ20					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (464cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=2.56acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (2.829-158) (2.102-129) (2.192-71) (1.693-42)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ1.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.110 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=85 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-93 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.92As (δισδ)=0					Msd=.4000
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=25	Vsd=89	Vsd=89	Vsd=89		As =0
Vcd=85	Vcd=25	Vcd=85	Vcd=25		
As/s=.022	=0,04782	=0,02200	=0,04782		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=85 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-93 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.89As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=3	Vsd=89	Vsd=89	Vsd=89		
Vcd 85	Vcd=25	Vcd=85	Vcd=25		
As/s=.022	=0,04782	=0,02200	=0,04782		

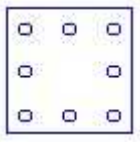


Υποστυλώματα

Κ 2 40x40					
Σταθμη 5 8Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1-11+14+16)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 107	σc=13.22	Μεπ-y=171	vd= .07	ey=0	
Msdy=112	x 1 as=5.81		Sy= 1		
Msdx=14	σs=426.13	Μεπ-x=171	Sx= .66	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (464cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=0 ποδας:acdx=3.5 acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.489-39) (1.106-134) (1.318-126) (1.345-47)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ2.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.119 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=94 Vrd2=586					

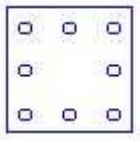
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

.1AcFcd= -267 Nsd=-150 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.53As (δισδ)=0					Msd=.3997
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=2	Vsd=88	Vsd=88	Vsd=88		As =0
Vcd=94	Vcd=28	Vcd=94	Vcd=28		
As/s=.022	=0,04495	=0,02200	=0,04495		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=94 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-150 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.63As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=4	Vsd=88	Vsd=88	Vsd=88		
Vcd 94	Vcd=28	Vcd=94	Vcd=28		
As/s=.022	=0,04495	=0,02200	=0,04495		



Υποστυλώματα

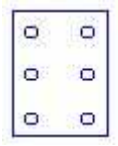
Κ 3 40x40					
Σταθμη 5 8Φ18 (Σ.Φ.=Κεφ+1-2-3-11)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 121	σc=14.01	Μεπ-y=171	vd= .08	ey=0	
Msdy=112	x 1 as=5.81		Sy= .9		
Msdx=36	σs=434.78	Μεπ-x=171	Sx= .66	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (464cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=3.5 acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.196-134) (1.913-102) (1.25 -126) (1.732-13)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ3.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.137 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=96 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-166 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.64As (δισδ)=0					Msd=.4018
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=11	Vsd=93	Vsd=93	Vsd=93		As =0
Vcd=96	Vcd=29	Vcd=96	Vcd=29		
As/s=.022	=0,04877	=0,02200	=0,04877		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=96 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-166 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.83As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=12	Vsd=93	Vsd=93	Vsd=93		
Vcd 96	Vcd=29	Vcd=96	Vcd=29		
As/s=.022	=0,04877	=0,02200	=0,04877		



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Υποστυλώματα

Κ 4 30x40					
Σταθμη 5 6Φ18 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+11+13+16)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 71	σc=13.56	Μεπ-y=91	vd= .05	ey=0	
Msdy=57	x 1 as=5.81		Sy= .75		
Msdx=24	σs=404.83	Μεπ-x=123	Sx= .69	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (464cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=3.5 acdy=2.6					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.916 -80) (1.51 -29) (.853 -167) (1.661-116)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ4.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.132 Wτιθ.=.447 a=.27					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=64 Vrd2=414					
.1AcFcd= -200 Nsd=-67 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.45As (δισδ)=0					Msd=.2160
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=40.57
Vsd=8	Vsd=45	Vsd=45	Vsd=45		As =0
Vcd=64	Vcd=19	Vcd=64	Vcd=19		
As/s=.022	=0,02730	=0,02200	=0,02730		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=63 Vrd2=439					
.1AcFcd= -200 Nsd=-67 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.86As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=1	Vsd=61	Vsd=61	Vsd=61		
Vcd 63	Vcd=19	Vcd=63	Vcd=19		
As/s=.0165	=0,03163	=0,01650	=0,03163		



Υποστυλώματα

Κ 5 30x130					
Σταθμη 5 8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+11+13+16)(ρ=16.5/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 61	σc=7.57	Μεπ-y=309	vd= .02	ey=0	
Msdy=10	x 2.33	as=1.94	Sy= .95		
Msdx=518	σs=232.49	Μεπ-x=1455	Sx= 1	ex=0	
X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (464cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=3.5 ποδας:acdx=0 acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.612 -149) (.58 -136) (.565 -161) (.655 -112)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ5.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=194 Vrd2=1345					
.1AcFcd= -650 Nsd=-106 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-1 As (δισδ)=0					Msd=1.112
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=171.5

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

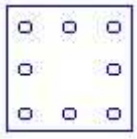
Vsd=0	Vsd=92	Vsd=92	Vsd=92		As =0
Vcd=194	Vcd=58	Vcd=194	Vcd=58		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=158 Vrd2=1283					
.1AcFcd= -650 Nsd=-106 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.38As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=10	Vsd=0	Vsd=229	Vsd=0	as=.3	(60x30)
Vcd 158	Vcd=0	Vcd=158	Vcd=0	ρh=1	Nsd= 186
				ρv=1	Nεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,03000	=0,00000		vd=0,06



Υποστυλώματα

K 6 40x40					
Σταθμη 5 8Φ18 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+11-14+16)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 23	σc=12.11	Μεπ-y=171	vd= .07	ey=0	
Msdy=7	x 1 as=5.83		Sy= .66		
Msdx=106	σs=425.86	Μεπ-x=171	Sx= 1	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (464cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=3.5 ποδας:acdx=3.11acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.088-83) (1.28 -146) (1.084-71) (1.275-16)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (K6.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.112 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=85 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-93 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.96As (δισδ)=0					Msd=.4060
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=5	Vsd=90	Vsd=90	Vsd=90		As =0
Vcd=85	Vcd=25	Vcd=85	Vcd=25		
As/s=.022	=0,04852	=0,02200	=0,04852		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=85 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-93 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.88As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=11	Vsd=90	Vsd=90	Vsd=90		
Vcd 85	Vcd=25	Vcd=85	Vcd=25		
As/s=.022	=0,04852	=0,02200	=0,04852		



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Υποστυλώματα

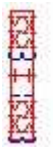
Κ 8 230x235x30x205x170x205x30x235					
Σταθμη 5 46Φ10+22Φ20+10Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2+3-11)(ρ=6.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 517	σc=5.98	Μεπ-y=5761	vd= .02	ey=0	
Msdy=1048	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=3133	σs=306.71	Μεπ-x=6101	Sx= 1	ex=0	
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/14(οριζ) Φ10/15(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (464cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=2.27					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=1.92acdy=3.5 ποδας:acdx=1.89acdy=2.4					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.268 -48) (.197 -17) (.361 -68) (.389 -46)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ8.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=312 Vrd2=2121					
.1AcFcd= -1025 Nsd=-211 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.83As (δισδ)=0					Msd=1.866
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=284.9
Vsd=0	Vsd=15	Vsd=15	Vsd=15		As =0
Vcd=312	Vcd=93	Vcd=312	Vcd=93		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=260 Vrd2=2059					
.1AcFcd= -1025 Nsd=-211 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.84As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=35	Vsd=0	Vsd=288	Vsd=0	as=.3	(60x30)
Vcd 260	Vcd=0	Vcd=260	Vcd=0	ρh=.55	Nsd= 576
				ρv=.5	Nεπ= 5991
As/s=.0165	=0,00000	=0,01650	=0,00000		vd=0,19
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.37 -22) (.336 -38) (.217 -10) (.208 -73)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ8.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=312 Vrd2=2121					
.1AcFcd= -1025 Nsd=-211 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.83As (δισδ)=0					Msd=1.866
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=284.9
Vsd=0	Vsd=15	Vsd=15	Vsd=15		As =0
Vcd=312	Vcd=93	Vcd=312	Vcd=93		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=260 Vrd2=2059					
.1AcFcd= -1025 Nsd=-211 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.84As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=35	Vsd=0	Vsd=288	Vsd=0	as=.3	(60x30)
Vcd 260	Vcd=0	Vcd=260	Vcd=0	ρh=.55	Nsd= 576
				ρv=.5	Nεπ= 5991
As/s=.0165	=0,00000	=0,01650	=0,00000		vd=0,19
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.336 -38) (.482 -10) (.441 -17) (.361 -68)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ8.3) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=293 Vrd2=2318					
.1AcFcd= -1150 Nsd=-237 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.83As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=59	Vsd=0	Vsd=1051	Vsd=0	as=.3	(30.0001
Vcd=293	Vcd=0	Vcd=293	Vcd=0	ρh=3.5000	Nsd= 553
				ρv=3.5	Nεπ= 2877
As/s=.0165	=0,00000	=0,10500	=0,00000		vd=0,37
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=350 Vrd2=2380					
.1AcFcd= -1150 Nsd=-237 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.84As (δισδ)=0					Msd=2.116
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=322.7
Vsd=0	Vsd=6	Vsd=6	Vsd=6		As =0
Vcd 350	Vcd=105	Vcd=350	Vcd=105		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α



Υποστυλώματα

Κ 9 30x170					
Σταθμη 5 2Φ10+8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Κεφ+1-11-13+15)(ρ=12.6/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 146	σc=11.86	Μεπ-y=306	vd= .02	ey=0	
Msdy=52	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=1243	σs=426.73	Μεπ-x=1960	Sx= 0	ex=0	
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (464cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=1.77acdy=2.31 ποδας:acdx=1.94acdy=1.8					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.143-147) (.92 -128) (1.232-159) (.956 -120)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ9.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=251 Vrd2=1759					
.1AcFcd= -851 Nsd=-126 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.91As (δισδ)=0					Msd=1.512
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=232.0
Vsd=3	Vsd=45	Vsd=45	Vsd=45		As =0
Vcd=251	Vcd=75	Vcd=251	Vcd=75		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=207 Vrd2=1697					
.1AcFcd= -851 Nsd=-126 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.88As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=12	Vsd=0	Vsd=432	Vsd=0	as=.3	(60x30)
Vcd 207	Vcd=0	Vcd=207	Vcd=0	ρh=1.5	Nsd= 356
				ρv=1.5	Nεπ= 5991
As/s=.0165	=0,00000	=0,04500	=0,00000		vd=0,12

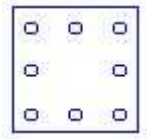


Υποστυλώματα

Κ 10 40x40				
Σταθμη 5 8Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11-14-16)(ρ=12.7/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 195	σc=12.15	Μεπ-y=171	vd= .07	ey=0
Msdy=29	x 1 as=5.82		Sy= .69	
Msdx=81	σs=284.87	Μεπ-x=171	Sx= 1	ex=0
o:Φ18				
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης				

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

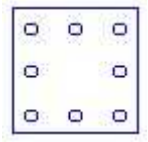
Συνδετ./Περιοχη: (464cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=3.5 ποδας:acdx=2.60acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.088-130) (.894 -122) (1.287-47) (1.11 -27)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ10.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.126 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=95 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-157 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.97As (δισδ)=0					Msd=.4070
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=4	Vsd=92	Vsd=92	Vsd=92		As =0
Vcd=95	Vcd=28	Vcd=95	Vcd=28		
As/s=.022	=0,04778	=0,02200	=0,04778		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=95 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-157 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-1 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=2	Vsd=92	Vsd=92	Vsd=92		
Vcd 95	Vcd=28	Vcd=95	Vcd=28		
As/s=.022	=0,04778	=0,02200	=0,04778		



Υποστυλώματα

Κ 11 40x40					
Σταθμη 5 8Φ18 (Σ.Φ.=Κεφ+1-11+14-16)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 241	σc=11.86	Μεπ-y=171	vd= .11	ey=0	
Msdy=42	x 1 as=5.81		Sy= .69		
Msdx=64	σs=230.74	Μεπ-x=171	Sx= .85	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (464cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=2.83acdy=3.5 ποδας:acdx=2.71acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.234-174) (.365 -28) (1.106-154) (.289 -113)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ11.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.187 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=101 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-201 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.65As (δισδ)=0					Msd=.4039
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=3	Vsd=88	Vsd=88	Vsd=88		As =0
Vcd=101	Vcd=30	Vcd=101	Vcd=30		
As/s=.022	=0,04348	=0,02200	=0,04348		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=101 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-201 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.65As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=2	Vsd=88	Vsd=88	Vsd=88		
Vcd 101	Vcd=30	Vcd=101	Vcd=30		
As/s=.022	=0,04348	=0,02200	=0,04348		

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α



Υποστυλώματα

Κ 12 30x190					
Σταθμη 5 4Φ10+8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3-11)(ρ=11.2/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 199	σc=8.56	Μεπ-y=313	vd= .02	ey=0	
Msdy=40	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=945	σs=258.6	Μεπ-x=2245	Sx= 0	ex=0	
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (464cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=2.55 ποδας:acdx=2.32acdy=2.1					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.761 -56) (.524 -2) (.767 -21) (.528 -44)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ12.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=286 Vrd2=1966					
.1AcFcd= -950 Nsd=-177 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.88As (δισδ)=0					Msd=1.724
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=262.2
Vsd=4	Vsd=38	Vsd=38	Vsd=38		As =0
Vcd=286	Vcd=86	Vcd=286	Vcd=86		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=238 Vrd2=1904					
.1AcFcd= -950 Nsd=-177 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.68As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=31	Vsd=0	Vsd=472	Vsd=0	as=.3	(60x30)
Vcd 238	Vcd=0	Vcd=238	Vcd=0	ρh=1.5	Nsd= 414
				ρv=1.5	Nεπ= 5991
As/s=.0165	=0,00000	=0,04500	=0,00000		vd=0,14

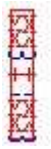


Υποστυλώματα

Κ 13 30x170				
Σταθμη 5 2Φ10+8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+11-13+15)(ρ=12.6/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 68	σc=10.41	Μεπ-y=306	vd= .02	ey=0
Msdy=37	x 1 as=100		Sy= 1	
Msdx=1047	σs=361.5	Μεπ-x=1960	Sx= 0	ex=0
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)				
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος				

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Συνδετ./Περιοχη: (464cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=2.25acdy=2.60 ποδας:acdx=1.98acdy=2.1					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.89 -163) (.688 -128) (.976 -143) (.726 -120)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ13.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=248 Vrd2=1759					
.1AcFcd= -851 Nsd=-107 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.87As (δισδ)=0					Msd=1.545
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=232.0
Vsd=3	Vsd=26	Vsd=26	Vsd=26		As =0
Vcd=248	Vcd=74	Vcd=248	Vcd=74		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=204 Vrd2=1697					
.1AcFcd= -851 Nsd=-107 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.83As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=14	Vsd=0	Vsd=391	Vsd=0	as=.3	(60x30)
Vcd 204	Vcd=0	Vcd=204	Vcd=0	ρh=1.5	Nsd= 368
				ρv=1.5	Nεπ= 5991
As/s=.0165	=0,00000	=0,04500	=0,00000		vd=0,12



Υποστυλώματα

Κ 14 40x10x110x30x150x40					
Σταθμη 5 10Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11+14-16)(ρ=10.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 233	σc=12.29	Μεπ-y=1960	vd= .02	ey=0	
Msdy=675	x 1 as=100		Sy= .85		
Msdx=85	σs=395.74	Μεπ-x=411	Sx= 1	ex=0	
X:Φ18 o:Φ20					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ακραιος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (464cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=2.84					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=2.44acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.722 -150) (.652 -71) (1.313-71) (.478 -113)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ14.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=80 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-58 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.69As (δισδ)=0					Msd=.4337
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=2	Vsd=21	Vsd=21	Vsd=21		As =0
Vcd=80	Vcd=24	Vcd=80	Vcd=24		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=80 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-58 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.54As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=7	Vsd=21	Vsd=21	Vsd=21		
Vcd 80	Vcd=24	Vcd=80	Vcd=24		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.133-158) (.577 -28) (.652 -71) (.197 -113)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ14.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.353 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=148 Vrd2=1345					

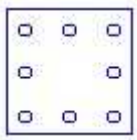
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

.1AcFcd= -550 Nsd=-120 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.69As (δισδ)=0					Msd=.8854
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=142.0
Vsd=39	Vsd=333	Vsd=333	Vsd=333		As =0
Vcd=148	Vcd=44	Vcd=148	Vcd=44		
As/s=.0165	=0,07092	=0,04530	=0,07092		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=6 Vrd1=168 Vrd2=1138					
.1AcFcd= -550 Nsd=-120 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.54As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=8	Vsd=25	Vsd=25	Vsd=25		
Vcd 168	Vcd=50	Vcd=168	Vcd=50		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		



Υποστυλώματα

Κ 15 40x40					
Σταθμη 5 8Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11+14-15)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 144	σc=13.47	Μεπ-y=171	vd= .07	ey=0	
Msdy=114	x 1 as=5.81		Sy= .85		
Msdx=20	σs=428.51	Μεπ-x=171	Sx= .69	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (464cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=3.5 acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.541-157) (1.001-82) (1.607-70) (1.005-153)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ15.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.112 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=91 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-132 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.99As (δισδ)=0					Msd=.4028
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=3	Vsd=90	Vsd=90	Vsd=90		As =0
Vcd=91	Vcd=27	Vcd=91	Vcd=27		
As/s=.022	=0,04724	=0,02200	=0,04724		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=91 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-132 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-1 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=4	Vsd=90	Vsd=90	Vsd=90		
Vcd 91	Vcd=27	Vcd=91	Vcd=27		
As/s=.022	=0,04724	=0,02200	=0,04724		

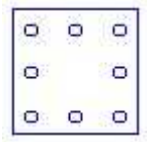


ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Υποστυλώματα

Κ 16 40x40					
Σταθμη 5 8Φ18 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+11-14+15)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 113	σc=13.31	Μεπ-y=171	vd= .05	ey=0	
Msdy=97	x 1 as=5.87		Sy= .8		
Msdx=29	σs=396.66	Μεπ-x=171	Sx= .69	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (464cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=3.5 acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.406-66) (.895 -157) (1.516-153) (.809 -70)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ16.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.439 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=88 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-108 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.98As (δισδ)=0					Msd=.4032
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=63.11
Vsd=5	Vsd=84	Vsd=84	Vsd=84		As =0
Vcd=88	Vcd=26	Vcd=88	Vcd=26		
As/s=.022	=0,04393	=0,02200	=0,04393		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=88 Vrd2=586					
.1AcFcd= -267 Nsd=-108 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.98As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=7	Vsd=84	Vsd=84	Vsd=84		
Vcd 88	Vcd=26	Vcd=88	Vcd=26		
As/s=.022	=0,04393	=0,02200	=0,04393		



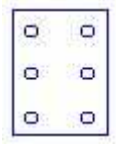
Υποστυλώματα

Κ 17 30x40					
Σταθμη 5 6Φ18 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+11-13+15)(ρ=12.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 5	σc=11.52	Μεπ-y=77	vd= .04	ey=0	
Msdy=30	x 1 as=5.81		Sy= .69		
Msdx=30	σs=299.86	Μεπ-x=110	Sx= .69	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (464cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=3.5 acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.063-56) (.567 -37) (1.168-143) (.592 -124)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ17.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.104 Wτιθ.=.447 a=.27					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=60 Vrd2=414					
.1AcFcd= -200 Nsd=-40 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.96As (δισδ)=0					Msd=.2236
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=40.57

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

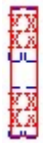
Vsd=3	Vsd=44	Vsd=44	Vsd=44		As =0
Vcd=60	Vcd=18	Vcd=60	Vcd=18		
As/s=.022	=0,02754	=0,02200	=0,02754		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2		Vrd1=59	Vrd2=439		
.1AcFcd= -200	Nsd=-40	=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.98As	(δισδ)=0		
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=0	Vsd=47	Vsd=47	Vsd=47		
Vcd 59	Vcd=17	Vcd=59	Vcd=17		
As/s=.0165	=0,02202	=0,01650	=0,02202		



Υποστυλώματα

K 40 30x150					
Σταθμη 5 8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+11-14+16)(ρ=14.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 258	σc=11.23	Μεπ-y=352	vd= .03	ey=0	
Msdy=5	x 1 as=100		Sy= .95		
Msdx=1153	σs=412.18	Μεπ-x=1893	Sx= 0	ex=0	
X:Φ20 o:Φ25		Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)			
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (464cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=2.97 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=3.5 ποδας:acdx=0 acdy=2.3					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.098-150) (1.031-146) (1.114-146) (.983 -166)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (K40.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=		Wτιθ.=	a=		fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2		Vrd1=237	Vrd2=1552		
.1AcFcd= -750	Nsd=-215	=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.53As	(δισδ)=0		Msd=1.304
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=1	Vsd=2	Vsd=2	Vsd=2		As =0
Vcd=237	Vcd=71	Vcd=237	Vcd=71		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0		Vrd1=198	Vrd2=1490		
.1AcFcd= -750	Nsd=-215	=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.94As	(δισδ)=0		
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=11	Vsd=0	Vsd=534	Vsd=0	as=.3	(60x30.0
Vcd 198	Vcd=0	Vcd=198	Vcd=0	ρh=2.5	Nsd= 500
				ρv=2.5	Nεπ= 5991
As/s=.0165	=0,00000	=0,07500	=0,00000		vd=0,17



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

Υποστυλώματα

Κοντά Υποστυλώματα

Κοντά Υποστυλώματα στάθμης 2

'Κοντά' Υποστυλώματα στάθμης 2

		ΠΦ1	ΠΦ8	ΠΦ2	ΠΦ3	Σ.Φ.	
Α.Α	as -Σ.Φ.	MYα	MYα	MYα	MYα	Μα	MYsdmax
	M/V	MYτ	MYτ	MYτ	MYτ	Vα	MYRd
	H(m)	MZα	MZα	MZα	MZα	Μτ	MZsdmax
	xq/1.5	MZτ	MZτ	MZτ	MZτ	Vτ	MZRd
17	2.499-33	4.75	-0.06	6.49	-9.86	Y-157.2	37.89
*	2.249	2.73	1.17	-4.7	8.54	-69.89	206.0
	.9	-92.4	-11.85	-55.62	-24.79	143.4	268.5
	2.333	66.9	9.71	62.79	28.48	-35.34	638.0
22	2.169-67	-1.92	-0.17	-5.13	-13.13	Y-17.34	44.54
*	2.169	7.0	0.57	4.88	12.44	-8.14	161.0
	1	-8.01	0.11	-31.55	-19.15	17.65	101.5
	2.333	8.27	0.09	27.59	16.59	-3.47	598.0
26	.467 -39	-210.7	-24.76	-216.3	-751.4	X-1016.	3224.2
*	2.336	-378.5	-126.0	368.3	962.3	435.4	10855
	5	-141.6	-23.11	-16.56	-27.24	884.1	263.3
	2.333	28.17	1.99	5.27	12.73	435.4	406.0
27	.955 -50	-87.53	-3.82	-153.8	-485.3	X227.2	1361.3
*	2.151	48.37	-2.61	151.9	426.9	-105.7	1596.0
	2.25	-75.87	-12.31	-3.7	-8.14	-229.4	120.5
	2.333	21.26	0.59	2.96	5.33	-105.7	151.0
28	.477 -49	59.54	37.01	-230.1	-636.5	X430.3	2618.3
*	2.413	417.3	76.88	452.9	706.1	-178.3	12854
	5.05	-170.4	-28.02	8.3	-28.64	-352.1	289.5
	2.333	35.49	2.88	6.59	8.59	-178.3	431.0
29	.522 -47	10.6	-0.08	-1.12	-1.33	Y111.5	15.11
*	2.151	-3.38	0.37	1.64	0.95	51.86	207.0
	4.12	-91.49	-0.49	-235.4	-145.6	-111.5	789.5
	2.333	50.75	-0.23	199.8	119.5	-38.16	6024.0
30	.469 -28	10.99	-0.07	-0.19	0.54	Y-181.7	14.73
*	2.151	-5.67	0.19	0.41	-0.94	-84.47	258.0
	4.58	-30.84	3.77	-229.2	-98.51	181.5	689.5
	2.333	50.23	-1.75	189.7	78.08	-17.04	6582.0
31	1.644-72	1.13	-0.52	29.87	-11.76	X-30.61	96.04
*	2.269	9.09	0.81	-26.55	10.6	15.07	705.0
	1.38	1.65	0.04	0.56	-1.02	34.21	5.1
	2.333	-0.7	-0.01	-0.74	0.82	15.07	93.0
32	.866 -72	-14.22	-0.79	92.23	-62.23	X-111.6	471.8
*	2.703	136.5	5.68	-86.75	54.24	69.87	3462.0
	3.12	4.33	0.17	-3.0	0.42	188.9	13.65
	2.333	-1.25	-0.03	1.99	-0.28	69.87	222.0
33	.809 -2	-77.51	-2.69	0.67	-0.7	Y393.7	523.3
*	4.3	-14.92	-1.18	-2.19	-2.12	23.98	9324.0
	5.31	325.7	12.85	106.7	-169.6	290.6	772.9
	2.333	316.3	22.8	-91.23	117.3	23.98	6042.0
34	.504 -46	-71.64	-3.7	3.84	-6.45	Y257.1	477.7
*	2.29	-19.17	-0.76	-3.67	5.38	127.9	4967.0
	4.54	-1.64	-4.15	-162.7	-174.5	-293.0	513.9
	2.333	-234.3	4.73	116.2	102.8	55.53	3957.0
35	1.063-34	-52.91	-3.22	2.65	-1.36	Y-289.7	542.4
*	4.03	16.65	0.64	-2.68	1.2	-71.88	2827.0
	3.79	-264.1	-20.3	-145.0	-109.7	19.41	536.3

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

	2.333	-159.3	-1.43	99.1	77.9	-14.32	4837.0
36	.515 -83	-41.36	-3.04	1.37	-3.84	Y-80.37	375.7
*	2.15	17.18	0.8	-1.07	3.04	-37.38	3164.0
	4.17	-10.18	11.58	48.15	-106.3	80.53	462.3
	2.333	-71.55	-3.12	-85.14	161.5	11.17	5156.0
37	.718 -82	-58.49	-6.23	-2.06	7.41	Y140.2	98.22
*	3.168	12.13	1.27	0.72	-0.94	44.26	332.0
	4.41	199.3	25.5	-53.78	21.34	-42.12	422.8
	2.333	3.89	10.0	38.45	-36.17	33.13	7583.0
38	.627 -83	-55.35	-6.34	-3.38	12.29	Y107.7	107.0
*	2.151	13.67	1.64	1.51	-6.05	50.07	233.0
	3.43	-55.36	-16.68	-45.23	143.2	-107.7	451.3
	2.333	9.54	6.54	32.05	-114.7	-13.74	5023.0
39	1.061-54	-89.4	7.6	-74.38	-259.2	X242.2	818.5
*	2.442	-24.07	-25.33	70.2	245.7	-130.4	3310.0
	2.3	-12.76	-3.15	6.16	21.43	-318.5	74.89
	2.333	19.71	4.77	-6.78	-17.54	-130.4	463.0
41	.566 -54	-68.96	-11.44	12.91	-11.42	Y-146.6	131.8
*	2.151	8.87	-1.06	-6.18	4.74	-68.17	279.0
	3.8	-181.0	1.64	-292.0	155.5	55.52	1125.3
	2.333	215.0	18.55	300.4	-148.3	-88.55	6786.0
42	.936 -79	-38.36	-6.79	-8.58	5.46	Y-150.4	74.18
*	3.186	11.04	2.6	14.75	-16.04	-134.9	230.0
	3.4	233.8	41.35	-239.9	149.7	429.9	1038.5
	2.333	197.1	51.59	187.7	-123.6	-10.2	4925.0
43	.616 -73	-37.99	-2.13	11.88	-9.75	Y122.1	88.97
*	2.47	10.21	-1.73	-20.11	10.48	66.73	294.0
	4.01	-166.0	-34.02	-222.1	237.1	-165.9	918.9
	2.333	6.0	31.13	181.0	-208.6	-61.24	5611.0
44	1.459-81	-26.82	-4.16	7.51	-7.56	Y-87.75	61.38
*	2.335	8.02	-0.23	-6.54	5.48	-37.58	324.0
	1.6	-133.3	-10.34	-29.47	18.75	92.87	245.0
	2.333	91.49	3.42	31.9	12.91	-46.0	1627.0
45	.862 -25	-27.68	-4.28	-8.91	-17.42	Y-429.5	85.45
*	2.155	7.67	0.77	4.38	11.8	-200.3	155.0
	2.5	-328.4	-37.62	-84.59	181.7	428.5	960.7
	2.333	261.6	23.63	172.4	-125.7	-168.3	2740.0
47	.883 -86	-15.88	-1.38	1.88	4.49	Y-276.3	35.78
*	2.598	2.19	-0.04	-0.75	1.87	-106.4	218.0
	2.94	-110.6	-33.26	-42.11	167.0	181.0	595.3
	2.333	-52.71	3.61	45.16	-184.4	-13.73	2770.0

'as' Υποστυλωμάτων στάθμης 2

		ΠΦ1	ΠΦ8	ΠΦ2	ΠΦ3	Σ.Φ.	
Α.Α	as -Σ.Φ.	MYα	MYα	MYα	MYα	Mα	MYsdmax
	M/V	MYτ	MYτ	MYτ	MYτ	Vα	MYRd
	H(m)	MZα	MZα	MZα	MZα	Mτ	MZsdmax
	xq/1.5	MZτ	MZτ	MZτ	MZτ	Vτ	MZRd
1	5.376-30	-1.45	0.01	-2.4	-7.05	Y-4.05	9.91
	2.151	0.16	-0.27	2.57	6.45	-1.89	266.0
	.4	-5.32	-0.6	-1.84	2.55	4.06	10.23
	1	4.9	0.52	2.65	-2.15	-2.9	266.0
2	5.461-41	0.47	0.45	-3.42	-10.69	X7.6	13.26
	2.185	-0.74	-0.5	3.14	9.65	-3.48	263.0
	.4	-30.27	-3.58	-2.61	-4.75	-7.37	46.05
	1	2.8	-3.07	2.98	5.96	-3.48	263.0
3	5.384-14	-4.16	-0.55	-3.63	-11.35	X3.08	17.34
	2.154	3.25	0.43	3.37	9.61	-1.43	263.0
	.4	-30.75	-3.94	-2.77	-3.84	-3.08	47.1
	1	3.42	-2.4	3.35	4.44	-1.43	263.0
4	5.543-33	1.29	0.35	-1.65	-2.46	Y-27.5	4.67
	2.217	-0.48	-0.16	1.58	2.18	-12.4	150.0

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

	.4	-24.38	-3.05	-5.37	-4.29	25.85	38.43
	1	16.89	1.23	8.76	5.22	-8.32	193.0
5	100	60.76	13.56	-16.51	9.62		102.4
		-20.76	-4.62	7.55	-22.27		373.0
		-148.3	-8.14	-90.74	-16.04		666.0
	1	170.8	19.08	-89.85	-48.38		2475.0
6	5.388-74	-17.68	-1.53	3.76	-9.95	Y-1.73	34.03
	2.156	2.56	-2.52	-2.05	6.82	-0.81	236.0
	.4	-4.26	-0.27	-1.97	0.92	1.72	7.26
	1	3.41	0.18	1.41	-0.45	-1.61	236.0
7	5.384-52	7.11	1.29	-8.63	-24.06	X34.03	37.62
	2.154	-0.83	0.77	11.36	28.02	-15.86	201.0
	.4	-2.0	0.2	-4.79	0.98	-34.17	16.15
	1	9.61	2.17	3.5	0.32	-15.86	201.0
8	100	-201.7	-56.78	282.1	-1125.8		9229.4
		53.86	32.11	-1010.0	-4272.9		13643
		643.6	160.0	-407.0	123.0		5338.5
	1	402.3	88.91	-1242.1	660.5		13342
9	100	5.96	0.22	5.83	-6.7		17.96
		2.93	1.83	-5.93	4.7		438.0
		-35.97	2.97	-68.21	44.25		794.7
	1	123.6	20.48	-160.6	-65.26		2653.0
10	5.456-86	4.51	2.2	2.81	-10.44	X16.69	24.09
	2.183	-12.85	-4.48	1.27	4.92	-7.88	211.0
	.4	-0.04	0.12	-3.28	1.72	-16.29	4.81
	1	0.93	0.08	2.99	-1.51	-7.88	211.0
11	5.378-64	1.43	0.27	4.79	-15.18	Y4.8	20.18
	2.151	1.69	0.81	-3.93	12.58	2.23	201.0
	.4	-1.59	-0.57	-3.86	4.34	-4.85	10.96
	1	2.86	0.83	3.66	-5.52	-0.98	201.0
12	100	1.35	-0.53	5.89	-17.57		22.54
		1.48	0.9	-4.34	13.19		457.0
		-175.1	-33.92	-47.2	16.13		945.0
	1	133.7	30.32	-163.5	87.74		3180.0
13	100	0.45	-0.99	4.07	-11.57		14.82
		2.19	1.71	-2.0	6.15		387.0
		-66.27	-10.96	-51.4	-19.98		794.7
	1	103.8	19.23	-178.6	35.69		2384.0
14	100	-293.8	-35.09	38.63	-102.8		996.4
		28.83	-1.12	245.1	-211.5		2045.0
		-0.88	-0.86	-7.71	7.32		28.45
	1	1.86	1.15	7.55	-6.87		453.0
15	5.395-67	-0.83	0.08	7.75	-18.97	X-19.95	27.64
	2.158	-0.48	-0.26	-9.43	20.78	9.32	185.0
	.4	-2.19	-1.43	-4.01	1.47	20.12	10.41
	1	-6.45	0.93	3.19	-0.98	9.32	185.0
16	5.444-82	1.67	0.07	6.51	-15.57	X-17.97	21.3
	2.178	0.51	0.19	-6.52	14.67	8.47	201.0
	.4	-13.79	-2.72	-8.92	-2.3	18.44	25.99
	1	9.14	2.41	9.06	2.54	8.47	201.0
18	5.435-75	-10.35	-0.94	-0.89	-1.69	Y1.76	16.01
	2.174	6.21	0.57	-0.81	1.9	0.81	171.0
	.4	1.73	0.19	-0.56	-0.32	-1.51	2.95
	1	-1.13	-0.09	0.5	0.25	0.51	171.0
19	5.381-87	-1.81	0.13	1.55	-4.27	Y-2.75	7.97
	2.152	0.27	-0.23	-1.46	4.16	-1.28	171.0
	.4	0.79	-0.16	-1.74	2.05	2.75	4.28
	1	-0.54	0.2	1.47	-2.02	-0.09	171.0
20	6.151-84	16.39	1.02	4.31	-10.05	Y-4.45	91.63
	2.461	-62.64	-4.72	-3.9	8.84	-2.42	201.0
	.4	-0.24	-0.62	-4.54	2.34	5.98	9.15
	1	2.28	1.77	5.01	-2.17	-0.95	201.0
21	6.796-82	-13.48	-1.19	4.41	-12.51	X-30.24	55.68

	2.719	37.75	3.13	-4.45	12.5	19.12	201.0
	.4	4.44	-0.06	-3.33	-1.23	51.99	28.45
	1	-20.66	-0.37	2.75	1.01	19.12	201.0
23	8.277-86	1.38	0.02	2.23	-4.32	X10.44	42.35
	3.311	-29.94	-1.29	-1.91	3.56	-10.56	182.0
	.4	-1.02	-0.06	-1.73	1.73	-34.96	35.92
	1	25.32	1.16	1.35	-1.31	-10.56	182.0
24	7.141-32	-21.01	-1.01	2.72	-5.7	Y-8.47	81.16
	2.857	57.18	2.64	-2.54	5.4	-5.87	182.0
	.4	-4.35	-0.06	-2.88	-1.8	16.76	19.01
	1	13.58	0.46	2.67	1.51	-4.27	182.0
25	5.477-72	-0.42	-0.04	1.69	-0.8	X-2.1	3.34
	2.191	0.77	0.05	-1.54	0.71	1.0	148.0
	.4	6.9	0.16	-0.14	-0.29	2.18	9.55
	1	-3.44	-0.07	-0.19	0.38	1.0	148.0
40	100	-3.12	0.4	-3.08	-11.48		16.88
		-1.89	-1.35	2.7	10.16		419.0
		-130.4	-13.73	-28.72	36.14		666.0
	1	94.25	7.26	64.88	31.35		2169.0
46	5.678-86	-0.65	0.3	-1.37	-4.76	Y-3.2	6.4
	2.272	-0.52	-0.49	1.37	4.71	-1.41	148.0
	.4	-0.72	-0.31	-0.56	2.24	2.86	3.49
	1	-0.1	0.15	0.6	-2.44	-0.17	148.0

Κοντά Υποστυλώματα στάθμης 3

'Κοντά' Υποστυλώματα στάθμης 3

		ΠΦ1	ΠΦ8	ΠΦ2	ΠΦ3	Σ.Φ.	
Α.Α	as -Σ.Φ.	MYα	MYα	MYα	MYα	Mα	MYsdmax
	M/V	MYτ	MYτ	MYτ	MYτ	Vα	MYRd
	H(m)	MZα	MZα	MZα	MZα	Mτ	MZsdmax
	xq/1.5	MZτ	MZτ	MZτ	MZτ	Vτ	MZRd

'as' Υποστυλωμάτων στάθμης 3

		ΠΦ1	ΠΦ8	ΠΦ2	ΠΦ3	Σ.Φ.	
Α.Α	as -Σ.Φ.	MYα	MYα	MYα	MYα	Mα	MYsdmax
	M/V	MYτ	MYτ	MYτ	MYτ	Vα	MYRd
	H(m)	MZα	MZα	MZα	MZα	Mτ	MZsdmax
	xq/1.5	MZτ	MZτ	MZτ	MZτ	Vτ	MZRd
1	4.812-44	14.85	3.12	-36.82	-80.39	Y-36.16	117.8
	1.925	-21.95	-4.51	28.78	61.59	-18.78	280.0
	.4	-1.44	0.03	52.1	43.95	36.16	77.26
	1	1.29	-0.21	-50.88	-43.72	-1.3	280.0
2	4.814-35	1.27	0.61	-41.35	-92.26	X-77.02	116.6
	1.926	3.64	0.44	38.78	85.93	39.99	201.0
	.4	35.48	11.53	-22.73	13.56	76.94	72.32
	1	-24.9	-9.42	13.67	-7.74	39.99	201.0
3	4.812-40	7.47	1.75	-39.93	-87.96	X67.25	117.5
	1.925	-12.55	-2.75	36.27	79.25	-34.93	201.0
	.4	34.7	10.39	-22.8	7.68	-67.26	68.4
	1	-22.52	-7.89	15.94	-4.85	-34.93	201.0
4	4.818-28	-4.44	-0.76	-16.95	-36.38	Y-16.62	51.24
	1.927	9.85	1.83	15.3	32.5	-8.62	103.0
	.4	1.65	2.33	-32.27	-11.56	16.57	41.09
	1	0.27	-1.82	30.01	11.27	-0.52	131.0
5	100	-19.01	-4.25	7.98	-24.57		51.45
		5.97	1.34	-1.89	3.51		372.0
		32.65	9.04	-333.1	-73.74		666.1
	1	32.61	2.59	184.5	47.3		1998.0
6	4.818-51	19.25	7.86	-11.4	-47.61	Y-81.46	76.91
	1.927	-17.44	-7.12	7.0	27.09	-42.27	182.0

	.4	2.29	0.91	59.83	45.37	81.27	93.22
	1	-5.65	-1.63	-61.9	-46.88	1.95	182.0
7	4.826-72	-9.35	-3.96	-22.83	-81.66	X-13.18	104.3
	1.931	11.18	4.52	19.94	68.75	6.86	201.0
	.4	-13.22	-4.19	-27.17	19.51	13.24	52.05
	1	11.34	3.85	21.1	-15.36	6.86	201.0
8	100	48.86	9.73	-1189.0	-4884.3		5548.1
		142.1	26.7	473.5	-1735.3		8732.0
		88.98	-7.17	-1484.6	587.0		3021.1
	1	168.9	48.2	-258.1	233.8		9063.0
9	100	-12.35	-3.86	19.06	-79.39		107.6
		10.16	3.38	-21.47	87.36		387.0
		11.09	2.0	-350.5	-102.7		794.5
	1	28.02	5.47	187.0	94.87		2384.0
10	4.813-19	18.77	6.41	14.26	-35.97	Y-27.85	69.14
	1.925	-15.13	-5.57	-8.53	22.04	-14.46	195.0
	.4	-3.43	-0.51	60.34	42.09	27.85	87.05
	1	5.22	0.98	-58.34	-39.45	-14.46	195.0
11	4.832-11	-6.14	-2.34	19.23	-48.77	Y15.92	69.64
	1.933	4.75	2.17	-14.88	37.62	8.24	201.0
	.4	-0.06	-0.36	-27.84	24.84	-15.79	39.36
	1	-1.61	0.5	23.49	-21.53	8.24	201.0
12	100	-7.96	-1.8	29.69	-58.95		88.7
		8.33	1.96	-24.88	47.49		401.0
		59.96	15.21	-429.4	97.76		944.9
	1	7.43	3.56	222.3	90.86		2835.0
13	100	-7.87	-2.49	24.57	-46.19		71.37
		7.52	2.07	-19.86	35.72		387.0
		18.29	10.59	-355.3	-47.7		794.5
	1	20.73	2.93	129.2	-23.45		2384.0
14	100	94.17	12.49	569.8	-669.7		1148.2
		-16.65	-4.15	-62.64	-87.26		1883.0
		-7.25	-1.16	-100.2	73.07		110.0
	1	12.3	1.91	-66.17	-46.07		400.0
15	4.814-77	1.45	0.28	48.22	-65.39	X59.01	98.83
	1.926	-3.87	-0.58	-46.32	62.56	-30.67	195.0
	.4	8.27	-0.7	-25.54	18.06	-59.07	42.41
	1	3.8	2.31	16.39	-12.72	-30.67	195.0
16	4.813-12	-9.06	-1.68	39.24	-50.42	X-35.68	87.57
	1.925	11.62	2.37	-34.23	43.26	18.54	182.0
	.4	3.04	-0.29	-31.77	8.33	35.7	43.82
	1	-3.87	0.14	30.18	-8.05	18.54	182.0
17	4.812-21	-7.11	-1.09	16.55	-19.61	Y-28.59	38.37
	1.925	6.74	0.77	-14.39	16.52	-14.85	103.0
	.4	-0.78	0.21	-28.7	-2.78	28.6	34.51
	1	2.61	0.18	26.66	2.73	-14.85	131.0
40	100	7.96	2.04	-16.07	-51.46		68.28
		-2.73	-0.66	3.74	10.71		372.0
		-16.21	2.92	756.2	612.9		1093.8
	1	22.95	-0.15	-272.5	-241.8		1998.0

Κοντά Υποστυλώματα στάθμης 4

Κοντά' Υποστυλώματα στάθμης 4

		ΠΦ1	ΠΦ8	ΠΦ2	ΠΦ3	Σ.Φ.	
Α.Α	as -Σ.Φ.	ΜΥα	ΜΥα	ΜΥα	ΜΥα	Μα	MYsdmax
	Μ/V	ΜΥτ	ΜΥτ	ΜΥτ	ΜΥτ	Vα	MYRd
	Η(m)	ΜΖα	ΜΖα	ΜΖα	ΜΖα	Μτ	MZsdmax
	xq/1.5	ΜΖτ	ΜΖτ	ΜΖτ	ΜΖτ	Vτ	MZRd

'as' Υποστυλωμάτων στάθμης 4

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

		ΠΦ1	ΠΦ8	ΠΦ2	ΠΦ3	Σ.Φ.	
Α.Α	as -Σ.Φ.	MYα	MYα	MYα	MYα	Mα	MYsdmax
	M/V	MYτ	MYτ	MYτ	MYτ	Vα	MYRd
	H(m)	MZα	MZα	MZα	MZα	Mτ	MZsdmax
	xq/1.5	MZτ	MZτ	MZτ	MZτ	Vτ	MZRd
1	4.375-50	30.46	6.61	-32.35	-66.75	X82.52	119.5
	1.75	-29.75	-6.7	33.28	66.52	-47.15	228.0
	.4	0.47	0.89	70.06	55.73	-82.53	100.5
	1	0.12	-0.95	-68.61	-54.99	-47.15	228.0
2	4.375-55	-7.7	-1.29	-47.89	-107.2	X122.2	141.9
	1.75	7.12	1.22	47.91	106.6	-69.85	182.0
	.4	21.23	10.1	-15.95	8.32	-122.2	53.31
	1	-26.21	-11.9	16.54	-8.51	-69.85	182.0
3	4.375-29	19.46	4.12	-43.88	-97.54	X-95.09	142.1
	1.75	-18.66	-3.9	43.83	96.49	54.33	182.0
	.4	14.57	7.13	-16.77	5.21	95.07	39.36
	1	-17.2	-7.93	16.22	-5.03	54.33	182.0
4	4.375-84	-15.94	-2.97	-18.73	-40.64	Y-14.77	68.51
	1.75	16.04	2.94	18.98	40.73	-8.44	91.0
	.4	-2.11	1.72	-34.04	-8.37	14.77	44.42
	1	2.71	-1.59	32.08	7.68	-0.19	123.0
5	100	4.45	1.0	-1.72	-3.14		9.71
		0.04	-0.01	1.72	-1.72		352.0
		-33.95	-0.27	-206.8	30.34		863.8
	1	21.93	1.3	131.7	16.84		1893.0
6	4.375-81	21.72	8.97	-9.98	-31.26	Y74.59	67.97
	1.75	-24.76	-10.79	9.24	30.74	42.62	182.0
	.4	14.23	3.16	84.71	60.79	-74.59	133.9
	1	-15.73	-3.4	-83.19	-59.45	8.02	182.0
7	4.506-41	-14.56	-6.7	-27.69	-98.93	Y8.64	150.6
	1.803	16.89	8.27	31.89	112.4	5.09	182.0
	.4	-9.78	-4.72	-30.9	21.69	-9.18	61.18
	1	11.25	6.03	35.22	-25.09	-7.44	182.0
8	100	151.1	19.11	-665.9	-2517.4		6467.3
		228.5	35.9	287.7	-715.5		8732.0
		20.76	-4.89	-600.8	274.1		3133.0
	1	151.9	33.74	324.8	121.5		9063.0
9	100	-8.75	-3.29	29.22	-121.3		143.6
		10.22	3.63	-25.55	106.3		387.0
		1.31	2.03	-255.8	-34.77		992.0
	1	7.14	0.79	162.5	66.61		2384.0
10	4.375-39	18.89	6.77	12.73	-34.35	Y91.94	72.28
	1.75	-22.8	-8.16	-13.27	35.52	52.53	182.0
	.4	-4.9	-1.33	77.65	50.5	-91.93	113.8
	1	5.95	1.5	-78.43	-50.99	-2.93	182.0
11	4.375-26	-5.03	-2.73	20.25	-52.88	Y-20.37	76.4
	1.75	8.76	3.57	-20.12	52.19	-11.64	195.0
	.4	5.9	0.02	-29.17	24.87	20.37	46.07
	1	-4.9	-0.36	27.9	-22.96	3.21	195.0
12	100	-6.67	-2.0	31.97	-66.3		96.16
		6.63	2.0	-29.22	58.7		401.0
		56.92	2.97	-306.3	-85.64		1285.7
	1	-35.34	-1.5	268.7	91.05		2835.0
13	100	-6.52	-1.75	24.32	-48.14		71.35
		8.17	2.01	-21.11	39.13		387.0
		29.9	3.65	-173.2	-19.93		794.7
	1	-1.6	0.37	164.9	24.47		2384.0
14	100	38.76	6.36	156.4	-225.9		883.6
		-9.02	-2.95	-121.9	96.23		1883.0
		-11.17	-2.28	66.13	43.86		111.4
	1	12.16	2.44	-66.58	-43.54		400.0
15	4.376-85	8.39	1.05	60.91	-87.65	Y-34.83	138.2
	1.75	-7.35	-0.94	-61.2	88.17	-19.91	182.0

	.4	-11.38	-3.96	-16.64	16.17	34.89	37.68
	1	10.38	4.13	16.47	-17.42	-6.13	182.0
16	4.375-12	-12.38	-3.12	43.96	-60.87	X-41.22	105.5
	1.75	11.81	3.12	-43.93	59.53	23.56	171.0
	.4	9.65	0.47	-36.23	11.24	41.24	58.02
	1	-10.51	-0.45	36.24	-11.17	23.56	171.0
17	4.375-53	-6.38	-0.5	18.42	-23.31	Y16.26	42.25
	1.75	6.92	0.58	-18.37	22.6	9.29	91.0
	.4	-1.39	-0.12	-30.51	-3.41	-16.26	39.23
	1	1.05	0.11	30.22	3.39	-1.09	123.0
40	100	-1.17	-0.2	2.78	7.41		10.08
		0.4	-0.16	1.39	-3.07		372.0
		14.44	5.0	294.8	202.0		1059.0
	1	3.76	-2.34	-278.9	-210.4		1998.0

Κοντά Υποστυλώματα στάθμης 5

'Κοντά' Υποστυλώματα στάθμης 5

		ΠΦ1	ΠΦ8	ΠΦ2	ΠΦ3	Σ.Φ.	
A.A	as -Σ.Φ.	MYα	MYα	MYα	MYα	Mα	MYsdmax
	M/V	MYτ	MYτ	MYτ	MYτ	Vα	MYRd
	H(m)	MZα	MZα	MZα	MZα	Mτ	MZsdmax
	xq/1.5	MZτ	MZτ	MZτ	MZτ	Vτ	MZRd
5	1.94 -47	-0.73	-0.17	1.73	-4.68	Y28.93	18.16
*	2.523	1.05	0.1	1.59	5.65	13.6	309.0
	1.3	-8.96	0.4	-90.29	16.93	-36.52	541.5
	2.333	28.37	-0.4	179.5	-24.43	-10.61	1455.0

'as' Υποστυλωμάτων στάθμης 5

		ΠΦ1	ΠΦ8	ΠΦ2	ΠΦ3	Σ.Φ.	
A.A	as -Σ.Φ.	MYα	MYα	MYα	MYα	Mα	MYsdmax
	M/V	MYτ	MYτ	MYτ	MYτ	Vα	MYRd
	H(m)	MZα	MZα	MZα	MZα	Mτ	MZsdmax
	xq/1.5	MZτ	MZτ	MZτ	MZτ	Vτ	MZRd
1	5.815-35	33.51	5.7	-27.97	-67.84	X-23.74	143.8
	2.326	-42.37	-5.72	31.73	79.29	10.21	184.0
	.4	3.78	0.81	-54.68	40.69	23.78	88.09
	1	-6.81	-0.8	58.68	-41.28	10.21	184.0
2	5.812-13	-3.9	0.07	-36.06	-88.56	X97.31	116.0
	2.325	5.47	-0.58	36.96	89.61	-41.85	171.0
	.4	11.89	5.41	-7.95	4.11	-97.31	24.38
	1	1.73	-0.14	2.2	-1.49	-41.85	171.0
3	5.817-53	17.41	2.75	-33.21	-82.22	Y15.67	122.8
	2.327	-18.5	-2.2	34.56	85.12	6.74	171.0
	.4	16.83	5.27	-19.23	-6.75	-15.68	50.63
	1	-17.3	-3.74	26.52	9.54	7.98	171.0
4	5.818-78	-12.07	-1.71	-14.62	-35.16	Y-23.65	58.51
	2.327	12.99	1.39	15.39	36.69	-10.16	91.0
	.4	-2.72	1.14	-23.3	-5.59	25.04	36.86
	1	3.73	-1.08	25.26	6.86	-0.64	123.0
6	5.832-79	12.73	5.32	-5.67	-15.77	Y-71.22	35.86
	2.333	-1.23	-0.47	3.29	-1.78	-30.53	171.0
	.4	15.71	2.88	-62.35	43.5	70.73	106.3
	1	-17.05	-2.97	62.88	-43.68	6.5	171.0
8	100	263.9	36.45	-412.1	-1263.2		3584.1
		446.0	62.06	125.1	470.6		5761.0
		2.68	-19.06	-288.0	140.7		3133.0
	1	204.5	19.82	206.2	-80.87		6101.0
9	100	-4.91	-1.93	20.94	-86.01		109.6
		4.48	1.35	-22.91	93.12		306.0
		19.12	2.09	-144.7	-32.24		1247.5

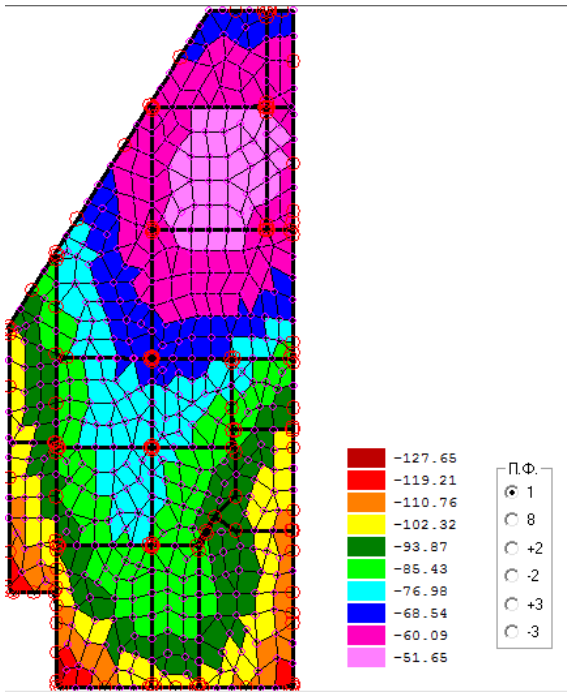
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

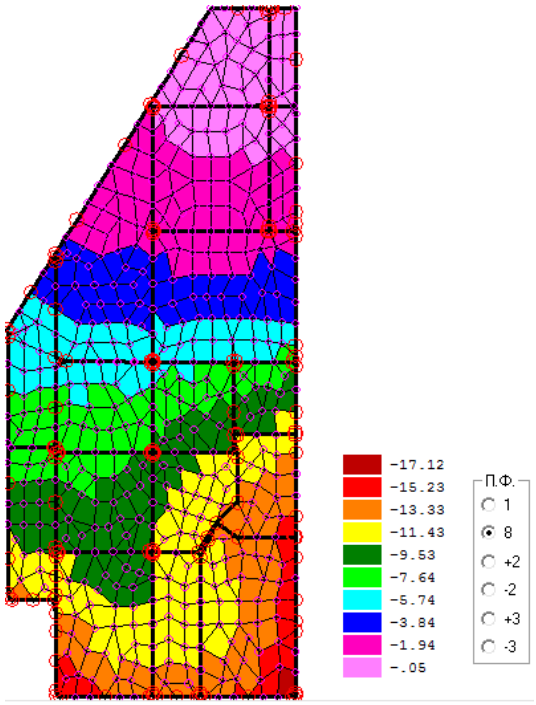
	1	-12.16	-3.2	316.2	33.47		1960.0
10	5.822-68	11.9	3.95	6.58	-19.14	Y-32.43	37.89
	2.329	-0.56	-0.14	-0.44	0.87	-13.97	171.0
	.4	-3.15	-1.14	-63.02	40.03	32.55	92.39
	1	2.13	1.02	-66.2	-41.53	-1.47	171.0
11	5.812-84	-4.28	-2.44	16.52	-44.98	X50.47	61.91
	2.325	1.77	1.9	-15.91	42.03	-21.71	171.0
	.4	-1.64	-0.01	-23.8	29.63	-50.48	65.32
	1	7.9	0.64	27.06	-44.71	-21.71	171.0
12	100	-3.96	-1.53	25.42	-60.26		98.05
		6.7	2.07	-28.78	70.39		313.0
		64.71	3.96	-217.8	-86.54		945.0
	1	-37.21	-2.59	197.4	65.92		2245.0
13	100	-4.21	-1.08	17.61	-41.01		67.72
		4.13	0.85	-20.01	49.47		306.0
		23.05	1.86	-139.5	24.69		1057.7
	1	-21.73	-3.75	261.2	37.45		1960.0
14	100	69.3	10.68	102.8	-214.3		789.4
		-53.68	-7.47	-78.44	113.4		1960.0
		-20.39	-3.46	-58.99	41.15		124.7
	1	33.51	4.97	68.12	-50.75		411.0
15	5.815-64	5.81	0.81	46.92	-75.82	Y6.51	114.6
	2.326	-4.09	-0.62	-46.38	74.9	2.8	171.0
	.4	-5.04	-3.33	-17.1	13.51	-6.64	33.46
	1	4.16	3.44	21.34	-13.63	-2.73	171.0
16	5.877-72	-6.33	-1.97	37.22	-57.66	Y41.32	97.86
	2.351	6.68	1.92	-40.66	62.01	17.97	171.0
	.4	11.47	0.54	-27.56	8.66	-42.25	49.37
	1	-12.85	-0.65	27.43	-8.42	4.11	171.0
17	5.812-61	-5.1	-0.53	15.73	-22.36	Y-21.52	41.88
	2.325	5.68	0.71	-17.34	24.35	-9.25	77.0
	.4	1.15	-0.03	-21.72	2.62	21.52	30.22
	1	-2.03	0.05	22.53	-3.02	0.93	110.0
40	100	2.1	0.43	-1.73	-5.59		8.89
		-1.06	0.01	0.97	2.11		352.0
		14.28	4.18	-257.3	191.2		1153.0
	1	-10.61	-8.3	320.7	-243.8		1893.0

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

ΠΛΑΚΑ ΚΟΙΤΟΣΤΡΩΣΗΣ

ΧΡΩΜΑΤΙΚΗ ΑΠΕΙΚΟΝΙΣΗ ΤΑΣΕΩΝ ΔΙΕΠΙΦΑΝΕΙΑΣ ΕΔΑΦΟΥΣ- ΘΕΜΕΛΙΩΣΗΣ ΑΝΑ ΠΕΡΙΠΤΩΣΗ ΦΟΡΤΙΣΗΣ (KN/m2)





ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Α

