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 Γ	Τ.03

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

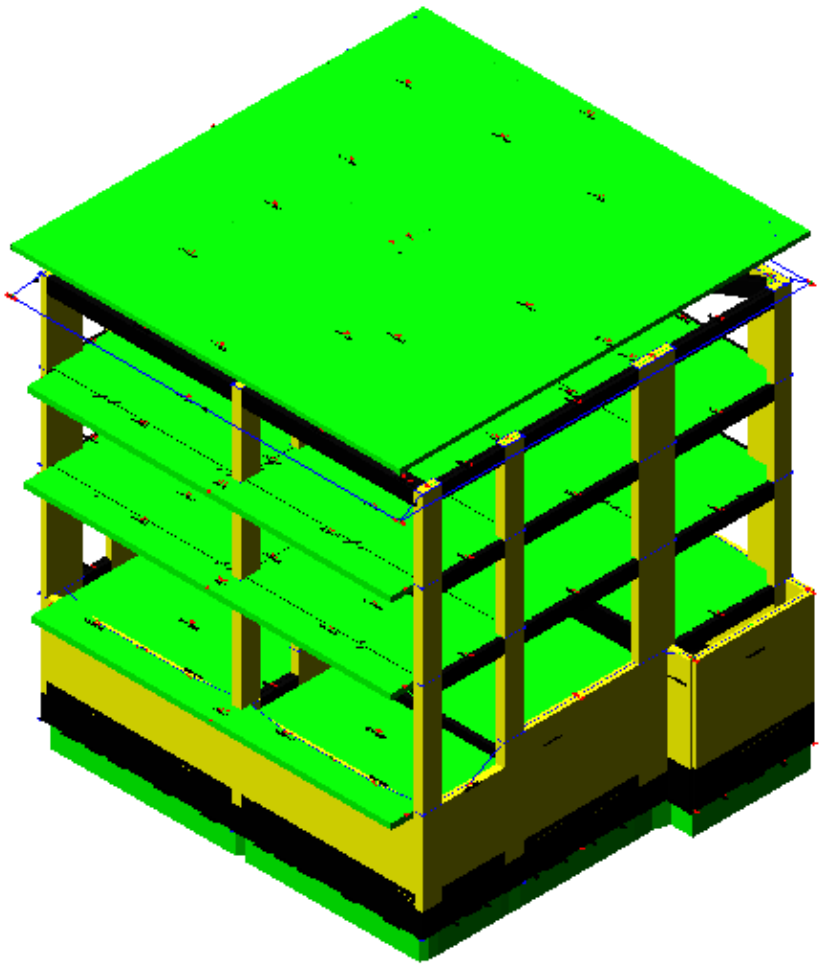
	Μεταβλητά Φορτία		
1	Ωφέλιμο φορτίο γραφείων	3,50	kN/m^2
2	Ωφέλιμο φορτίο αιθουσών διδασκαλίας	3,50-5,00	kN/m^2
3	Ωφέλιμο φορτίο αιθουσών εκδηλώσεων/ αμφιθεάτρων	7,50	kN/m^2
4	Ωφέλιμο φορτίο δαπέδων εξωστών	5,00	kN/m^2
5	Ωφέλιμο φορτίο κλιμάκων, πλατύσκαλων, χώρων κυκλοφορίας	5,00	kN/m^2
6	Ωφέλιμο φορτίο 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 Γ



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

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	D	Γωνία	Στ.	Υστ	Χστ	Υκβ	Χκβ	Α	ny	nz
			[cm]	[cm]	[ο]		[m]	[m]	[m]	[m]			
1	1	1	30	150	0.0	34	20.00	20.00	20.75	20.15	0.00	0.80	0.80
2	1	1	35	80	0.0	34	20.00	28.00	20.40	28.17	0.00	0.80	0.80
3	1	1	35	80	0.0	41	20.00	35.90	20.40	35.73	0.00	0.80	0.80
4	1	1	30	150	0.0	23	24.20	20.00	23.45	20.15	0.00	0.80	0.80
5	1	1	35	180	0.0	23	24.20	28.00	23.30	28.17	0.00	0.80	0.80
6	1	1	35	80	0.0	21	24.20	35.90	23.80	35.72	0.00	0.80	0.80
7	2	1	30	485	0.0	34	30.20	20.00	32.63	20.15	0.00	0.80	0.80
7	2	2	80	30	0.0	34	35.05	20.00	35.20	20.40	0.00	0.80	0.80
8	1	1	30	250	0.0	41	30.20	25.00	31.45	24.85	0.00	0.80	0.80
9	1	1	150	30	0.0	41	30.20	28.35	30.35	27.60	0.00	0.80	0.80
10	1	1	35	150	0.0	21	30.50	35.90	29.75	35.72	0.00	0.80	0.80
11	1	1	250	30	0.0	21	35.35	25.00	35.20	23.75	0.00	0.80	0.80
12	1	1	80	30	0.0	21	35.35	28.75	35.20	28.35	0.00	0.80	0.80
13	2	1	150	30	0.0	21	35.35	35.90	35.20	35.15	0.00	0.80	0.80
13	2	2	30	45	0.0	21	35.05	35.90	34.83	35.75	0.00	0.80	0.80
14	1	1	20	20	0.0	34	20.05	22.13	20.15	22.23	0.00	0.80	0.80
15	1	1	20	20	180.0	34	20.25	26.17	20.15	26.08	0.00	0.80	0.80
16	1	1	20	20	0.0	34	20.05	30.06	20.15	30.16	0.00	0.80	0.80
17	1	1	20	20	180.0	34	20.25	33.86	20.15	33.76	0.00	0.80	0.80
18	1	1	20	20	90.0	34	22.00	35.85	22.10	35.75	0.00	0.80	0.80
19	1	1	20	20	90.0	34	25.30	35.85	25.40	35.75	0.00	0.80	0.80
20	1	1	20	20	270.0	34	27.90	35.65	27.80	35.75	0.00	0.80	0.80
21	1	1	20	20	0.0	34	30.23	36.26	30.33	36.36	0.00	0.80	0.80
22	1	1	20	20	90.0	34	32.67	36.92	32.78	36.83	0.00	0.80	0.80
23	1	1	20	20	0.0	34	35.13	36.26	35.22	36.36	0.00	0.80	0.80
24	1	1	20	20	0.0	34	35.10	30.06	35.20	30.16	0.00	0.80	0.80
25	1	1	20	20	180.0	34	35.30	33.09	35.20	32.99	0.00	0.80	0.80
26	1	1	20	20	180.0	34	35.30	22.30	35.20	22.20	0.00	0.80	0.80

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

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	30	150	0.0	34	20.00	20.00	20.75	20.15	0.00	0.80	0.80
2	1	1	35	80	0.0	34	20.00	28.00	20.40	28.17	0.00	0.80	0.80
3	1	1	35	80	0.0	41	20.00	35.90	20.40	35.73	0.00	0.80	0.80
4	1	1	30	150	0.0	23	24.20	20.00	23.45	20.15	0.00	0.80	0.80
5	1	1	35	180	0.0	23	24.20	28.00	23.30	28.17	0.00	0.80	0.80
6	1	1	35	80	0.0	21	24.20	35.90	23.80	35.72	0.00	0.80	0.80
7	2	1	30	485	0.0	34	30.20	20.00	32.63	20.15	0.00	0.80	0.80
7	2	2	80	30	0.0	34	35.05	20.00	35.20	20.40	0.00	0.80	0.80
8	1	1	30	250	0.0	41	30.20	25.00	31.45	24.85	0.00	0.80	0.80
9	1	1	150	30	0.0	41	30.20	28.35	30.35	27.60	0.00	0.80	0.80
10	1	1	35	150	0.0	21	30.50	35.90	29.75	35.72	0.00	0.80	0.80
11	1	1	250	30	0.0	21	35.35	25.00	35.20	23.75	0.00	0.80	0.80
12	1	1	80	30	0.0	21	35.35	28.75	35.20	28.35	0.00	0.80	0.80
13	2	1	150	30	0.0	21	35.35	35.90	35.20	35.15	0.00	0.80	0.80
13	2	2	30	45	0.0	21	35.05	35.90	34.83	35.75	0.00	0.80	0.80
14	1	1	385	30	0.0	34	20.00	20.30	20.15	22.23	0.00	0.80	0.80
15	1	1	385	30	180.0	34	20.30	28.00	20.15	26.08	0.00	0.80	0.80
16	1	1	363	30	0.0	34	20.00	28.35	20.15	30.16	0.00	0.80	0.80
17	1	1	358	30	180.0	34	20.30	35.55	20.15	33.76	0.00	0.80	0.80
18	1	1	260	30	90.0	34	20.80	35.90	22.10	35.75	0.00	0.80	0.80
19	1	1	240	30	90.0	34	24.20	35.90	25.40	35.75	0.00	0.80	0.80
20	1	1	240	30	270.0	34	29.00	35.60	27.80	35.75	0.00	0.80	0.80
21	1	1	93	25	0.0	34	30.20	35.90	30.33	36.36	0.00	0.80	0.80
22	1	1	490	25	90.0	34	30.33	36.95	32.78	36.83	0.00	0.80	0.80
23	1	1	93	25	0.0	34	35.10	35.90	35.22	36.36	0.00	0.80	0.80
24	1	1	283	30	0.0	34	35.05	28.75	35.20	30.16	0.00	0.80	0.80
25	1	1	283	30	180.0	34	35.35	34.40	35.20	32.99	0.00	0.80	0.80
26	1	1	60	30	180.0	34	35.35	22.50	35.20	22.20	0.00	0.80	0.80

Δεδομένα Υποστυλωμάτων Στάθμης 3

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	30	150	0.0	34	20.00	20.00	20.75	20.15	0.00	0.80	0.80
2	1	1	35	80	0.0	34	20.00	28.00	20.40	28.17	0.00	0.80	0.80
3	1	1	35	80	0.0	41	20.00	35.90	20.40	35.73	0.00	0.80	0.80
4	1	1	30	150	0.0	23	24.20	20.00	23.45	20.15	0.00	0.80	0.80
5	1	1	35	180	0.0	23	24.20	28.00	23.30	28.17	0.00	0.80	0.80
6	1	1	35	80	0.0	21	24.20	35.90	23.80	35.72	0.00	0.80	0.80
7	2	1	30	485	0.0	34	30.20	20.00	32.63	20.15	0.00	0.80	0.80
7	2	2	80	30	0.0	34	35.05	20.00	35.20	20.40	0.00	0.80	0.80
8	1	1	30	250	0.0	41	30.20	25.00	31.45	24.85	0.00	0.80	0.80
9	1	1	150	30	0.0	41	30.20	28.35	30.35	27.60	0.00	0.80	0.80
10	1	1	35	150	0.0	21	30.50	35.90	29.75	35.72	0.00	0.80	0.80
11	1	1	250	30	0.0	21	35.35	25.00	35.20	23.75	0.00	0.80	0.80
12	1	1	80	30	0.0	21	35.35	28.75	35.20	28.35	0.00	0.80	0.80
13	2	1	150	30	0.0	21	35.35	35.90	35.20	35.15	0.00	0.80	0.80
13	2	2	30	45	0.0	21	35.05	35.90	34.83	35.75	0.00	0.80	0.80

Δεδομένα Υποστυλωμάτων Στάθμης 4

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	30	150	0.0	34	20.00	20.00	20.75	20.15	0.00	0.80	0.80
2	1	1	35	80	0.0	34	20.00	28.00	20.40	28.17	0.00	0.80	0.80
3	1	1	35	80	0.0	41	20.00	35.90	20.40	35.73	0.00	0.80	0.80
4	1	1	30	150	0.0	23	24.20	20.00	23.45	20.15	0.00	0.80	0.80
5	1	1	35	180	0.0	23	24.20	28.00	23.30	28.17	0.00	0.80	0.80
6	1	1	35	80	0.0	21	24.20	35.90	23.80	35.72	0.00	0.80	0.80

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

7	2	1	30	485	0.0	34	30.20	20.00	32.63	20.15	0.00	0.80	0.80
7	2	2	80	30	0.0	34	35.05	20.00	35.20	20.40	0.00	0.80	0.80
8	1	1	30	250	0.0	41	30.20	25.00	31.45	24.85	0.00	0.80	0.80
9	1	1	150	30	0.0	41	30.20	28.35	30.35	27.60	0.00	0.80	0.80
10	1	1	35	150	0.0	21	30.50	35.90	29.75	35.72	0.00	0.80	0.80
11	1	1	250	30	0.0	21	35.35	25.00	35.20	23.75	0.00	0.80	0.80
12	1	1	80	30	0.0	21	35.35	28.75	35.20	28.35	0.00	0.80	0.80
13	2	1	150	30	0.0	21	35.35	35.90	35.20	35.15	0.00	0.80	0.80
13	2	2	30	45	0.0	21	35.05	35.90	34.83	35.75	0.00	0.80	0.80

Δεδομένα Υποστυλωμάτων Στάθμης 5

A/A	no	Τμ	B	D	Γωνία	Στ.	Υστ	Χστ	Υκβ	Χκβ	A	ny	nz
			[cm]	[cm]	[o]		[m]	[m]	[m]	[m]			
1	1	1	30	150	0.0	34	20.00	20.00	20.75	20.15	0.00	0.80	0.80
2	1	1	35	80	0.0	34	20.00	28.00	20.40	28.17	0.00	0.80	0.80
3	1	1	35	80	0.0	41	20.00	35.90	20.40	35.73	0.00	0.80	0.80
4	1	1	30	150	0.0	23	24.20	20.00	23.45	20.15	0.00	0.80	0.80
5	1	1	35	180	0.0	23	24.20	28.00	23.30	28.17	0.00	0.80	0.80
6	1	1	35	80	0.0	21	24.20	35.90	23.80	35.72	0.00	0.80	0.80
7	2	1	30	485	0.0	34	30.20	20.00	32.63	20.15	0.00	0.80	0.80
7	2	2	80	30	0.0	34	35.05	20.00	35.20	20.40	0.00	0.80	0.80
8	1	1	30	250	0.0	41	30.20	25.00	31.45	24.85	0.00	0.80	0.80
9	1	1	150	30	0.0	41	30.20	28.35	30.35	27.60	0.00	0.80	0.80
10	1	1	35	150	0.0	21	30.50	35.90	29.75	35.72	0.00	0.80	0.80
11	1	1	250	30	0.0	21	35.35	25.00	35.20	23.75	0.00	0.80	0.80
12	1	1	80	30	0.0	21	35.35	28.75	35.20	28.35	0.00	0.80	0.80
13	2	1	150	30	0.0	21	35.35	35.90	35.20	35.15	0.00	0.80	0.80
13	2	2	30	45	0.0	21	35.05	35.90	34.83	35.75	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

A/A	X [m]	Y [m]	Z [m]
1001	24.150	20.150	1.000
1002	31.975	20.150	1.000
1003	36.825	30.325	1.000
1004	36.825	35.225	1.000
1005	35.750	26.600	1.000
1006	31.575	35.200	1.000
1007	21.900	35.200	1.000

Δεδομένα Ελεύθερων Κόμβων Στάθμης 2

A/A	X [m]	Y [m]	Z [m]
1001	24.150	20.150	5.500
1002	31.975	20.150	5.500
1003	36.825	30.325	6.400
1004	36.825	35.225	6.400
1005	35.750	26.600	6.400
1006	31.575	35.200	6.400
1007	21.900	35.200	6.400

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Δεδομένα Ελεύθερων Κόμβων Στάθμης 4

A/A	X [m]	Y [m]	Z [m]
1001	28.175	27.200	13.650

Δεδομένα Ελεύθερων Κόμβων Στάθμης 5

A/A	X [m]	Y [m]	Z [m]
1001	28.175	27.200	18.800
1002	20.150	27.200	18.690
1003	34.700	20.250	17.010
1004	20.150	18.650	16.920
1005	36.300	18.650	16.920
1006	20.185	35.750	16.920
1007	36.275	35.750	16.920
1009	25.000	24.050	18.100

Φυτευτά

Πεδίο	Περιγραφή
A/A	Αύξων αριθμός φυτευτού υποστυλώματος
Dy(cm), Dx (cm)	Διαστάσεις φυτευτού υποστυλώματος
Γωνία (°)	Γωνία φυτευτού υποστυλώματος
Κόμβος Αρχ	Κόμβος από τον οποίο ξεκινάει το φυτευτό υποστύλωμα
Κόμβος Τέλ	Κόμβος στον οποίο καταλήγει το φυτευτό υποστύλωμα
A	Συνθήκες στήριξης του φυτευτού υποστυλώματος, 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 Φυτευτών Υποστυλωμάτων Στάθμης 5

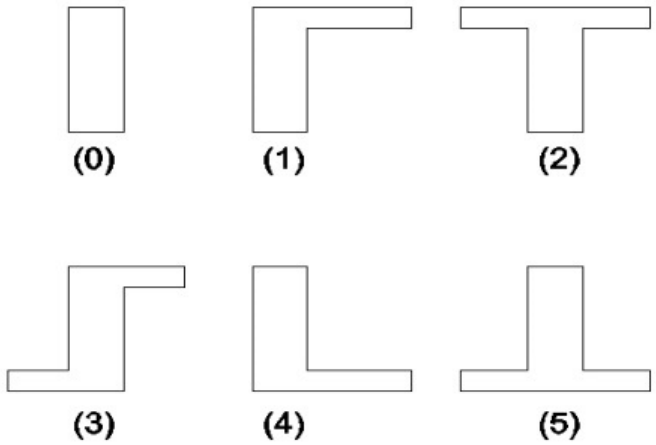
A/A	Dy [cm]	Dx [cm]	Γωνία [o]	Κόμβος Αρχ	Κόμβος Τέλ	A	ny	nz
1	35	110	0	1001	1001	0	0.80	0.80

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

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

		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

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	1.0	14.0	5	30	150	100	300.00	2.16	2.78	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
2	14.0	1001.0	5	30	150	100	300.00	1.92	1.92	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
3	2.0	15.0	5	30	150	100	300.00	2.11	2.42	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
4	15.0	1001.0	5	30	150	100	300.00	1.93	1.93	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
5	2.0	16.0	5	30	150	100	300.00	2.00	2.31	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
6	16.0	1002.0	5	30	150	100	300.00	1.81	1.81	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
7	3.0	17.0	5	30	150	100	300.00	1.98	2.26	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
8	17.0	1002.0	5	30	150	100	300.00	1.79	1.79	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
9	3.0	18.0	5	30	150	100	200.00	1.70	2.10	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
10	6.0	18.0	5	30	150	100	200.00	1.70	2.10	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
11	6.0	19.0	5	30	150	100	200.00	1.60	2.00	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
12	19.0	1005.0	5	30	150	100	200.00	1.20	1.20	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
13	10.0	20.0	5	30	150	100	200.00	1.95	2.70	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
14	20.0	1005.0	5	30	150	100	200.00	1.20	1.20	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
15	13.0	25.0	5	30	150	100	250.00	2.30	3.20	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
16	25.0	1006.0	5	30	150	100	250.00	1.41	1.41	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
17	12.0	24.0	5	30	150	100	250.00	1.81	2.21	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
18	24.0	1006.0	5	30	150	100	250.00	1.41	1.41	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
19	11.0	26.0	5	30	150	100	250.00	1.90	3.57	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
20	26.0	1007.0	5	30	150	100	250.00	0.30	0.30	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
21	7.2	1007.0	5	30	150	100	250.00	2.80	5.09	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
22	11.1	12.1	5	30	150	100	250.00	4.73	6.44	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
23	10.1	13.2	5	30	150	100	200.00	5.38	6.49	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
24	22.0	1003.0	5	25	150	100	100.00	2.45	2.45	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
25	22.0	1004.0	5	25	150	100	100.00	2.45	2.45	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
26	10.0	21.0	5	25	150	100	100.00	0.86	1.46	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
27	21.0	1003.0	5	25	150	100	100.00	0.46	0.46	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
28	13.0	23.0	5	25	150	100	100.00	1.08	1.70	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
29	23.0	1004.0	5	25	150	100	100.00	0.46	0.46	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
30	4.1	7.1	5	80	102	100	400.00	9.54	12.43	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
31	7.1	8.1	5	80	102	100	400.00	4.91	7.97	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
32	8.1	9.1	5	80	102	100	400.00	2.96	4.43	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
33	9.1	10.1	5	80	102	100	400.00	8.15	9.03	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
34	8.1	11.1	5	80	102	100	300.00	4.06	5.80	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00

35	9.1	12.1	5	80	102	100	300.00	4.91	5.00	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
36	2.1	5.1	5	80	102	100	500.00	2.90	3.88	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
37	5.1	9.1	5	80	102	100	500.00	7.07	8.15	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
38	1.1	4.1	5	80	102	100	400.00	2.70	3.76	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00

Δοκοί Στάθμης 2

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	4.1	5.1	3	30	75	25	176.02	8.03	9.64	0	0.80	0.80	22.48	9.80
2	5.1	6.1	3	30	75	25	164.50	7.57	9.09	0	0.80	0.80	19.99	8.81
3	7.1	8.1	4	30	115	25	146.52	4.91	7.78	0	0.80	0.80	38.04	11.30
4	8.1	9.1	3	30	115	23	81.34	2.96	4.30	0	0.80	0.80	37.25	8.60
5	9.1	10.1	3	30	115	23	186.02	8.15	9.12	0	0.80	0.80	42.42	13.78
6	7.2	1007.0	0	30	50	25	30.00	2.80	5.09	0	0.80	0.80	7.25	-0.16
7	11.1	12.1	4	30	50	20	116.25	4.60	5.91	0	0.80	0.80	14.94	0.74
8	1.1	4.1	4	30	60	25	126.11	2.85	4.24	0	0.80	0.80	17.87	1.30
9	4.1	7.1	4	30	115	25	192.80	9.54	12.43	0	0.80	0.80	27.86	4.99
10	8.1	11.1	1	30	60	20	94.10	3.91	5.58	0	0.80	0.80	24.68	5.28
11	2.1	5.1	5	35	60	25	243.60	3.04	4.37	0	0.80	0.80	14.15	7.58
12	5.1	9.1	5	35	115	25	382.12	7.07	8.15	0	0.80	0.80	36.74	14.30
13	9.1	12.1	2	35	60	20	278.60	4.91	5.55	0	0.80	0.80	18.66	3.13
14	10.1	13.2	1	30	60	20	174.00	5.38	6.40	0	0.80	0.80	19.96	1.12

Δοκοί Στάθμης 3

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	2	40	50	25	110.00	8.03	8.66	0	0.80	0.80	30.36	7.26
2	2.1	3.1	2	40	50	25	145.00	7.55	7.93	0	0.80	0.80	30.32	7.36
3	4.1	5.1	2	70	40	25	350.00	8.03	8.74	0	0.80	0.80	24.60	9.38
4	5.1	6.1	2	70	40	25	364.00	7.57	8.17	0	0.80	0.80	28.81	8.17
5	7.1	8.1	1	30	60	25	146.52	4.91	7.78	0	0.80	0.80	25.68	8.70
6	8.1	9.1	2	30	60	23	167.47	2.96	4.30	0	0.80	0.80	18.67	3.27
7	9.1	10.1	2	30	60	25	389.82	8.15	9.12	0	0.80	0.80	27.99	9.18
8	7.2	11.1	0	30	60	25	30.00	4.19	6.81	0	0.80	0.80	15.63	1.32
9	11.1	12.1	1	30	60	20	116.25	4.60	5.91	0	0.80	0.80	17.33	0.50
10	12.1	13.1	1	30	60	25	190.02	6.94	7.92	0	0.80	0.80	12.55	3.37
11	1.1	4.1	1	30	60	25	126.00	2.70	3.76	0	0.80	0.80	0.15	-5.14
12	4.1	7.1	1	30	60	25	200.20	9.54	12.43	0	0.80	0.80	19.83	4.32
13	8.1	11.1	1	30	60	20	93.55	3.91	5.58	0	0.80	0.80	25.56	5.01
14	2.1	5.1	2	35	60	25	243.60	2.90	3.88	0	0.80	0.80	21.65	7.76
15	5.1	9.1	2	35	60	25	382.12	7.07	8.15	0	0.80	0.80	31.31	12.00
16	9.1	12.1	2	35	60	23	263.49	4.91	5.55	0	0.80	0.80	25.10	4.43
17	3.1	6.1	1	30	60	25	130.80	3.40	3.97	0	0.80	0.80	6.69	-1.20
18	6.1	10.1	1	30	60	25	170.40	5.95	6.80	0	0.80	0.80	16.46	1.93
19	10.1	13.2	1	30	60	25	155.29	5.38	6.40	0	0.80	0.80	14.30	1.09

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	2	40	50	25	110.00	8.03	8.66	0	0.80	0.80	22.44	5.17
2	2.1	3.1	2	40	50	25	145.00	7.55	7.93	0	0.80	0.80	28.69	7.63
3	4.1	5.1	2	70	40	25	333.50	8.03	8.74	0	0.80	0.80	24.60	7.05
4	5.1	6.1	2	70	40	25	342.70	7.57	8.17	0	0.80	0.80	31.25	9.25
5	7.1	8.1	1	30	60	25	146.52	4.91	7.78	0	0.80	0.80	28.71	7.30
6	8.1	9.1	2	30	60	23	135.97	2.96	4.30	0	0.80	0.80	17.67	1.84
7	9.1	10.1	2	60	40	25	379.07	8.15	9.05	0	0.80	0.80	30.67	7.08
8	7.2	11.1	0	30	60	20	30.00	4.19	6.81	0	0.80	0.80	15.71	1.77
9	11.1	12.1	1	30	60	20	116.25	4.60	5.91	0	0.80	0.80	15.46	0.64
10	12.1	13.1	1	30	60	20	190.02	6.94	7.92	0	0.80	0.80	23.24	2.46
11	1.1	4.1	1	30	60	25	126.00	2.70	3.76	0	0.80	0.80	5.34	-2.80

12	4.1	7.1	1	30	60	25	200.20	9.54	12.43	0	0.80	0.80	25.32	3.27
13	8.1	11.1	1	30	50	20	93.55	3.91	5.58	0	0.80	0.80	21.19	4.20
14	2.1	5.1	2	35	40	25	243.60	2.90	3.88	0	0.80	0.80	15.46	5.22
15	5.1	1001.0	2	35	60	25	243.60	3.90	4.80	0	0.80	0.80	40.83	12.28
16	9.1	1001.0	2	35	60	25	200.55	3.20	3.80	0	0.80	0.80	21.65	5.77
17	9.1	12.1	2	35	60	23	263.49	4.91	5.55	0	0.80	0.80	23.27	3.53
18	3.1	6.1	1	30	60	25	130.80	3.40	3.97	0	0.80	0.80	5.18	-1.59
19	6.1	10.1	1	30	60	25	170.40	5.95	6.80	0	0.80	0.80	17.69	2.13
20	10.1	13.2	1	30	60	20	155.29	5.38	6.40	0	0.80	0.80	13.76	-0.06

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	2	50	62	20	120.00	8.03	8.60	0	0.80	0.80	21.76	6.95
2	2.1	1003.0	2	50	62	20	130.00	6.53	6.76	0	0.80	0.80	15.59	3.84
3	3.1	1003.0	2	50	62	20	86.40	1.04	1.27	0	0.80	0.80	75.78	34.56
4	4.1	1009.0	2	30	42	20	201.00	4.91	5.70	0	0.80	0.80	9.04	1.00
5	7.1	8.1	2	30	60	20	236.05	4.98	8.08	0	0.80	0.80	15.31	1.79
6	8.1	9.1	2	30	75	20	137.37	3.00	4.43	0	0.80	0.80	17.30	1.93
7	7.2	11.1	2	30	60	20	82.16	4.20	6.82	0	0.80	0.80	9.15	1.85
8	11.1	12.1	2	30	60	20	116.25	4.60	5.91	0	0.80	0.80	10.33	2.30
9	12.1	13.1	2	30	60	20	190.02	6.94	7.92	0	0.80	0.80	14.39	2.90
10	1.1	4.1	1	30	60	20	116.80	2.77	3.89	0	0.80	0.80	14.61	1.78
11	4.1	1002.0	1	30	60	20	121.64	3.89	4.78	0	0.80	0.80	8.85	1.11
12	7.1	1002.0	1	30	60	20	106.25	6.09	9.10	0	0.80	0.80	10.00	0.82
13	8.1	11.1	2	30	60	20	157.10	3.95	5.62	0	0.80	0.80	10.32	1.10
14	2.1	5.1	2	35	60	20	198.80	3.00	4.05	0	0.80	0.80	14.41	1.52
15	5.1	1001.0	2	35	60	20	101.01	4.04	5.15	0	0.80	0.80	23.81	3.86
16	9.1	1001.0	2	35	60	20	99.75	3.28	4.09	0	0.80	0.80	16.57	1.92
17	9.1	12.1	2	35	60	20	262.50	5.03	5.66	0	0.80	0.80	22.51	2.67
18	3.1	6.1	2	30	60	20	72.52	3.40	3.97	0	0.80	0.80	13.22	1.94
19	6.1	10.1	2	30	60	20	270.00	5.95	6.80	0	0.80	0.80	23.05	4.31
20	10.1	13.2	2	30	60	20	154.30	5.38	6.40	0	0.80	0.80	12.87	2.49
21	1001.0	1003.0	2	40	60	20	382.44	9.70	10.32	0	0.80	0.80	37.83	5.13
22	13.1	1001.0	2	40	60	20	390.20	10.79	11.50	0	0.80	0.80	7.09	0.14
23	5.1	1009.0	2	30	60	20	169.85	3.28	4.12	0	0.80	0.80	16.62	2.06

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

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Δεδομένα ειδικών συνδέσμων

A/A	Στ.		Κόμβος		JZ	JY	JZ	F	a	E	B	D	A	ny	nz
	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	[dm⁴]	[dm⁴]	[dm⁴]	[cm²]	[o]	[kN/m²]	cm	cm			
1	5	5	1	1004	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	3.1e+07	50	20	0	0.80	0.80
2	5	5	1004	1005	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	3.1e+07	50	20	0	0.80	0.80
3	5	5	3	1005	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	3.1e+07	50	20	0	0.80	0.80
4	5	5	7	1006	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	3.1e+07	50	20	0	0.80	0.80
5	5	5	1006	1007	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	3.1e+07	50	20	0	0.80	0.80
6	5	5	13	1007	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	3.1e+07	50	20	0	0.80	0.80
7	5	5	1001	1002	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	3.1e+07	50	20	0	0.80	0.80
8	5	5	1005	1007	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	3.1e+07	50	20	0	0.80	0.80

Πλάκες

Φορτία

Δεδομένα Συμπαγών Πλακών και Προβόλων

Πεδίο		Περιγραφή
A/A		Αύξων αριθμός πλάκας
d (cm)		Το πάχος της πλάκας
Περιβάλλουσες Δοκοί		Οι δοκοί και οι τοίχοι που περιβάλλουν την πλάκα
Φορτία (N/m²)	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
A/A		Αύξων αριθμός πλάκας
b (cm)	X	Το πλάτος των διαδοκίδων στον άξονα X'
	Y	Το πλάτος των διαδοκίδων στον άξονα Y'
d (cm)	1	Το ολικό πάχος της πλάκας
	2	Το πάχος της πλάκας μεταξύ των διαδοκίδων
	S	Το πλάτος της συμπαγούς ζώνης
w (cm)	X	Η απόσταση των διαδοκίδων κατά τον άξονα X'
	Y	Η απόσταση των διαδοκίδων κατά τον άξονα Y'
Περιβάλλουσες δοκοί		Οι δοκοί που περιβάλλουν την πλάκα
Φορτίο (N/m²)	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
A/A		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)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Στάθμη 1: 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	100	Δ1-Δ2-Δ3-Δ4-Δ30-Δ31-Δ32-Δ		63750	14300		103050
Π2	100	Δ5-Δ6-Δ7-Δ8-Δ9-Δ10-Δ11-Δ1		63750	14300		103050
Π3	100	Δ19-Δ20-Δ21-Δ31-Δ34		63750	14300		103050
Π4	100	Δ22-Δ32-Δ34-Δ35		63750	14300		103050
Π5	100	Δ15-Δ16-Δ17-Δ18-Δ23-Δ33-Δ		63750	14300		103050
Π6	100	Δ23-Δ24-Δ25-Δ26-Δ27-Δ28-Δ		63750	14300		103050

Στάθμη 1: 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	30x150	1			0	0	0	11250
2	30x150	1			0	0	0	11250
3	30x150	1			0	0	0	11250
4	30x150	1			0	0	0	11250
5	30x150	2			0	0	0	11250
6	30x150	2			0	0	0	11250
7	30x150	2			0	0	0	11250
8	30x150	2			0	0	0	11250
9	30x150	2			0	0	0	11250
10	30x150	2			0	0	0	11250
11	30x150	2			0	0	0	11250
12	30x150	2			0	0	0	11250
13	30x150	2			0	0	0	11250
14	30x150	2			0	0	0	11250
15	30x150	5			0	0	0	11250
16	30x150	5			0	0	0	11250
17	30x150	5			0	0	0	11250
18	30x150	5			0	0	0	11250
19	30x150	3			0	0	0	11250
20	30x150	3			0	0	0	11250
21	30x150	3			0	0	0	11250
22	30x150	4			0	0	0	11250
23	30x150	5	6		0	0	0	11250
24	25x150	6			0	0	0	9375
25	25x150	6			0	0	0	9375
26	25x150	6			0	0	0	9375
27	25x150	6			0	0	0	9375
28	25x150	6			0	0	0	9375
29	25x150	6			0	0	0	9375
30	80x102	1			0	0	0	20400
31	80x102	1	3		0	0	0	20400
32	80x102	1	4		0	0	0	20400
33	80x102	2	5		0	0	0	20400
34	80x102	3	4		0	0	0	20400
35	80x102	4	5		0	0	0	20400
36	80x102	1	2		0	0	0	20400
37	80x102	1	2		0	0	0	20400
38	80x102	1			0	0	0	20400

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	25	Δ1-Δ8-Δ11-Δ1001-Δ1002-Δ10	6250	2200	5000		13450
Π2	25	Δ2-Δ11-Δ1005-Δ1006-Δ1007-	6250	2200	5000		13450
Π3	25	Δ1-Δ3-Δ4-Δ9-Δ12	6250	3000	5000		14250
Π4	25	Δ2-Δ5-Δ12-Δ1011-Δ1012-Δ10	6250	2500	5000		13750
Π5	20	Δ4-Δ7-Δ10-Δ13	5000	2200	2000		9200

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Π6	20	Δ5-Δ13-Δ14-Δ1021-Δ1022-Δ1	5000	2700	2000		9700
ΠΡ7	25	Δ1002-Δ1003-Δ1004-Δ1005-Δ	6250	2000	5000	18600	13250
Π8	20	Δ3-Δ6-Δ10-Δ1025-Δ1026	5000	3500	5000		13500

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	30x75	1	3	5625	16860	9801	0	32286
2	30x75	2	4	5625	14363	8808	0	28796
3	30x115	3	8	8625	17715	11295	11700	49336
4	30x115	3	5	8625	16922	8598	11700	45845
5	30x115	4	6	8625	27414	10901	0	46939
6	30x50	8		3750	-7001	-161	10500	7088
7	30x50	5		3750	692	740	10500	15682
8	30x60	1		4500	-1831	1301	15200	19170
9	30x115	3		8625	7835	4989	11400	32848
10	30x60	5	8	4500	8483	5282	11700	29965
11	35x60	1	2	5250	3897	7583	5000	21730
12	35x115	3	4	10063	23478	14296	3200	51037
13	35x60	5	6	5250	13406	3128	0	21784
14	30x60	6		4500	4055	1120	11400	21075
1001	30x200	1		15000	37846	10848	0	63694
1002	30x200	1	ΠΡ7	15000	47138	15837	0	77975
1003	30x200	1	ΠΡ7	15000	38996	11044	0	65041
1004	30x200	1	ΠΡ7	15000	48594	14692	0	78287
1005	30x200	2	ΠΡ7	15000	44323	11172	0	70495
1006	30x200	2	ΠΡ7	15000	43366	14598	0	72964
1007	30x200	2	ΠΡ7	15000	45681	11557	0	72239
1008	30x200	2	ΠΡ7	15000	46463	15416	0	76880
1009	30x200	2		15000	-902	4029	0	18127
1010	30x200	2		15000	10685	6877	0	32562
1011	30x200	4		15000	1685	897	0	17582
1012	30x200	4		15000	13836	8015	0	36851
1013	30x200	4		15000	14284	9134	0	38418
1014	30x200	4		15000	18844	11129	0	44972
1021	30x200	6		15000	9994	2534	0	27528
1022	30x200	6		15000	17437	4280	0	36717
1023	30x200	6		15000	13342	3354	0	31696
1024	30x200	6		15000	13977	3451	0	32428
1025	30x200	8		15000	14107	8285	0	37392
1026	30x200	8		15000	39501	12024	0	66525

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	25	Δ1-Δ3-Δ11-Δ14	6250	2500	3500		12250
Π2	25	Δ2-Δ4-Δ14-Δ17	6250	2300	3500		12050
Π3	25	Δ3-Δ5-Δ6-Δ12-Δ15	6250	2500	5000		13750
Π4	25	Δ4-Δ7-Δ15-Δ18	6250	2600	3500		12350
Π5	20	Δ6-Δ9-Δ13-Δ16	5000	3900	2000		10900
Π6	25	Δ7-Δ10-Δ16-Δ19	6250	2400	3500		12150
ΠΡ7	25	Δ1-Δ2-Δ1001-Δ1002-Δ1003	6250	2000	5000	12000	13250
Π8	20	Δ5-Δ8-Δ13	5000	3500	5000		13500

Στάθμη 3: 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	40x50	1	ΠΡ7	5000	25361	7264	0	37624
2	40x50	2	ΠΡ7	5000	25324	7364	0	37689
3	70x40	1	3	7000	17598	9379	0	33977

4	70x40	2	4	7000	19811	8174	2000	36985
5	30x60	3	8	4500	10381	8697	10800	34378
6	30x60	3	5	4500	3370	3273	10800	21943
7	30x60	4	6	4500	23491	9175	0	37166
8	30x60	8		4500	330	1322	10800	16952
9	30x60	5		4500	2032	495	10800	17828
10	30x60	6		4500	8049	3370	0	15918
11	30x60	1		4500	-14846	-5137	10500	-4982
12	30x60	3		4500	4826	4322	10500	24148
13	30x60	5	8	4500	10262	5013	10800	30575
14	35x60	1	2	5250	14401	7761	2000	29412
15	35x60	3	4	5250	24058	11999	2000	43307
16	35x60	5	6	5250	10046	4429	9800	29525
17	30x60	2		4500	-8309	-1202	10500	5489
18	30x60	4		4500	1461	1925	10500	18386
19	30x60	6		4500	-703	1093	10500	15390

Στάθμη 4: 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	25	Δ1-Δ3-Δ11-Δ14	6250	2500	3500		12250
Π2	25	Δ2-Δ4-Δ14-Δ18	6250	2000	3500		11750
Π3	25	Δ3-Δ5-Δ6-Δ12-Δ15-Δ16	6250	2800	3500		12550
Π4	25	Δ4-Δ7-Δ15-Δ16-Δ19	6250	3500	3500		13250
Π5	20	Δ6-Δ9-Δ13-Δ17	5000	2300	2000		9300
Π6	25	Δ7-Δ10-Δ17-Δ20-Δ16	6250	2800	2000		11050
ΠΡ7	25	Δ2-Δ1001-Δ1002-Δ1003-Δ1	6250	2000	5000	10200	13250
Π8	20	Δ5-Δ8-Δ13	5000	3500	5000		13500

Στάθμη 4: 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	40x50	1		5000	17441	5166	0	27607
2	40x50	2	ΠΡ7	5000	23691	7626	0	36318
3	70x40	1	3	7000	17600	7054	0	31654
4	70x40	2	4	7000	24249	9254	0	40503
5	30x60	3	8	4500	10909	7298	13300	36007
6	30x60	3	5	4500	-128	1839	13300	19511
7	60x40	4	6	6000	24666	7083	0	37749
8	30x60	8		4500	1209	1772	10000	17482
9	30x60	5		4500	960	640	10000	16101
10	30x60	6		4500	8741	2459	10000	25699
11	30x60	1		4500	-11155	-2802	12000	2543
12	30x60	3		4500	5023	3274	15800	28597
13	30x50	5	8	3750	5037	4198	12400	25384
14	35x40	1	2	3500	8461	5224	3500	20684
15	35x60	3	4	5250	31183	12277	4400	53110
16	35x60	3	4	5250	12002	5773	4400	27425
17	35x60	5	6	5250	14518	3530	3500	26798
18	30x60	2		4500	-9324	-1591	10000	3585
19	30x60	4		4500	3189	2126	10000	19814
20	30x60	6		4500	-739	-61	10000	13700

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-Δ4-Δ10-Δ14-Δ23	5000	1200	1000		7200
Π2	20	Δ4-Δ11-Δ15-Δ23-Δ1007	5000	1200	1000		7200
Π3	20	Δ5-Δ6-Δ12-Δ16-Δ1007	5000	1200	1000		7200
Π4	20	Δ5-Δ7-Δ13	5000	1200	1000		7200

Π5	20	Δ6-Δ8-Δ13-Δ17	5000	1200	1000		7200
Π6	20	Δ2-Δ14-Δ15-Δ21	5000	1200	1000		7200
Π7	20	Δ9-Δ16-Δ17-Δ22	5000	1200	1000		7200
Π8	20	Δ3-Δ18-Δ19-Δ20-Δ21-Δ22	5000	1200	1000		7200
Π9	20	Δ1-Δ2-Δ3-Δ1001-Δ1002-Δ100	5000	1200	5000		11200
Π10	20	Δ7-Δ8-Δ9-Δ1004-Δ1005-Δ100	5000	1200	5000		11200
Π11	20	Δ18-Δ19-Δ20-Δ1003-Δ1006-Δ	5000	1200	5000		11200

Στάθμη 5: Φορτία δοκών

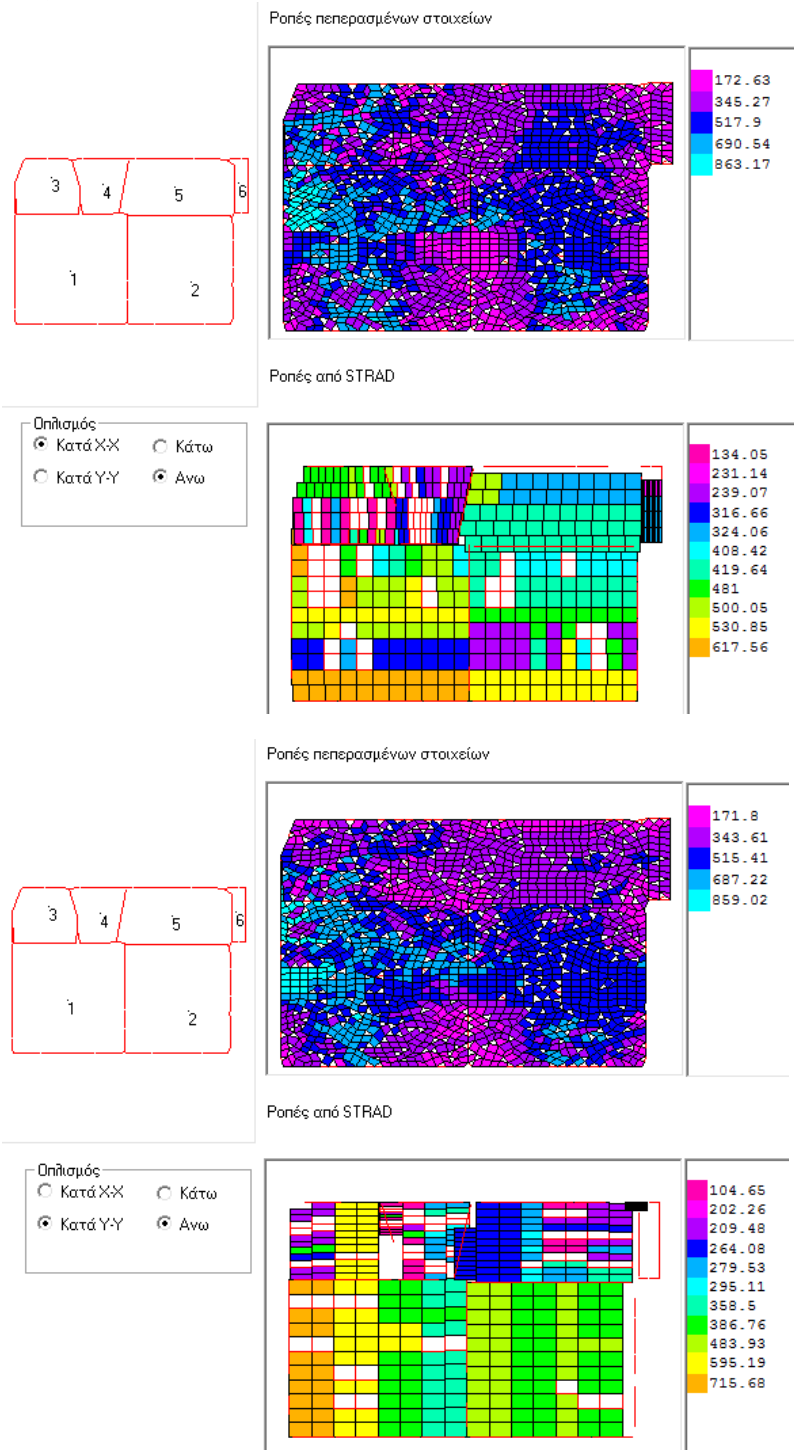
	b x d	Πλάκα	Πλάκα	Ιδιο	G(Π1-Π2)	Q(Π1-Π2)	Τοιχοπ.	Ολικό
α/α	(cm)	Π1	Π2	N/m	N/m	N/m	N/m	φορτίο
1	50x62	1	9	7750	14008	6953	0	28711
2	50x62	6	9	7750	7842	3840	0	19432
3	50x62	8	9	7750	68026	34557	0	110333
4	30x42	1	2	3150	5890	1000	0	10040
5	30x60	3	4	4500	10812	1786	0	17099
6	30x75	3	5	5625	11676	1933	0	19234
7	30x60	4	10	4500	4650	1850	0	11000
8	30x60	5	10	4500	5834	2300	0	12634
9	30x60	7	10	4500	9889	2897	0	17285
10	30x60	1		4500	10108	1778	0	16385
11	30x60	2		4500	4350	1105	0	9955
12	30x60	3		4500	5501	820	0	10821
13	30x40	4	5	3000	7316	1102	0	11418
14	35x60	1	6	5250	9157	1520	0	15927
15	35x60	2	6	5250	18558	3862	0	27671
16	35x60	3	7	5250	11315	1920	0	18485
17	35x60	5	7	5250	17259	2674	0	25183
18	30x60	8	11	4500	8721	1940	0	15161
19	30x60	8	11	4500	18551	4307	0	27357
20	30x60	8	11	4500	8367	2492	0	15359
21	40x60	6	8	6000	0	0	0	6000
22	40x60	7	8	6000	1087	145	0	7231
23	30x60	1	2	4500	12121	2065	0	18686
1001	50x20	9		2500	-1178	-1465	0	-143
1002	50x20	9		2500	0	0	0	2500
1003	50x20	9	11	2500	-1031	-548	0	921
1004	50x20	10		2500	-48	-36	0	2416
1005	50x20	10		2500	0	0	0	2500
1006	50x20	10	11	2500	400	526	0	3425
1007	50x20	2	3	2500	0	0	0	2500
1008	50x20	11		2500	0	0	0	2500

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Οπλισμοί

Οι πλάκες της γενικής κοιτόστρωσης επιλύθηκαν με επιφανειακά πεπερασμένα στοιχεία με διάσταση καννάβου ~20cm, 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.

Στάθμη 1: Πλάκες - συνοπτικά



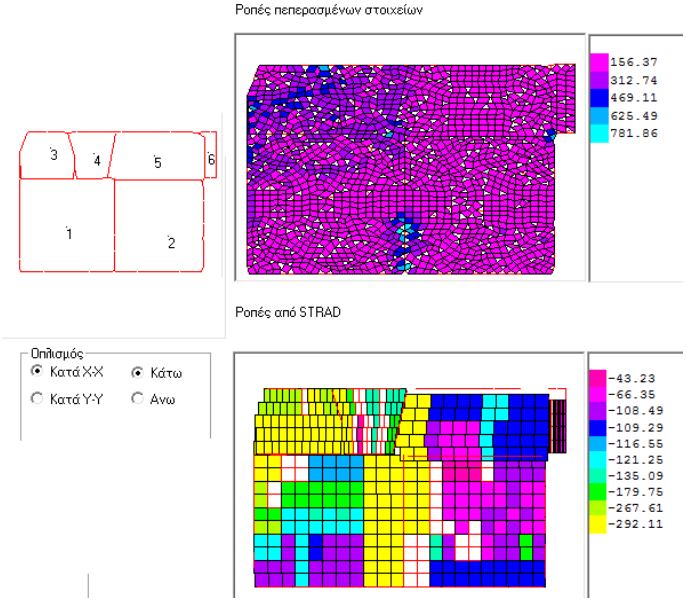
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

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	8YY	Τ 3	Δ 32	302.47	9.97	15.00	Φ14/10(34)
					-79.48	0.00	0.00	
Π 1	100	9YY	Τ 4	Δ 32	420.40	10.04	15.00	Φ14/10(40)
					-85.29	2.39	0.57	
								Φ12/15(39)
Π 1	100	10YY	Τ 2	Δ 31	489.25	10.89	15.00	Φ14/10(44)
					-104.07	0.00	0.00	
Π 1	100	11YY	Τ 1	Δ 31	639.63	11.57	17.52	Φ16/11(50)
					-80.81	4.39	1.98	
								Φ12/15(49)
Π 1	100	13XX	Δ 30	Δ 37	334.13	11.39	16.80	Φ16/11(66)
					-104.16	2.96	0.87	(Φ 8/18)
								Φ12/15(65)
Π 1	100	14XX	Δ 30	Δ 37	504.02	10.18	15.00	Φ14/10(71)
					-113.41	0.00	0.00	(Φ 8/16)
Π 1	100	15XX	Δ 30	Δ 37	458.92	11.65	17.87	Φ16/11(77)
					-146.89	5.15	2.77	(Φ 8/17)
								Φ12/15(76)
Π 1	100	16XX	Δ 30	Δ 37	440.76	10.16	15.00	Φ14/10(83)
					-114.44	4.49	2.07	(Φ 8/18)
								Φ12/15(82)
Π 1	100	17XX	Δ 38	Δ 36	286.46	8.19	15.00	Φ14/10(88)
					-93.06	0.00	0.00	(Φ 8/18)
Π 1	100	18XX	Δ 38	Δ 36	564.74	10.67	15.00	Φ14/10(94)
					-97.27	4.21	1.82	(Φ 8/17)
								Φ12/15(93)
Π 2	100	4YY	Τ 7	Δ 33	347.43	9.61	15.00	Φ14/10(14)
					-116.85	0.00	0.00	
Π 2	100	5YY	Τ 8	Δ 33	434.72	9.75	15.00	Φ14/10(20)
					-113.77	3.70	1.38	
								Φ12/15(19)
Π 2	100	6YY	Τ 6	Δ 33	404.53	9.45	15.00	Φ14/10(24)
					-110.14	0.00	0.00	
Π 2	100	7YY	Τ 5	Δ 33	440.63	9.62	15.00	Φ14/10(29)
					-101.20	0.00	0.00	
Π 2	100	13XX	Δ 37	Τ 13	366.89	9.22	15.00	Φ14/10(67)
					-36.18	0.00	0.00	(Φ 8/18)
Π 2	100	14XX	Δ 37	Τ 12	437.45	9.59	15.00	Φ14/10(73)
					-63.25	3.41	1.17	(Φ 8/16)
								Φ12/15(72)
Π 2	100	15XX	Δ 37	Τ 14	407.76	10.16	15.00	Φ14/10(79)
					-58.63	2.12	0.44	(Φ 8/17)
								Φ12/15(78)
Π 2	100	16XX	Δ 37	Τ 11	244.26	9.59	15.00	Φ14/10(84)
					0.00	0.00	0.00	(Φ 8/18)
Π 2	100	17XX	Δ 36	Τ 10	244.26	10.18	15.00	Φ14/10(89)
					0.00	0.00	0.00	(Φ 8/18)
Π 2	100	18XX	Δ 36	Τ 9	476.87	9.95	15.00	Φ14/10(96)
					-101.02	2.96	0.88	(Φ 8/17)
								Φ12/15(95)
Π 3	100	3XX	Δ 31	Δ 34	122.38	10.91	15.02	Φ14/10(2)
					-286.25	0.00	0.00	
Π 3	100	10YY	Δ 31	Τ 19	551.26	10.92	15.04	Φ14/10(46)
					-272.57	5.35	3.00	
								Φ12/15(45)
Π 3	100	11YY	Δ 31	Τ 21	228.71	9.47	15.00	Φ14/10(52)
					-341.52	6.33	4.30	
								Φ12/15(51)
Π 3	100	12XX	Τ 21	Δ 34	428.48	10.05	15.00	Φ14/10(54)

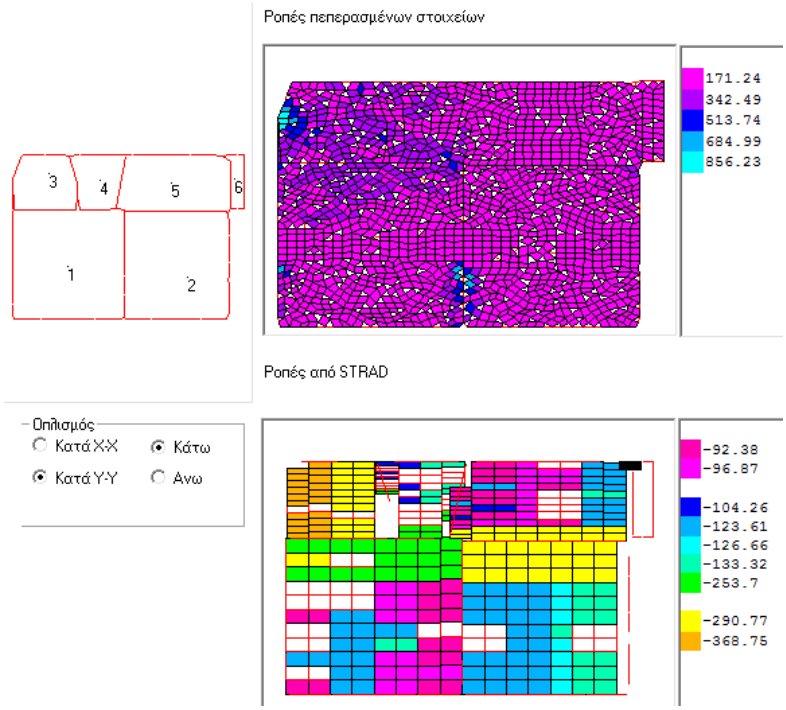
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

					-238.38	0.00	0.00	
Π 4	100	3XX	Δ 34	Δ 35	0.00	8.68	15.00	Φ14/10(4)
					-17.25	2.07	0.42	
								Φ12/15(3)
Π 4	100	8YY	Δ 32	Τ 22	262.80	8.77	15.00	Φ14/10(36)
					-127.61	5.46	3.14	
								Φ12/15(35)
Π 4	100	9YY	Δ 32	Τ 22	134.87	8.96	15.00	Φ14/10(42)
					-99.85	4.74	2.33	
								Φ12/15(41)
Π 4	100	12XX	Δ 34	Δ 35	224.03	10.21	15.00	Φ14/10(56)
					-136.92	4.58	2.17	
								Φ12/15(55)
Π 5	100	3XX	Δ 35	Τ 23	384.16	9.09	15.00	Φ14/10(6)
					-60.73	3.76	1.44	
								Φ12/15(5)
Π 5	100	4YY	Δ 33	Τ 15	194.40	8.32	15.00	Φ14/10(16)
					-114.71	4.88	2.47	
								Φ12/15(15)
Π 5	100	5YY	Δ 33	Τ 16	97.11	8.31	15.00	Φ14/10(21)
					0.00	0.00	0.00	
Π 5	100	6YY	Δ 33	Τ 18	259.58	7.93	15.00	Φ14/10(26)
					-88.40	4.15	1.76	
								Φ12/15(25)
Π 5	100	7YY	Δ 33	Τ 17	245.04	7.41	15.00	Φ14/10(31)
					-85.71	3.82	1.48	
								Φ12/15(30)
Π 5	100	12XX	Δ 35	Τ 23	330.65	8.48	15.00	Φ14/10(57)
					-104.08	0.00	0.00	
Π 6	100	1YY	Τ 27	Τ 29	0.00	8.45	0.00	
					0.00	0.00	0.00	
Π 6	100	2YY	Τ 26	Τ 28	358.50	8.79	0.00	
					-96.86	4.22	1.82	
								Φ12/15(1)
Π 6	100	3XX	Τ 23	Τ 24	324.07	8.41	15.00	Φ14/10(9)
					-43.62	3.26	1.07	
								Φ12/15(8)
Π 6	100	12XX	Τ 23	Τ 25	231.14	7.21	15.00	Φ14/10(60)
					-43.22	3.24	1.06	
								Φ12/15(59)

Στάθμη 1: Στηρίξεις - συνοπτικά



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ



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]	
T 1			Π1	-72.04	4.16	4.57	
T 2			Π1	-102.52	4.92	3.85	Φ12/29(47)
T 3			Π1	0.00	0.00	3.85	Φ12/29(37)
T 4			Π1	0.00	0.00	3.85	
T 5			Π2	-18.01	2.11	3.85	Φ12/29(32)
T 6			Π2	-97.36	4.80	3.85	Φ12/29(27)
T 7			Π2	-83.62	4.46	3.85	Φ12/29(17)
T 8			Π2	0.00	0.00	3.85	
T 9		Π2		-83.14	4.45	3.85	
T 10		Π2		-104.44	4.97	3.85	Φ12/29(92)
T 11		Π2		-53.59	3.60	3.85	Φ12/29(87)
T 12		Π2		0.00	0.00	3.85	
T 13		Π2		-88.70	4.59	3.85	Φ12/29(70)
T 14		Π2		0.00	0.00	3.85	
T 15		Π5		0.00	0.00	3.85	
T 16		Π5		0.00	0.00	3.85	Φ12/29(23)
T 17		Π5		0.00	0.00	3.85	
T 18		Π5		0.00	0.00	3.85	
T 19		Π3		0.00	0.00	3.85	
T 21		Π3		0.00	0.00	3.85	
T 21			Π3	0.00	0.00	3.85	Φ12/29(61)
T 22		Π4		0.00	0.00	3.85	
T 22		Π4		0.00	0.00	3.85	
T 23		Π5	Π6	-109.29	5.08	15.00	Φ12/15(13)
T 23		Π5	Π6	-108.49	5.06	15.00	Φ14/10(64)
T 24		Π6		-66.89	4.01	3.85	
T 25		Π6		-45.37	3.32	3.85	
T 26			Π6	0.00	0.00	0.00	
T 27			Π6	0.00	0.00	0.00	
T 28		Π6		0.00	0.00	0.00	
T 29		Π6		0.00	0.00	0.00	
Δ 30	80x102		Π1	-334.42	8.53	15.00	Φ12/15(68)

Δ 30	80x102		Π1	-158.97	6.06	15.00	Φ14/10(74)
Δ 30	80x102		Π1	-197.13	6.70	15.00	Φ12/15(80)
Δ 30	80x102		Π1	-249.79	7.48	15.00	Φ12/15(85)
Δ 31	80x102		Π3	0.00	0.00	3.85	Φ12/29(10)
Δ 31	80x102	Π1	Π3	-274.77	7.81	15.00	Φ14/10(48)
Δ 31	80x102	Π1	Π3	-274.77	7.81	15.00	Φ12/15(53)
Δ 32	80x102	Π1	Π4	-253.70	7.53	15.00	Φ14/10(38)
Δ 32	80x102	Π1	Π4	-253.54	7.53	15.00	Φ12/15(43)
Δ 33	80x102	Π2	Π5	-290.76	8.01	15.00	Φ14/10(18)
Δ 33	80x102	Π2	Π5	-290.87	8.01	15.00	Φ14/10(22)
Δ 33	80x102	Π2	Π5	-290.87	8.01	15.00	Φ14/10(28)
Δ 33	80x102	Π2	Π5	-290.87	8.01	15.00	Φ14/10(33)
Δ 34	80x102	Π3	Π4	-278.73	7.86	15.00	Φ14/10(11)
Δ 34	80x102	Π3	Π4	-292.11	8.03	15.00	Φ14/10(62)
Δ 35	80x102	Π4	Π5	-181.27	6.45	15.00	Φ12/15(12)
Δ 35	80x102	Π4	Π5	-179.74	6.42	15.00	Φ14/10(63)
Δ 36	80x102	Π1	Π2	-562.73	10.65	15.00	Φ14/10(91)
Δ 36	80x102	Π1	Π2	-562.73	10.65	15.00	Φ12/15(97)
Δ 37	80x102	Π1	Π2	-562.73	10.65	15.00	Φ14/10(69)
Δ 37	80x102	Π1	Π2	-562.73	10.65	15.00	Φ14/10(75)
Δ 37	80x102	Π1	Π2	-562.73	10.65	15.00	Φ12/15(81)
Δ 37	80x102	Π1	Π2	-562.73	10.65	15.00	Φ14/10(86)
Δ 38	80x102		Π1	-121.61	5.34	3.85	Φ12/29(90)
Δ 38	80x102		Π1	-16.90	2.05	3.85	

Στάθμη 1: Έλεγχος σε λυγηρότητα (ανάγκη ελέγχου παραμόρφωσης)

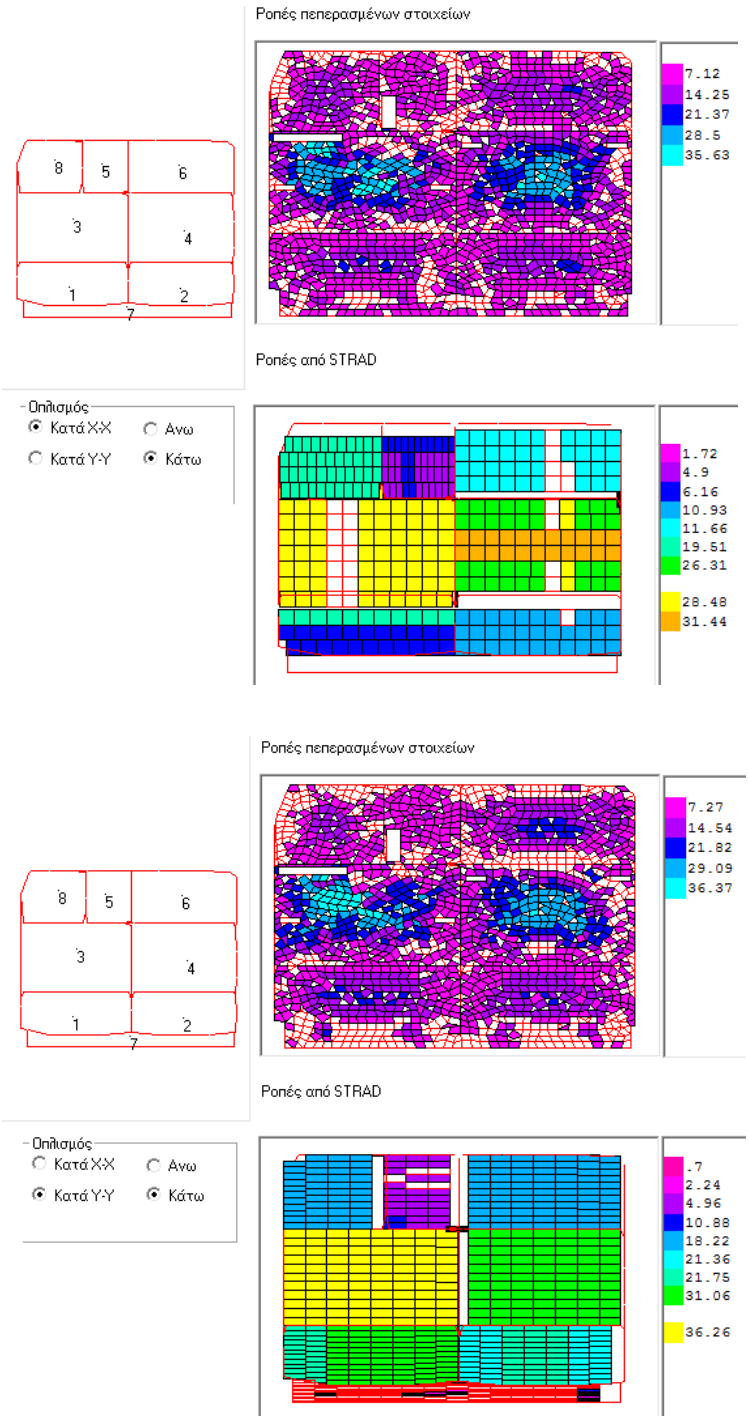
Πλάκα	Μήκος	Συντ. a	Χωρίς διαχωριστικά	Μήκος	Συντ. a	Με διαχωριστικά
	[m]		Απαραίτητο Πάχος Πλάκας για Απαλλαγή [cm]	[m]		Απαραίτητο Πάχος Πλάκας για Απαλλαγή [cm]
1	8.0	0.8	26 < 100	8.0	0.8	32 < 100
2	7.6	0.8	25 < 100	7.6	0.8	29 < 100
3	4.6	0.8	17 < 100	4.6	0.8	14 < 100
4	3.6	0.6	12 < 100	3.0	0.6	7 < 100
5	5.1	0.8	19 < 100	5.1	0.8	16 < 100
6	0.9	0.8	7 < 100	0.9	0.8	5 < 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	Συντελεστής Ερπυσμού Φ
	[m]	[kN/m]					mm	mm	mm	KNm	KNm	
1	8.0	73.3	0.8	X-X	32.1	16.1	0.6	0.6	0.0	300.0	297.0	3.7
1	8.0	73.3	0.8	X-X	32.1	16.1	0.6	0.6	0.0	300.0	297.0	3.7
1	8.0	73.3	0.8	X-X	32.1	16.1	0.6	0.6	0.0	300.0	297.0	3.7
1	8.0	73.3	0.8	X-X	32.1	16.1	0.6	0.6	0.0	300.0	297.0	3.7
1	8.0	73.3	0.8	X-X	32.1	16.1	0.6	0.6	0.0	300.0	297.0	3.7
1	8.0	73.3	0.8	X-X	32.1	16.1	0.6	0.6	0.0	300.0	297.0	3.7
2	7.6	77.1	0.8	X-X	30.3	15.1	0.5	0.5	0.0	300.0	280.0	3.7
2	7.6	77.1	0.8	X-X	30.3	15.1	0.5	0.5	0.0	300.0	280.0	3.7
2	7.6	77.1	0.8	X-X	30.3	15.1	0.5	0.5	0.0	300.0	280.0	3.7
2	7.6	77.1	0.8	X-X	30.3	15.1	0.5	0.5	0.0	300.0	280.0	3.7
2	7.6	77.1	0.8	X-X	30.3	15.2	0.5	0.5	0.0	300.0	280.0	3.7
2	7.6	77.1	0.8	X-X	30.3	15.2	0.5	0.5	0.0	300.0	280.0	3.7
3	4.6	75.4	0.8	X-X	18.5	9.3	0.1	0.1	0.0	300.0	103.8	3.7
3	4.1	70.2	0.8	X-X	16.5	8.3	0.0	0.0	0.0	300.0	75.3	3.7
4	3.0	96.6	0.6	X-X	12.1	6.0	0.0	0.0	0.0	300.0	35.0	3.7
4	3.6	91.1	0.6	X-X	14.3	7.2	0.0	0.0	0.0	300.0	45.6	3.7
5	5.1	77.0	0.8	Y-Y	20.4	10.2	0.1	0.1	0.0	300.0	130.6	3.7
5	5.1	76.9	0.8	Y-Y	20.4	10.2	0.1	0.1	0.0	300.0	130.7	3.7
5	5.1	76.9	0.8	Y-Y	20.4	10.2	0.1	0.1	0.0	300.0	130.7	3.7

5	5.1	76.9	0.8	Y-Y	20.4	10.2	0.1	0.1	0.0	300.0	130.7	3.7
6	0.9	103.0	0.8	X-X	3.7	1.9	0.0	0.0	0.0	300.0	6.2	3.7
6	0.9	103.0	0.8	X-X	3.7	1.9	0.0	0.0	0.0	300.0	6.2	3.7

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	25	20YY	Τ 1003	Δ 1	24.48	10.36	3.75	Φ10/40(55)
								Φ10/40(56)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

					0.00	0.00	0.00	
Π 1	25	24YY	Τ 1004	Δ 1	25.57	10.55	3.75	Φ10/40(67)
								Φ10/40(68)
					-2.02	0.00	0.00	
Π 1	25	28YY	Τ 1002	Δ 1	25.57	10.55	3.75	Φ10/40(79)
								Φ10/40(80)
					-2.41	0.00	0.00	
Π 1	25	32YY	Τ 1002	Δ 1	25.57	10.55	3.75	Φ10/40(92)
								Φ10/40(93)
					-2.39	0.00	0.00	
Π 1	25	36YY	Τ 1001	Δ 1	23.08	10.09	3.75	Φ10/40(105)
								Φ10/40(106)
					-0.80	1.70	0.06	
								Φ10/40(104)
Π 1	25	39XX	Δ 8	Δ 11	5.84	5.44	0.00	
					-3.73	3.31	0.24	
								Φ10/40(113)
Π 1	25	40XX	Δ 8	Δ 11	12.20	7.64	0.00	
					-3.50	3.31	0.24	
								Φ10/40(118)
Π 2	25	4YY	Τ 1007	Δ 2	19.39	9.40	3.75	Φ10/40(10)
								Φ10/40(11)
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	25	8YY	Τ 1008	Δ 2	19.71	9.47	3.75	Φ10/40(21)
								Φ10/40(22)
					-1.46	0.00	0.00	
Π 2	25	12YY	Τ 1006	Δ 2	19.71	9.47	3.75	Φ10/40(33)
								Φ10/40(34)
					-1.66	0.00	0.00	
Π 2	25	16YY	Τ 1005	Δ 2	19.13	9.35	3.75	Φ10/40(43)
								Φ10/40(44)
					-3.12	0.00	0.00	
Π 2	25	39XX	Δ 11	Τ 1009	9.50	6.84	3.75	Φ10/40(114)
								Φ10/40(115)
					-3.65	0.00	0.00	
Π 2	25	40XX	Δ 11	Τ 1010	9.49	6.92	3.75	Φ10/40(120)
								Φ10/40(121)
					-0.88	2.16	0.10	
								Φ10/40(119)
Π 3	25	21YY	Δ 1	Δ 4	31.49	11.45	3.75	Φ12/30(59)
								Φ12/30(60)
					-5.33	3.34	0.24	
								Φ10/40(58)
Π 3	25	25YY	Δ 1	Δ 4	31.49	11.45	3.75	Φ12/30(70)
								Φ12/30(71)
					-0.28	0.00	0.00	
Π 3	25	29YY	Δ 1	Δ 3	31.49	11.45	5.14	Φ12/30(82)
								Φ12/30(83)
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	25	33YY	Δ 1	Δ 3	31.49	11.45	4.81	Φ12/30(95)
								Φ12/30(96)
					-0.41	0.00	0.00	
Π 3	25	37YY	Δ 1	Δ 3	31.49	11.45	3.88	Φ12/30(107)
								Φ12/30(108)
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	25	41XX	Δ 9	Δ 12	23.21	10.75	4.52	Φ10/30(122)
								Φ10/30(123)
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	25	42XX	Δ 9	Δ 12	23.21	10.59	3.75	Φ10/30(127)
								Φ10/30(128)
					-0.31	0.00	0.00	
Π 3	25	43XX	Δ 9	Δ 12	23.21	10.59	3.75	Φ10/30(133)
								Φ10/30(134)

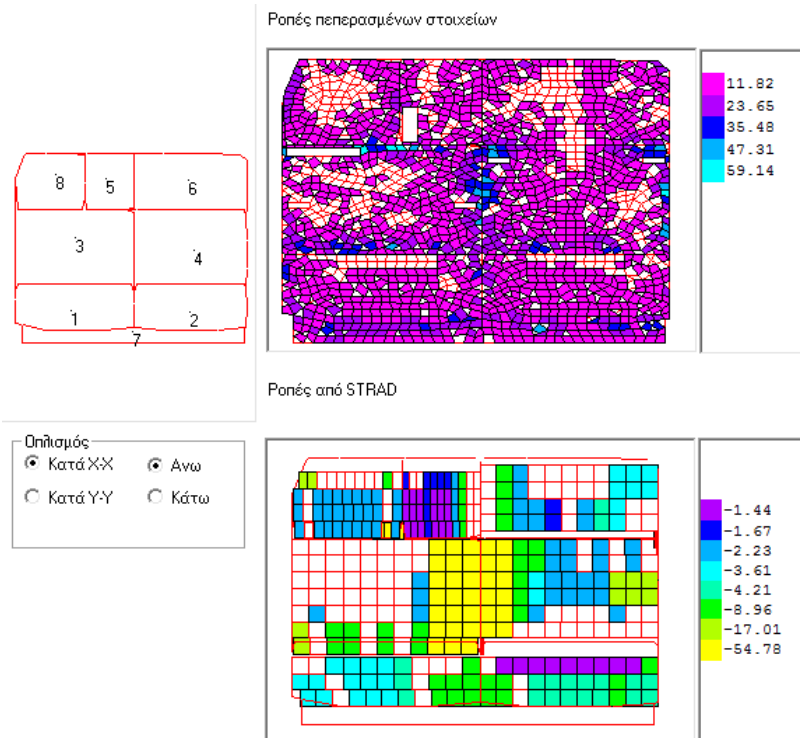
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

					-0.22	0.00	0.00	
Π 3	25	44XX	Δ 9	Δ 12	23.21	10.59	3.75	Φ10/30(139)
								Φ10/30(140)
					-7.30	0.00	0.00	
Π 4	25	5YY	Δ 2	Δ 5	26.98	10.78	3.75	Φ12/30(13)
								Φ12/30(14)
					0.00	0.00	0.00	
Π 4	25	9YY	Δ 2	Δ 5	26.98	10.78	4.43	Φ12/30(25)
								Φ12/30(26)
					-1.56	1.00	0.02	
								Φ10/40(24)
Π 4	25	13YY	Δ 2	Δ 5	26.98	10.78	4.31	Φ12/30(36)
								Φ12/30(37)
					-1.30	0.00	0.00	
Π 4	25	17YY	Δ 2	Δ 5	26.98	10.78	3.75	Φ12/30(46)
								Φ12/30(47)
					-7.62	0.00	0.00	
Π 4	25	41XX	Δ 12	Τ 1013	21.46	10.28	3.75	Φ10/30(124)
								Φ10/30(125)
					-1.94	0.00	0.00	
Π 4	25	42XX	Δ 12	Τ 1014	25.64	10.56	4.15	Φ10/30(129)
								Φ10/30(130)
					-2.44	0.00	0.00	
Π 4	25	43XX	Δ 12	Τ 1012	21.47	10.28	3.75	Φ10/30(136)
								Φ10/30(137)
					-0.15	0.81	0.01	
								Φ10/40(135)
Π 4	25	44XX	Δ 12	Τ 1011	21.46	10.28	3.75	Φ10/30(142)
								Φ10/30(143)
					-0.24	1.13	0.03	
								Φ10/40(141)
Π 5	20	2XX	Δ 10	Δ 13	4.41	6.71	3.00	Φ10/40(4)
								Φ10/40(5)
					-1.29	0.00	0.00	
Π 5	20	22YY	Δ 4	Δ 7	4.61	7.55	3.00	Φ10/40(61)
								Φ10/40(62)
					0.00	0.00	0.00	
Π 5	20	26YY	Δ 4	Δ 7	2.57	9.03	3.00	Φ10/40(73)
								Φ10/40(74)
					-8.33	0.00	0.00	
Π 5	20	46XX	Δ 10	Δ 13	6.61	7.45	3.00	Φ10/40(149)
								Φ10/40(150)
					-1.49	0.00	0.00	
Π 6	20	2XX	Δ 13	Δ 14	9.69	9.46	3.00	Φ10/40(6)
								Φ10/40(7)
					0.00	0.00	0.00	
Π 6	20	6YY	Δ 5	Τ 1023	17.55	11.34	3.00	Φ10/30(16)
								Φ10/30(17)
					-0.30	0.00	0.00	
Π 6	20	10YY	Δ 5	Τ 1024	17.67	11.37	3.40	Φ10/30(27)
								Φ10/30(28)
					-3.09	0.00	0.00	
Π 6	20	14YY	Δ 5	Τ 1022	17.67	11.37	3.02	Φ10/30(38)
								Φ10/30(39)
					-2.00	0.00	0.00	
Π 6	20	18YY	Δ 5	Τ 1021	17.67	11.37	3.00	Φ10/30(49)
								Φ10/30(50)
					0.00	0.00	0.00	
Π 6	20	46XX	Δ 13	Δ 14	9.69	9.18	3.00	Φ10/40(151)
								Φ10/40(152)
					-0.11	0.00	0.00	
ΠΡ 7	25	3YY	Τ 1028	Τ 1007	-30.13	5.98	0.00	
ΠΡ 7	25	7YY	Τ 1028	Τ 1008	-28.48	6.07	0.00	

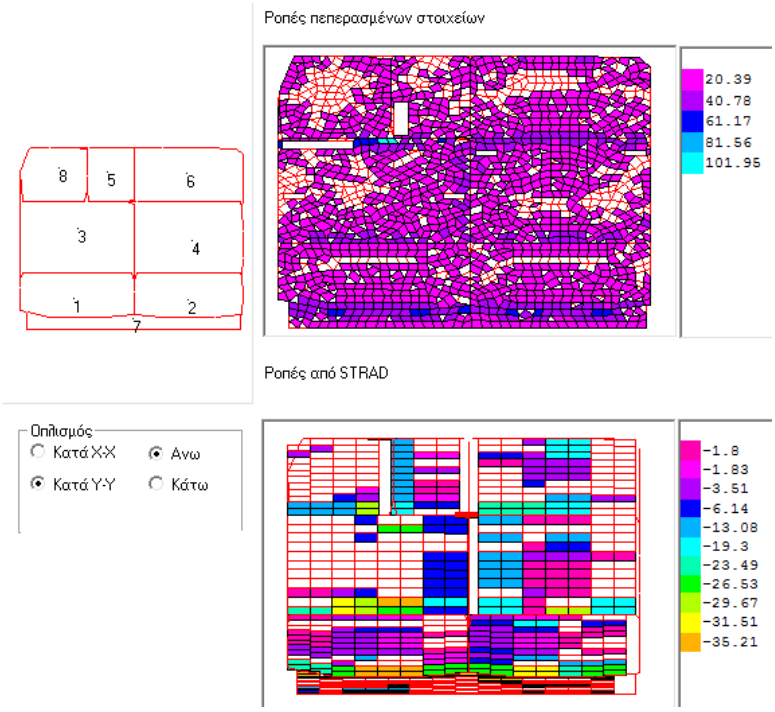
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

ΠΡ 7	25	11YY	Τ 1028	Τ 1006	-28.48	5.85	0.00	
ΠΡ 7	25	15YY	Τ 1028	Τ 1005	-31.50	6.09	0.00	
ΠΡ 7	25	19YY	Τ 1028	Τ 1003	-31.31	6.08	0.00	
ΠΡ 7	25	23YY	Τ 1028	Τ 1004	-28.48	6.28	0.00	
ΠΡ 7	25	27YY	Τ 1028	Τ 1002	-28.48	6.65	0.00	
ΠΡ 7	25	31YY	Τ 1028	Τ 1002	-28.48	5.85	0.00	
ΠΡ 7	25	35YY	Τ 1028	Τ 1001	-35.20	6.37	0.00	
Π 8	20	1XX	Δ 3	Δ 10	15.65	10.84	3.00	Φ10/40(1)
								Φ10/40(2)
					-1.77	0.00	0.00	
Π 8	20	30YY	Δ 3	Τ 1025	14.44	10.47	3.00	Φ10/40(86)
								Φ10/40(87)
					0.00	0.00	0.00	
Π 8	20	34YY	Δ 3	Τ 1025	14.44	10.47	3.00	Φ10/40(98)
								Φ10/40(99)
					0.00	0.00	0.00	
Π 8	20	38YY	Δ 3	Δ 6	14.44	10.47	3.00	Φ10/40(110)
								Φ10/40(111)
					0.00	0.00	0.00	
Π 8	20	45XX	Δ 6	Δ 10	15.52	10.80	3.00	Φ10/40(146)
								Φ10/40(147)
					0.00	0.00	0.00	

Στάθμη 2: Στηρίξεις - συνοπτικά



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ



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]	
Δ 1	30x75	Π1		0.00	0.00	0.98	
Δ 1	30x75		Π3	0.00	0.00	0.98	
Δ 1	30x75	Π1		0.00	0.00	0.98	
Δ 1	30x75		Π3	-26.53	10.70	3.75	Φ10/40(72)
Δ 1	30x75	Π1		0.00	0.00	0.98	
Δ 1	30x75		Π3	-29.32	11.14	3.75	Φ10/30(84)
Δ 1	30x75	Π1		0.00	0.00	0.98	
Δ 1	30x75		Π3	-31.56	11.46	3.75	Φ10/32(97)
Δ 1	30x75	Π1		0.00	0.00	0.98	
Δ 1	30x75		Π3	-24.81	10.42	3.75	Φ10/40(109)
Δ 2	30x75	Π2		0.00	0.00	0.98	
Δ 2	30x75		Π4	-16.83	8.83	3.75	Φ10/40(15)
Δ 2	30x75	Π2		0.00	0.00	0.98	
Δ 2	30x75		Π4	-28.49	11.01	3.75	
Δ 2	30x75	Π2		0.00	0.00	0.98	
Δ 2	30x75		Π4	0.00	0.00	1.09	
Δ 2	30x75	Π2		0.00	0.00	0.98	
Δ 2	30x75		Π4	-17.44	8.96	3.75	Φ10/40(48)
Δ 3	30x115		Π8	0.00	0.00	0.98	Φ10/40(3)
Δ 3	30x115	Π3		-4.27	4.67	1.31	Φ10/23(85)
Δ 3	30x115		Π8	-29.67	13.51	4.66	Φ10/29(88)
Δ 3	30x115	Π3		0.00	0.00	1.23	
Δ 3	30x115		Π8	-13.07	10.05	3.00	Φ10/40(100)
Δ 3	30x115	Π3		0.00	0.00	0.98	
Δ 3	30x115		Π8	-8.01	8.13	3.00	Φ10/40(112)
Δ 4	30x115	Π3		0.00	0.00	0.98	
Δ 4	30x115		Π5	0.00	0.00	0.98	Φ10/40(63)
Δ 4	30x115	Π3		0.00	0.00	0.98	
Δ 4	30x115		Π5	-14.00	10.34	3.00	Φ10/40(75)
Δ 5	30x115	Π4		0.00	0.00	0.98	
Δ 5	30x115		Π6	0.00	0.00	0.98	Φ10/40(18)
Δ 5	30x115	Π4		0.00	0.00	1.15	
Δ 5	30x115		Π6	-21.70	12.25	3.36	Φ10/40(29)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Δ 5	30x115	Π4		0.00	0.00	1.09	
Δ 5	30x115		Π6	-23.48	12.59	3.65	Φ10/40(40)
Δ 5	30x115	Π4		0.00	0.00	0.98	
Δ 5	30x115		Π6	-22.80	12.47	3.54	Φ10/40(51)
Δ 6	30x50	Π8		0.00	0.00	0.98	
Δ 6	30x50		Π8	-17.00	11.20	3.00	Φ10/40(148)
Δ 7	30x50	Π5		0.00	0.00	0.98	
Δ 7	30x50	Π5		0.00	0.00	0.98	
Δ 8	30x60		Π1	0.00	0.00	0.00	
Δ 8	30x60		Π1	-31.21	11.41	3.65	
Δ 9	30x115		Π3	0.00	0.00	1.15	
Δ 9	30x115		Π3	0.00	0.00	0.98	
Δ 9	30x115		Π3	0.00	0.00	0.98	
Δ 9	30x115		Π3	-18.60	9.24	3.75	Φ10/40(144)
Δ 10	30x60	Π8		0.00	0.00	0.98	
Δ 10	30x60		Π5	0.00	0.00	0.98	
Δ 10	30x60	Π8		0.00	0.00	0.98	
Δ 10	30x60		Π5	0.00	0.00	0.98	Φ10/40(153)
Δ 11	35x60	Π1	Π2	-7.00	5.90	3.75	Φ10/40(116)
Δ 11	35x60	Π1	Π2	-20.28	9.58	3.75	
Δ 12	35x115	Π3	Π4	-54.77	13.71	6.57	Φ10/30(126)
Δ 12	35x115	Π3	Π4	-54.78	13.71	6.57	Φ10/30(131)
Δ 12	35x115	Π3	Π4	-54.78	13.71	6.57	Φ10/29(138)
Δ 12	35x115	Π3	Π4	-54.77	13.71	6.57	Φ10/29(145)
Δ 13	35x60	Π5	Π6	-17.84	11.41	3.00	
Δ 13	35x60	Π5	Π6	-17.84	11.41	3.00	
Δ 14	30x60	Π6		0.00	0.00	0.98	
Δ 14	30x60	Π6		-3.60	5.62	0.98	Φ10/40(154)
Τ 1001		ΠΡ7		-35.20	11.94	4.13	Φ10/10(102)
Τ 1001			Π1	-22.84	10.05	3.75	
Τ 1002		ΠΡ7		-28.48	11.01	3.32	Φ10/10(77)
Τ 1002			Π1	-35.91	12.03	4.21	Φ10/34(81)
Τ 1002		ΠΡ7		-28.48	11.01	3.32	Φ10/10(90)
Τ 1002			Π1	-27.91	10.92	3.75	Φ10/40(94)
Τ 1003		ΠΡ7		-31.31	11.43	3.66	Φ10/10(53)
Τ 1003			Π1	-27.62	10.88	3.75	Φ10/40(57)
Τ 1004		ΠΡ7		-28.48	11.01	3.32	Φ10/10(65)
Τ 1004			Π1	-35.38	11.96	4.15	Φ10/35(69)
Τ 1005		ΠΡ7		-31.50	11.46	3.68	Φ10/10(42)
Τ 1005			Π2	-27.14	10.80	3.75	Φ10/40(45)
Τ 1006		ΠΡ7		-28.48	11.01	3.32	Φ10/10(32)
Τ 1006			Π2	-34.25	11.82	4.01	Φ10/38(35)
Τ 1007		ΠΡ7		-30.13	11.26	3.52	Φ10/10(9)
Τ 1007			Π2	-26.48	10.70	3.75	Φ10/40(12)
Τ 1008		ΠΡ7		-28.48	11.01	3.32	Φ10/10(20)
Τ 1008			Π2	-22.59	10.01	3.75	Φ10/40(23)
Τ 1009		Π2		-3.27	4.10	0.98	Φ10/40(117)
Τ 1010		Π2		-7.22	5.99	0.98	
Τ 1011		Π4		0.00	0.00	0.98	
Τ 1012		Π4		-18.03	9.09	2.08	
Τ 1013		Π4		-16.04	8.64	1.85	
Τ 1014		Π4		-28.89	11.08	3.37	Φ10/36(132)
Τ 1021		Π6		0.00	0.00	0.98	
Τ 1022		Π6		0.00	0.00	0.98	
Τ 1023		Π6		0.00	0.00	0.98	
Τ 1024		Π6		-19.30	11.76	2.99	Φ10/40(30)
Τ 1025		Π8		0.00	0.00	0.98	
Τ 1025		Π8		0.00	0.00	0.98	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Στάθμη 2: Έλεγχος σε λυγηρότητα (ανάγκη ελέγχου παραμόρφωσης)

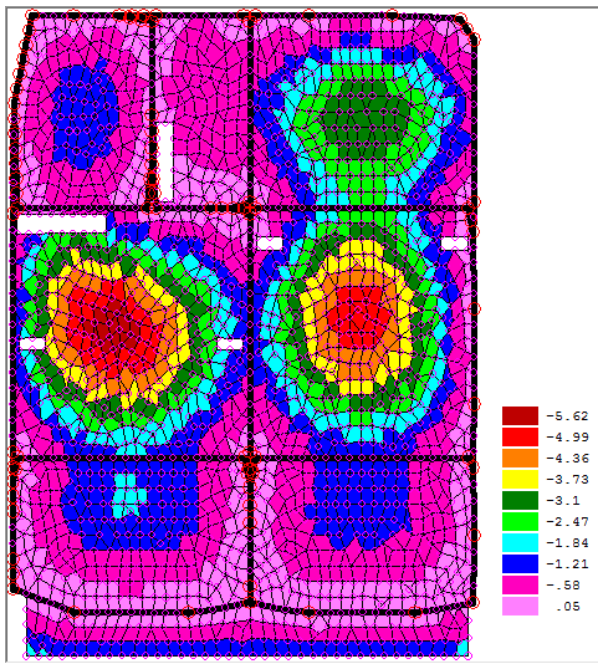
Πλάκα	Μήκος	Συντ. a	Χωρίς διαχωριστικά	Μήκος	Συντ. a	Με διαχωριστικά
	[m]		Απαραίτητο Πάχος Πλάκας για Απαλλαγή [cm]	[m]		Απαραίτητο Πάχος Πλάκας για Απαλλαγή [cm]
1	3.9	1.0	18 < 25	3.8	1.0	15 < 25
2	3.9	1.0	18 < 25	3.9	1.0	15 < 25
3	6.3	1.0	26 > 25	6.3	1.0	31 > 25
4	6.3	1.0	26 > 25	6.3	1.0	31 > 25
5	3.3	0.8	14 < 20	3.3	0.8	10 < 20
6	4.8	1.0	21 > 20	4.8	1.0	20 < 20
7	1.3	2.4	15 < 25	1.1	2.4	10 < 25
8	4.8	1.0	21 > 20	4.6	1.0	19 < 20

Στάθμη 2: Έλεγχος σε παραμόρφωση: P = 1.00 x G + 1.00 x Q

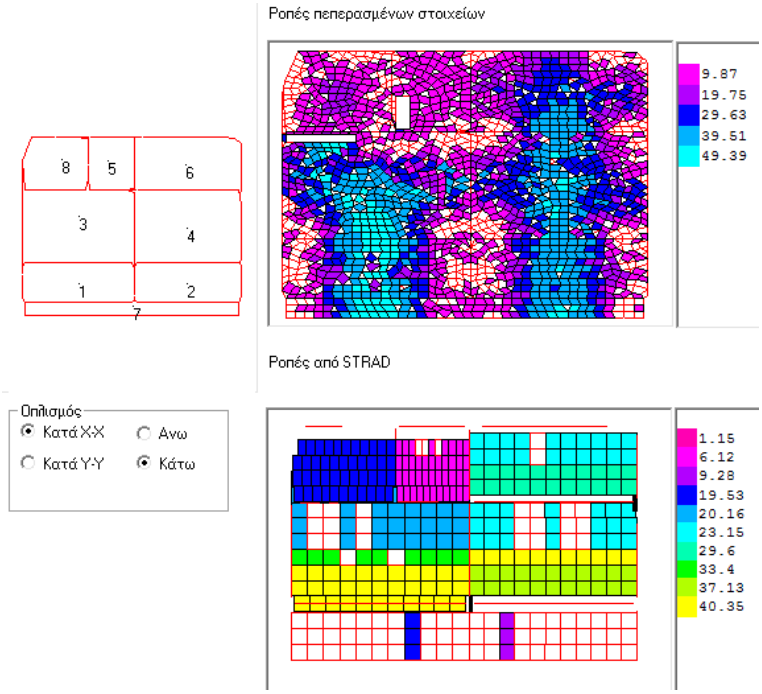
Πλάκα	L	P	a	Ζώνη Επίλυσης	L/250	L/500	Ελάχιστο Βέλος Κάμψης ae	Στιγμιαίο Βέλος Κάμψης a0	Μακροχρόνιο Βέλος Κάμψης at	Mr	Md	Συντελεστής Ερπυσμού Φ
	[m]	[kN/m]					mm	mm	mm	KNm	KNm	
1	3.8	13.4	1.0	Y-Y	15.3	7.6	0.9	3.7	0.0	18.8	24.5	3.7
1	3.9	13.4	1.0	Y-Y	15.6	7.8	1.0	4.4	0.0	18.8	25.6	3.7
1	3.9	13.4	1.0	Y-Y	15.6	7.8	1.0	4.4	0.0	18.8	25.6	3.7
1	3.9	13.4	1.0	Y-Y	15.6	7.8	1.0	4.4	0.0	18.8	25.6	3.7
1	3.7	13.4	1.0	Y-Y	14.8	7.4	0.8	2.8	0.0	18.8	23.1	3.7
2	3.9	11.5	1.0	Y-Y	15.4	7.7	0.8	1.2	0.0	18.8	19.4	3.7
2	3.9	11.4	1.0	Y-Y	15.6	7.8	0.9	1.4	0.0	18.8	19.7	3.7
2	3.9	11.4	1.0	Y-Y	15.6	7.8	0.9	1.4	0.0	18.8	19.7	3.7
2	3.8	11.6	1.0	Y-Y	15.2	7.6	0.8	1.0	0.0	18.8	19.1	3.7
3	6.3	7.3	1.0	Y-Y	25.2	12.6	3.7	15.2	0.0	18.8	31.5	3.7
3	6.3	7.3	1.0	Y-Y	25.2	12.6	3.7	15.3	0.0	18.8	31.5	3.7
3	6.3	7.3	1.0	Y-Y	25.2	12.6	3.7	15.3	0.0	18.8	31.5	3.7
3	6.3	7.3	1.0	Y-Y	25.2	12.6	3.7	15.3	0.0	18.8	31.5	3.7
3	6.3	7.3	1.0	Y-Y	25.2	12.6	3.7	15.3	0.0	18.8	31.5	3.7
4	6.3	6.3	1.0	Y-Y	25.2	12.6	3.2	10.7	0.0	18.8	27.0	3.7
4	6.3	6.3	1.0	Y-Y	25.2	12.6	3.1	10.6	0.0	18.8	27.0	3.7
4	6.3	6.3	1.0	Y-Y	25.2	12.6	3.2	10.7	0.0	18.8	27.0	3.7
4	6.3	6.3	1.0	Y-Y	25.2	12.6	3.2	10.7	0.0	18.8	27.0	3.7
5	3.3	8.5	0.8	X-X	13.3	6.6	0.3	0.3	0.0	12.0	5.9	3.7
5	3.3	8.5	0.8	X-X	13.3	6.7	0.3	0.3	0.0	12.0	5.9	3.7
6	4.8	6.9	1.0	Y-Y	19.2	9.6	2.3	9.4	0.0	12.0	17.6	3.7
6	4.8	6.8	1.0	Y-Y	19.4	9.7	2.4	9.7	0.0	12.0	17.7	3.7
6	4.8	6.8	1.0	Y-Y	19.4	9.7	2.4	9.7	0.0	12.0	17.7	3.7
6	4.8	6.8	1.0	Y-Y	19.4	9.7	2.4	9.7	0.0	12.0	17.7	3.7
7	1.1	13.3	2.4	Y-Y	4.6	2.3	0.1	0.1	0.0	18.8	8.8	3.7
7	1.1	13.3	2.4	Y-Y	4.4	2.2	0.1	0.1	0.0	18.8	8.0	3.7
7	1.1	13.3	2.4	Y-Y	4.4	2.2	0.1	0.1	0.0	18.8	8.0	3.7
7	1.2	13.3	2.4	Y-Y	4.8	2.4	0.1	0.1	0.0	18.8	9.4	3.7
7	1.2	13.3	2.4	Y-Y	4.7	2.4	0.1	0.1	0.0	18.8	9.3	3.7
7	1.1	13.3	2.4	Y-Y	4.4	2.2	0.1	0.1	0.0	18.8	8.0	3.7
7	1.1	13.3	2.4	Y-Y	4.4	2.2	0.1	0.1	0.0	18.8	8.0	3.7
7	1.1	13.3	2.4	Y-Y	4.4	2.2	0.1	0.1	0.0	18.8	8.0	3.7
7	1.3	13.3	2.4	Y-Y	5.2	2.6	0.1	0.1	0.0	18.8	11.1	3.7
8	4.6	7.4	1.0	X-X	18.5	9.2	2.1	8.5	0.0	12.0	15.7	3.7
8	4.8	6.2	1.0	Y-Y	19.4	9.7	2.2	6.8	0.0	12.0	14.4	3.7
8	4.8	6.2	1.0	Y-Y	19.4	9.7	2.2	6.8	0.0	12.0	14.4	3.7
8	4.8	6.2	1.0	Y-Y	19.4	9.7	2.2	6.8	0.0	12.0	14.4	3.7
8	4.4	8.0	1.0	X-X	17.7	8.8	1.9	7.5	0.0	12.0	15.5	3.7

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

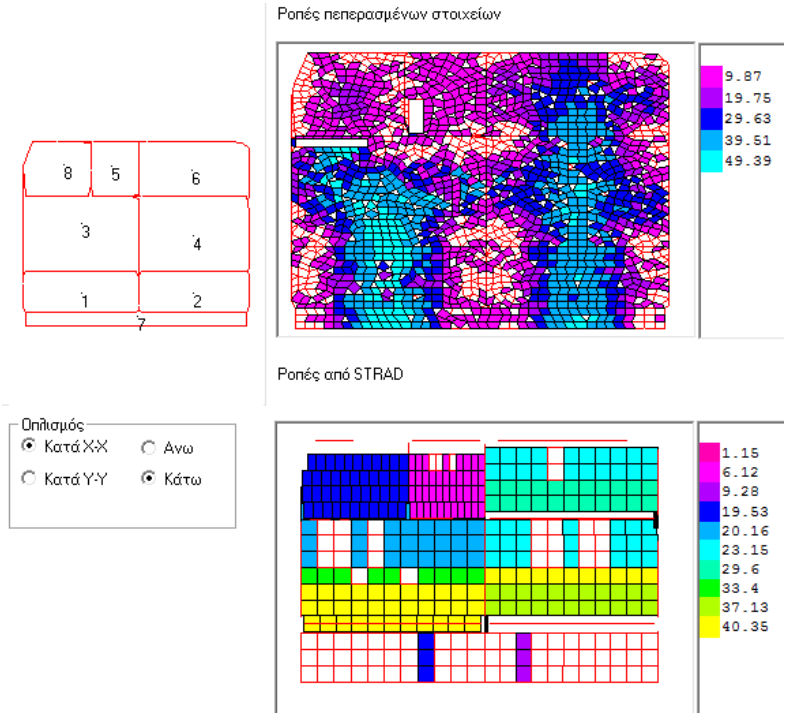
Υπολογισμός παραμορφώσεων επίλυσης με επιφ. πεπερασμένα στοιχεία (mm)



Στάθμη 3: Πλάκες - συνοπτικά



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ



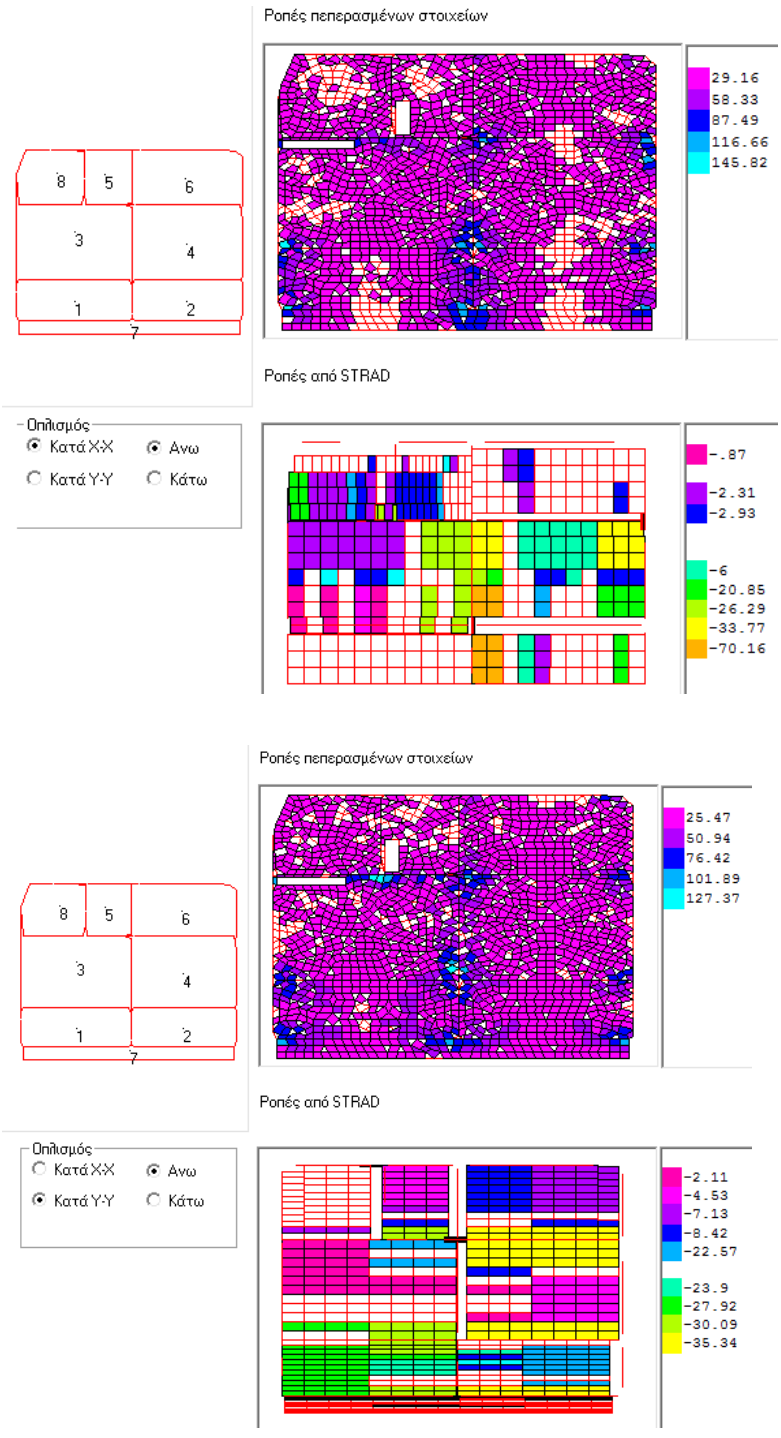
α/α	Πάχος Πλάκας d	Ζώνη Επίλυσης	Στήριξη	Στήριξη	Ροπές M	Τάσεις Beton σ	Οπλισμός As	Ράβδοι
	[cm]		1	2	[kNm]	[MPa]	[cm2]	Διάμετροι και αποστάσεις
Π 1	25	5YY	Δ 1	Δ 3	14.50	8.26	3.75	Φ10/40(36)
								Φ10/40(37)
					-23.90	6.25	0.90	
								Φ10/40(35)
Π 1	25	6YY	Δ 1	Δ 3	16.03	11.59	3.80	Φ10/40(48)
								Φ10/40(49)
					-28.04	6.38	0.94	
								Φ10/40(47)
Π 1	25	8XX	Δ 11	Δ 14	48.43	13.26	0.00	
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	25	3YY	Δ 2	Δ 4	18.32	10.39	3.75	Φ10/40(13)
								Φ10/40(14)
					-22.80	8.20	1.64	
								Φ10/40(12)
Π 2	25	4YY	Δ 2	Δ 4	16.12	8.66	3.75	Φ10/40(24)
								Φ10/40(25)
					-12.87	5.99	0.82	
								Φ10/40(23)
Π 2	25	8XX	Δ 14	Δ 17	0.00	11.57	0.00	
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	25	5YY	Δ 3	Δ 6	33.58	11.74	5.40	Φ12/30(38)
								Φ12/30(39)
					-2.53	0.00	0.00	
Π 3	25	6YY	Δ 3	Δ 5	42.69	12.76	5.61	Φ12/30(50)
								Φ12/30(51)
					-0.80	0.00	0.00	
Π 3	25	9XX	Δ 12	Δ 15	38.93	12.38	4.58	Φ10/30(58)
								Φ10/30(59)
					-0.77	2.02	0.09	
								Φ10/40(57)
Π 3	25	10XX	Δ 12	Δ 15	29.81	11.90	4.09	Φ10/30(66)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

								Φ10/30(67)
					-2.43	2.22	0.10	
								Φ10/40(65)
Π 3	25	11XX	Δ 12	Δ 15	18.00	9.92	3.75	Φ10/30(71)
								Φ10/30(72)
					-1.68	0.00	0.00	
Π 4	25	3YY	Δ 4	Δ 7	28.18	11.60	3.81	Φ12/30(16)
								Φ12/30(17)
					-3.92	1.77	0.07	
								Φ10/40(15)
Π 4	25	4YY	Δ 4	Δ 7	19.58	10.55	3.75	Φ12/30(27)
								Φ12/30(28)
					-2.24	3.42	0.25	
								Φ10/40(26)
Π 4	25	9XX	Δ 15	Δ 18	34.61	11.87	4.06	Φ10/30(60)
								Φ10/30(61)
					0.00	0.00	0.00	
Π 4	25	10XX	Δ 15	Δ 18	37.62	12.23	4.42	Φ10/30(68)
								Φ10/30(69)
					-2.50	0.00	0.00	
Π 4	25	11XX	Δ 15	Δ 18	21.66	11.26	3.75	Φ10/30(73)
								Φ10/30(74)
					-5.58	0.00	0.00	
Π 5	20	2XX	Δ 13	Δ 16	6.69	7.49	3.00	Φ10/40(5)
								Φ10/40(6)
					-2.66	3.94	0.26	
								Φ10/40(4)
Π 5	20	5YY	Δ 6	Δ 9	7.94	8.10	3.00	Φ10/40(41)
								Φ10/40(42)
					-4.11	3.31	0.18	
								Φ10/40(40)
Π 5	20	13XX	Δ 13	Δ 16	5.57	7.79	3.00	Φ10/40(80)
								Φ10/40(81)
					0.00	0.00	0.00	
Π 6	25	2XX	Δ 16	Δ 19	27.17	10.85	3.75	Φ10/40(8)
								Φ10/40(9)
					-0.27	1.20	0.03	
								Φ10/40(7)
Π 6	25	3YY	Δ 7	Δ 10	24.08	10.27	3.75	Φ10/30(18)
								Φ10/30(19)
					-6.54	0.00	0.00	
Π 6	25	4YY	Δ 7	Δ 10	22.41	10.37	3.75	Φ10/30(29)
								Φ10/30(30)
					-7.72	0.00	0.00	
Π 6	25	13XX	Δ 16	Δ 19	21.25	9.85	3.75	Φ10/40(83)
								Φ10/40(84)
					-0.18	0.99	0.02	
								Φ10/40(82)
ΠΡ 7	25	3YY	Τ 1002	Δ 2	-22.56	6.15	0.00	
ΠΡ 7	25	4YY	Τ 1002	Δ 2	-30.09	5.87	0.00	
ΠΡ 7	25	5YY	Τ 1002	Δ 1	-34.97	8.97	0.00	
ΠΡ 7	25	6YY	Τ 1002	Δ 1	-25.62	5.15	0.00	
Π 8	20	1XX	Δ 5	Δ 13	15.66	10.84	3.00	Φ10/40(1)
								Φ10/40(2)
					-1.82	0.00	0.00	
Π 8	20	7YY	Δ 5	Δ 8	14.44	10.47	3.00	Φ10/40(53)
								Φ10/40(54)
					-0.24	0.00	0.00	
Π 8	20	12XX	Δ 8	Δ 13	15.53	10.81	3.00	Φ10/40(78)
								Φ10/40(79)
					0.00	0.00	0.00	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Στάθμη 3: Στηρίξεις - συνοπτικά



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]	
Δ 1	40x50	ΠΡ7	Π1	-34.97	11.91	4.10	Φ10/15(43)
Δ 1	40x50	ΠΡ7	Π1	-25.62	10.55	4.09	Φ10/15(52)
Δ 2	40x50	ΠΡ7	Π2	-22.56	10.00	3.82	Φ10/15(20)
Δ 2	40x50	ΠΡ7	Π2	-30.09	11.25	4.09	Φ10/15(31)
Δ 3	70x40	Π1	Π3	-34.91	11.91	6.25	Φ10/40(44)
Δ 3	70x40	Π1	Π3	-35.74	12.01	4.19	

Δ 4	70x40	Π2	Π4	-24.71	10.40	3.75	
Δ 4	70x40	Π2	Π4	-24.71	10.40	3.75	
Δ 5	30x60		Π8	-20.84	12.09	3.23	Φ10/40(3)
Δ 5	30x60	Π3		0.00	0.00	1.51	
Δ 5	30x60		Π8	0.00	0.00	0.98	Φ10/40(55)
Δ 6	30x60	Π3	Π5	-27.91	13.29	5.01	Φ10/40(45)
Δ 7	30x60	Π4	Π6	-35.34	11.96	4.14	Φ10/40(21)
Δ 7	30x60	Π4	Π6	-35.34	11.96	4.51	Φ10/40(32)
Δ 8	30x60	Π8		0.00	0.00	0.98	
Δ 8	30x60		Π8	0.00	0.00	0.98	
Δ 9	30x60	Π5		0.00	0.00	0.98	
Δ 10	30x60	Π6		0.00	0.00	0.98	
Δ 10	30x60	Π6		-2.10	3.31	0.98	Φ10/40(33)
Δ 11	30x60		Π1	-44.16	12.90	5.21	
Δ 12	30x60		Π3	0.00	0.00	1.15	Φ10/34(62)
Δ 12	30x60		Π3	0.00	0.00	1.03	Φ10/38(70)
Δ 12	30x60		Π3	-2.46	3.57	0.98	Φ10/40(75)
Δ 13	30x60	Π8		0.00	0.00	0.98	
Δ 13	30x60		Π5	0.00	0.00	0.98	Φ10/40(10)
Δ 13	30x60	Π8		0.00	0.00	0.98	
Δ 13	30x60		Π5	0.00	0.00	0.98	
Δ 14	35x60	Π1	Π2	-55.01	13.72	6.59	Φ12/11(56)
Δ 15	35x60	Π3	Π4	-70.16	14.17	8.47	Φ10/19(63)
Δ 15	35x60	Π3	Π4	-26.28	10.66	3.75	
Δ 15	35x60	Π3	Π4	-37.46	12.21	4.78	Φ10/40(76)
Δ 16	35x60	Π5	Π6	-12.42	9.85	3.75	
Δ 16	35x60	Π5	Π6	-23.45	10.16	3.75	
Δ 17	30x60	Π2		0.00	0.00	0.00	
Δ 18	30x60	Π4		-20.49	9.62	2.38	Φ10/38(64)
Δ 18	30x60	Π4		0.00	0.00	1.15	
Δ 18	30x60	Π4		-33.76	11.76	3.95	Φ10/39(77)
Δ 19	30x60	Π6		0.00	0.00	0.98	
Δ 19	30x60	Π6		0.00	0.00	0.98	

Στάθμη 3: 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	3.7	0.8	15 < 25	3.7	0.8	11 < 25
2	3.7	0.8	15 < 25	3.7	0.8	11 < 25
3	6.5	0.8	22 < 25	6.5	0.8	23 < 25
4	6.5	0.6	18 < 25	6.5	0.6	15 < 25
5	3.3	0.8	14 < 20	3.3	0.8	10 < 20
6	4.8	0.8	18 < 25	4.8	0.8	15 < 25
7	1.1	2.4	14 < 25	1.1	2.4	10 < 25
8	4.8	1.0	21 > 20	4.6	1.0	19 < 20

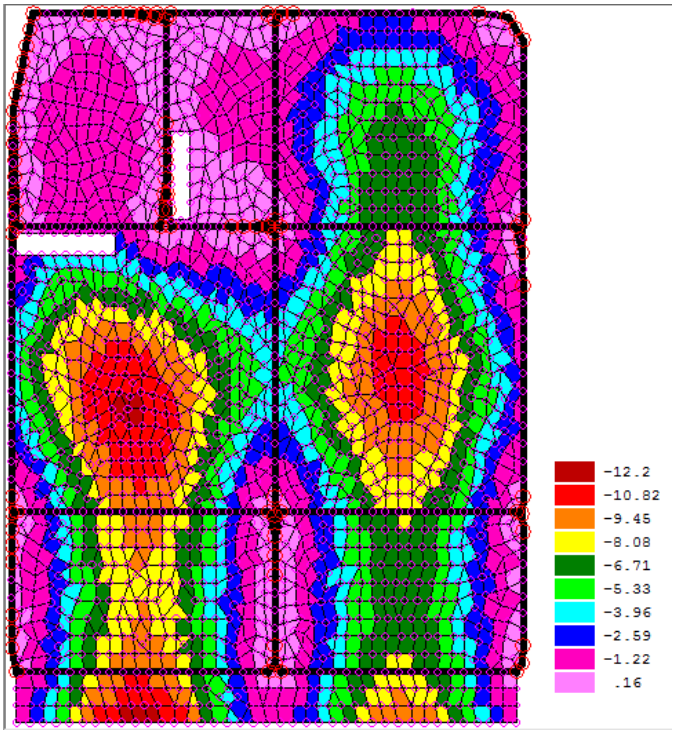
Στάθμη 3: Έλεγχος σε παραμόρφωση: P = 1.00 x G + 1.00 x Q

Πλάκα	L	P	a	Ζώνη Επίλυσης	L/250	L/500	Ελάχιστο Βέλος Κάμψης ae	Στιγμιαίο Βέλος Κάμψης a0	Μακροχρόνιο Βέλος Κάμψης at	Mr	Md	Συντελεστής Ερπυσμού Φ
	[m]	[kN/m]					mm	mm	mm	KNm	KNm	
1	3.7	12.3	0.8	Y-Y	14.6	7.3	0.3	0.3	0.0	18.8	11.5	3.7
1	3.7	12.3	0.8	Y-Y	14.6	7.3	0.3	0.3	0.0	18.8	11.5	3.7
2	3.7	12.1	0.8	Y-Y	14.6	7.3	0.3	0.3	0.0	18.8	11.3	3.7
2	3.7	12.1	0.8	Y-Y	14.6	7.3	0.3	0.3	0.0	18.8	11.3	3.7
3	6.5	11.3	0.6	Y-Y	26.0	13.0	1.3	1.3	0.0	18.8	18.4	3.7
3	6.5	9.6	0.8	Y-Y	26.0	13.0	2.3	7.0	0.0	18.8	25.5	3.7
4	6.5	9.7	0.6	Y-Y	26.0	13.0	1.1	1.1	0.0	18.8	15.7	3.7
4	6.5	9.7	0.6	Y-Y	26.0	13.0	1.1	1.1	0.0	18.8	15.7	3.7

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

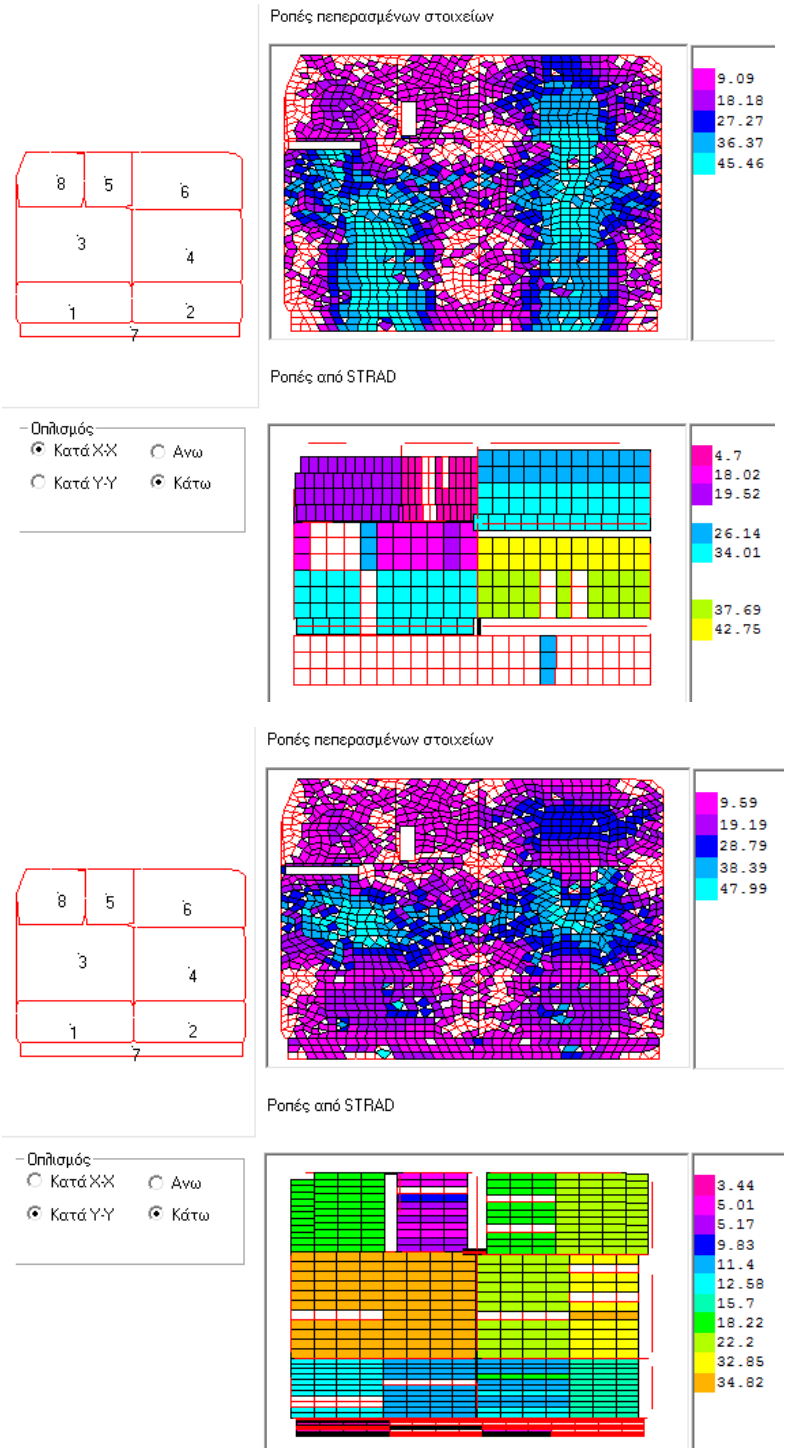
5	3.3	8.9	0.8	X-X	13.3	6.7	0.3	0.3	0.0	12.0	6.3	3.7
5	3.3	8.9	0.8	X-X	13.3	6.7	0.3	0.3	0.0	12.0	6.3	3.7
6	4.8	10.4	0.8	Y-Y	19.4	9.7	0.8	0.8	0.0	18.8	15.8	3.7
6	4.8	10.4	0.8	Y-Y	19.4	9.7	0.8	0.8	0.0	18.8	15.8	3.7
7	1.1	13.3	2.4	Y-Y	4.6	2.3	0.1	0.1	0.0	18.8	8.8	3.7
7	1.1	13.3	2.4	Y-Y	4.6	2.3	0.1	0.1	0.0	18.8	8.8	3.7
7	1.1	13.3	2.4	Y-Y	4.6	2.3	0.1	0.1	0.0	18.8	8.8	3.7
7	1.1	13.3	2.4	Y-Y	4.6	2.3	0.1	0.1	0.0	18.8	8.8	3.7
8	4.6	7.4	1.0	X-X	18.5	9.2	2.1	8.5	0.0	12.0	15.7	3.7
8	4.8	6.2	1.0	Y-Y	19.4	9.7	2.2	6.8	0.0	12.0	14.4	3.7
8	4.4	7.9	1.0	X-X	17.8	8.9	2.0	7.6	0.0	12.0	15.5	3.7

Υπολογισμός παραμορφώσεων επίλυσης με επιφ. πεπερασμένα στοιχεία (mm)



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Στάθμη 4: 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	25	5ΥΥ	Δ 1	Δ 3	10.91	7.94	3.75	Φ10/40(36)
								Φ10/40(37)
					-13.46	5.90	0.80	
								Φ10/40(35)
Π 1	25	6ΥΥ	Δ 1	Δ 3	14.07	11.56	3.77	Φ10/40(48)

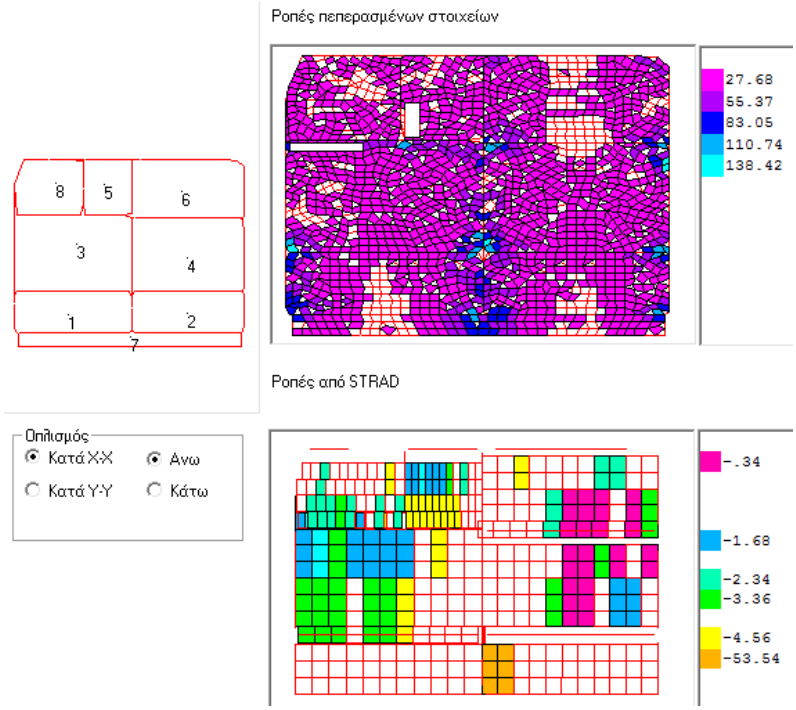
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

								Φ10/40(49)
					-27.65	7.73	1.44	
								Φ10/40(47)
Π 1	25	8XX	Δ 11	Δ 14	39.59	12.45	0.00	
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	25	3YY	Δ 2	Δ 4	15.71	8.56	3.75	Φ10/40(12)
								Φ10/40(13)
					-24.59	10.26	2.78	
								Φ10/28(11)
Π 2	25	4YY	Δ 2	Δ 4	11.40	9.28	3.75	Φ10/40(24)
								Φ10/40(25)
					-21.78	5.09	0.58	
								Φ10/40(23)
Π 2	25	8XX	Δ 14	Δ 18	32.51	11.59	0.00	
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	25	5YY	Δ 3	Δ 6	32.21	11.55	4.88	Φ12/30(38)
								Φ12/30(39)
					-2.41	0.00	0.00	
Π 3	25	6YY	Δ 3	Δ 5	38.99	12.53	4.82	Φ12/30(50)
								Φ12/30(51)
					-0.40	0.00	0.00	
Π 3	25	9XX	Δ 12	Δ 16	16.08	11.90	4.09	Φ10/30(56)
								Φ10/30(57)
					-1.14	0.00	0.00	
Π 3	25	10XX	Δ 12	Δ 15	30.37	11.93	4.11	Φ10/30(63)
								Φ10/30(64)
					-3.00	2.89	0.18	
								Φ10/40(62)
Π 4	25	3YY	Δ 4	Δ 7	30.28	11.53	3.79	Φ12/30(15)
								Φ12/30(16)
					-2.71	3.07	0.20	
								Φ10/40(14)
Π 4	25	4YY	Δ 4	Δ 7	25.17	11.00	3.79	Φ12/30(27)
								Φ12/30(28)
					-10.22	3.80	0.32	
								Φ10/40(26)
Π 4	25	9XX	Δ 16	Δ 19	39.93	12.48	4.70	Φ10/30(59)
								Φ10/30(60)
					-0.31	1.29	0.03	
								Φ10/40(58)
Π 4	25	10XX	Δ 15	Δ 19	35.21	12.30	4.49	Φ10/30(66)
								Φ10/30(67)
					-0.60	1.78	0.07	
								Φ10/40(65)
Π 5	20	2XX	Δ 13	Δ 17	4.28	6.95	3.00	Φ10/40(5)
								Φ10/40(6)
					-4.14	4.75	0.38	
								Φ10/40(4)
Π 5	20	5YY	Δ 6	Δ 9	4.30	7.30	3.00	Φ10/40(41)
								Φ10/40(42)
					-3.91	3.39	0.19	
								Φ10/40(40)
Π 5	20	12XX	Δ 13	Δ 17	4.28	6.53	3.00	Φ10/40(72)
								Φ10/40(73)
					-1.52	0.00	0.00	
Π 6	25	2XX	Δ 17	Δ 20	31.10	11.40	3.75	Φ10/40(8)
								Φ10/40(9)
					-0.30	1.27	0.03	
								Φ10/40(7)
Π 6	25	3YY	Δ 7	Δ 10	20.30	9.58	3.75	Φ10/30(17)
								Φ10/30(18)
					-0.59	0.00	0.00	
Π 6	25	4YY	Δ 7	Δ 10	17.30	9.24	3.75	Φ10/30(29)

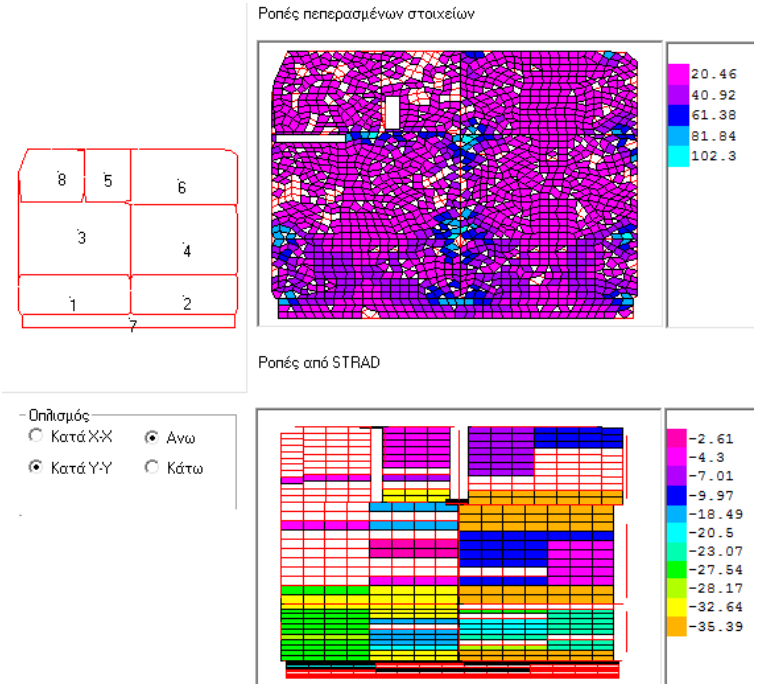
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

								Φ10/30(30)
					-8.04	0.00	0.00	
Π 6	25	12XX	Δ 17	Δ 20	23.90	10.24	3.75	Φ10/40(74)
								Φ10/40(75)
					0.00	0.00	0.00	
ΠΡ 7	25	3YY	Τ 1002	Δ 2	-23.07	5.68	0.00	
ΠΡ 7	25	4YY	Τ 1002	Δ 2	-28.17	7.64	0.00	
ΠΡ 7	25	5YY	Τ 1002	Δ 1	-33.28	8.52	0.00	
ΠΡ 7	25	6YY	Τ 1002	Δ 1	-27.54	5.16	0.00	
Π 8	20	1XX	Δ 5	Δ 13	15.65	10.84	3.00	Φ10/40(2)
								Φ10/40(3)
					-1.85	1.61	0.04	
								Φ10/40(1)
Π 8	20	7YY	Δ 5	Δ 8	14.44	10.47	3.00	Φ10/40(53)
								Φ10/40(54)
					-0.27	0.00	0.00	
Π 8	20	11XX	Δ 8	Δ 13	15.52	10.80	3.00	Φ10/40(69)
								Φ10/40(70)
					0.00	0.00	0.00	

Στάθμη 4: Στηρίξεις - συνοπτικά



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ



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]	
Δ 1	40x50	ΠΡ7	Π1	-33.28	11.70	3.90	Φ10/15(43)
Δ 1	40x50	ΠΡ7	Π1	-27.54	10.87	3.75	Φ10/15(52)
Δ 2	40x50	ΠΡ7	Π2	-23.07	10.09	3.75	Φ10/15(19)
Δ 2	40x50	ΠΡ7	Π2	-28.17	10.97	3.75	Φ10/15(31)
Δ 3	70x40	Π1	Π3	-32.63	11.61	4.52	Φ10/40(44)
Δ 3	70x40	Π1	Π3	-33.28	11.70	3.90	
Δ 4	70x40	Π2	Π4	-26.18	10.65	3.75	
Δ 4	70x40	Π2	Π4	-26.18	10.65	3.75	
Δ 5	30x60		Π8	-22.09	12.33	3.42	
Δ 5	30x60	Π3		0.00	0.00	1.23	
Δ 5	30x60		Π8	0.00	0.00	0.98	
Δ 6	30x60	Π3	Π5	-24.28	12.74	4.47	Φ10/40(45)
Δ 7	60x40	Π4	Π6	-35.39	11.96	4.15	Φ10/40(20)
Δ 7	60x40	Π4	Π6	-35.39	11.96	4.15	Φ10/40(32)
Δ 8	30x60	Π8		0.00	0.00	0.98	
Δ 8	30x60		Π8	0.00	0.00	0.98	Φ10/40(71)
Δ 9	30x60	Π5		0.00	0.00	0.98	
Δ 10	30x60	Π6		-9.97	6.96	1.14	Φ10/40(21)
Δ 10	30x60	Π6		-7.01	5.91	0.98	Φ10/40(33)
Δ 11	30x60		Π1	-42.53	12.74	5.01	
Δ 12	30x60		Π3	0.00	0.00	1.03	Φ10/38(61)
Δ 12	30x60		Π3	0.00	0.00	1.03	Φ10/38(68)
Δ 13	30x50	Π8		0.00	0.00	0.98	
Δ 13	30x50		Π5	0.00	0.00	0.98	
Δ 13	30x50	Π8		0.00	0.00	0.98	
Δ 13	30x50		Π5	0.00	0.00	0.98	
Δ 14	35x40	Π1	Π2	-53.54	13.66	6.46	Φ12/12(55)
Δ 15	35x60	Π3	Π4	-24.75	10.41	3.75	
Δ 16	35x60	Π3	Π4	-24.75	10.41	3.75	
Δ 17	35x60	Π5	Π6	-11.64	9.60	3.75	
Δ 17	35x60	Π5	Π6	-22.63	10.01	3.75	
Δ 18	30x60	Π2		0.00	0.00	0.00	
Δ 19	30x60	Π4		0.00	0.00	1.23	

Δ 19	30x60	Π4		-8.82	6.58	1.15	
Δ 20	30x60	Π6		-3.83	4.43	0.98	
Δ 20	30x60	Π6		0.00	0.00	0.98	

Στάθμη 4: Έλεγχος σε λυγηρότητα (ανάγκη ελέγχου παραμόρφωσης)

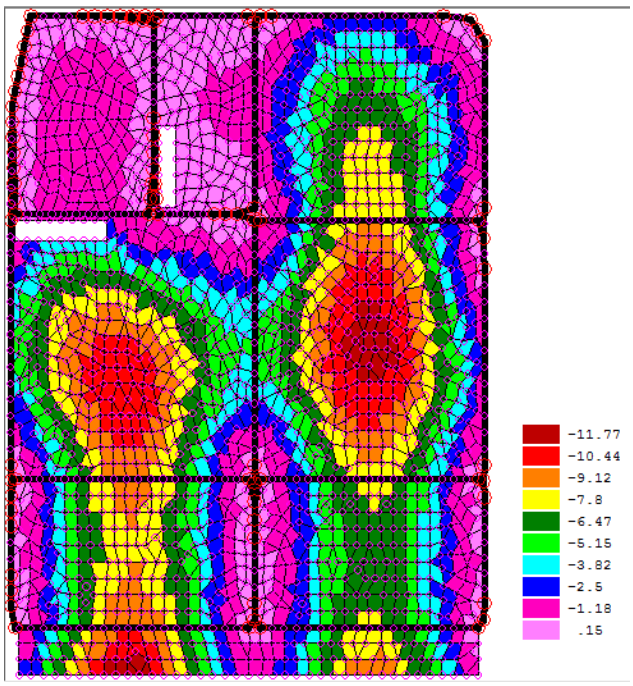
Πλάκα	Μήκος	Συντ. a	Χωρίς διαχωριστικά	Μήκος	Συντ. a	Με διαχωριστικά
	[m]		Απαραίτητο Πάχος Πλάκας για Απαλλαγή [cm]	[m]		Απαραίτητο Πάχος Πλάκας για Απαλλαγή [cm]
1	3.7	0.8	15 < 25	3.7	0.8	11 < 25
2	3.7	0.8	15 < 25	3.7	0.8	11 < 25
3	6.5	0.8	22 < 25	6.5	0.8	23 < 25
4	6.3	0.6	18 < 25	6.3	0.6	15 < 25
5	3.3	0.8	14 < 20	3.3	0.8	10 < 20
6	5.0	0.8	18 < 25	5.0	0.8	16 < 25
7	1.1	2.4	14 < 25	1.1	2.4	10 < 25
8	4.8	1.0	21 > 20	4.6	1.0	19 < 20

Στάθμη 4: Έλεγχος σε παραμόρφωση: P = 1.00 x G + 1.00 x Q

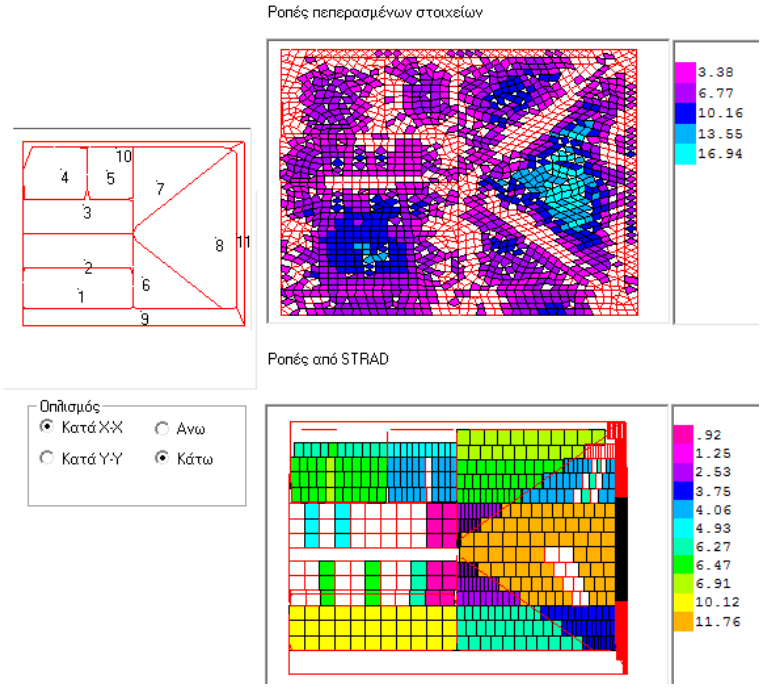
Πλάκα	L	P	a	Ζώνη Επίλυσης	L/250	L/500	Ελάχιστο Βέλος Κάμψης ae	Στιγμιαίο Βέλος Κάμψης a0	Μακροχρόνιο Βέλος Κάμψης at	Mr	Md	Συντελεστής Ερπυσμού Φ
	[m]	[kN/m]					mm	mm	mm	KNm	KNm	
1	3.7	12.3	0.8	Y-Y	14.6	7.3	0.3	0.3	0.0	18.8	11.5	3.7
1	3.7	12.3	0.8	Y-Y	14.6	7.3	0.3	0.3	0.0	18.8	11.5	3.7
2	3.7	11.8	0.8	Y-Y	14.6	7.3	0.3	0.3	0.0	18.8	11.0	3.7
2	3.7	11.8	0.8	Y-Y	14.6	7.3	0.3	0.3	0.0	18.8	11.0	3.7
3	6.5	10.3	0.6	Y-Y	26.0	13.0	1.2	1.2	0.0	18.8	16.8	3.7
3	6.5	8.8	0.8	Y-Y	26.0	13.0	2.1	5.3	0.0	18.8	23.3	3.7
4	6.3	10.6	0.6	Y-Y	25.4	12.7	1.1	1.1	0.0	18.8	16.5	3.7
4	6.3	10.6	0.6	Y-Y	25.4	12.7	1.1	1.1	0.0	18.8	16.5	3.7
5	3.3	7.6	0.8	X-X	13.3	6.6	0.2	0.2	0.0	12.0	5.4	3.7
5	3.3	7.6	0.8	X-X	13.3	6.7	0.2	0.2	0.0	12.0	5.4	3.7
6	5.0	9.3	0.8	Y-Y	20.0	10.0	0.8	0.8	0.0	18.8	14.9	3.7
6	5.0	9.3	0.8	Y-Y	20.0	10.0	0.8	0.8	0.0	18.8	14.9	3.7
7	1.1	13.3	2.4	Y-Y	4.6	2.3	0.1	0.1	0.0	18.8	8.8	3.7
7	1.1	13.3	2.4	Y-Y	4.6	2.3	0.1	0.1	0.0	18.8	8.8	3.7
7	1.1	13.3	2.4	Y-Y	4.6	2.3	0.1	0.1	0.0	18.8	8.8	3.7
7	1.1	13.3	2.4	Y-Y	4.6	2.3	0.1	0.1	0.0	18.8	8.8	3.7
8	4.6	7.4	1.0	X-X	18.4	9.2	2.1	8.4	0.0	12.0	15.7	3.7
8	4.8	6.2	1.0	Y-Y	19.4	9.7	2.2	6.8	0.0	12.0	14.4	3.7
8	4.4	8.0	1.0	X-X	17.7	8.9	1.9	7.5	0.0	12.0	15.5	3.7

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

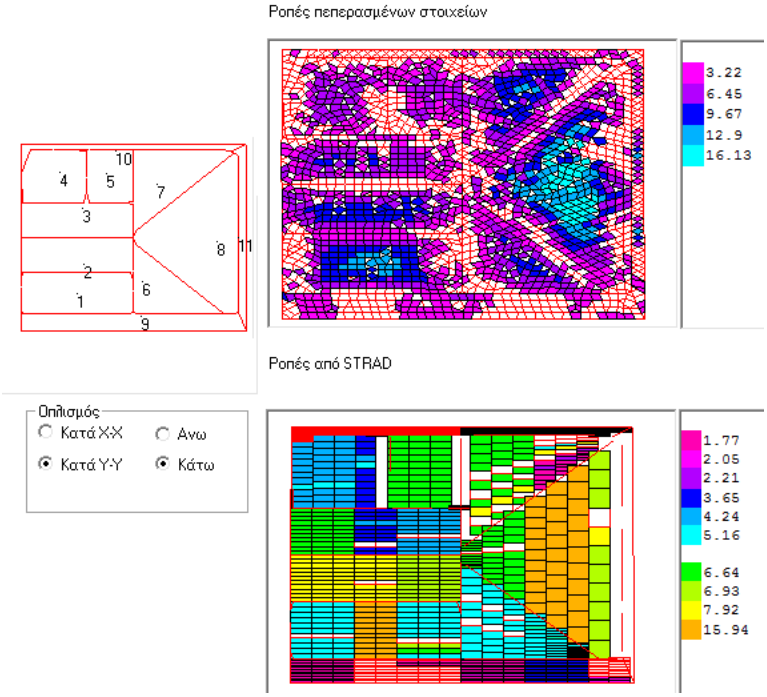
Υπολογισμός παραμορφώσεων επίλυσης με επιφ. πεπερασμένα στοιχεία (mm)



Στάθμη 5: Πλάκες - συνοπτικά



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ



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	6YY	Δ 1	Δ 23	5.39	7.73	3.00	Φ10/40(68)
								Φ10/40(69)
					-1.76	3.91	0.25	
								Φ10/40(67)
Π 1	20	7YY	Δ 1	Δ 4	11.07	9.40	3.00	Φ10/40(87)
								Φ10/40(88)
					-4.56	0.00	0.00	
Π 1	20	8YY	Δ 1	Δ 4	5.34	7.29	3.00	Φ10/40(106)
								Φ10/40(107)
					-3.17	3.29	0.18	
								Φ10/40(105)
Π 1	20	11XX	Δ 10	Δ 14	10.13	9.04	0.00	
					-7.22	2.30	0.08	
								Φ10/40(140)
Π 2	20	6YY	Δ 23	Δ 1007	6.89	7.60	3.00	Φ10/40(72)
								Φ10/40(73)
					-1.50	3.15	0.16	
								Φ10/40(71)
Π 2	20	7YY	Δ 4	Δ 1007	7.92	8.36	3.00	Φ10/40(91)
								Φ10/40(92)
					-3.91	3.90	0.25	
								Φ10/40(90)
Π 2	20	8YY	Δ 4	Δ 1007	7.54	7.91	3.00	Φ10/40(110)
								Φ10/40(111)
					-4.34	5.60	0.54	
								Φ10/40(109)
Π 2	20	10XX	Δ 11	Δ 15	6.39	8.46	0.00	
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	20	6YY	Δ 1007	Δ 6	4.70	6.55	3.00	Φ10/40(75)
								Φ10/40(76)
					-1.33	0.00	0.00	
Π 3	20	7YY	Δ 1007	Δ 5	2.97	6.29	3.00	Φ10/40(94)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

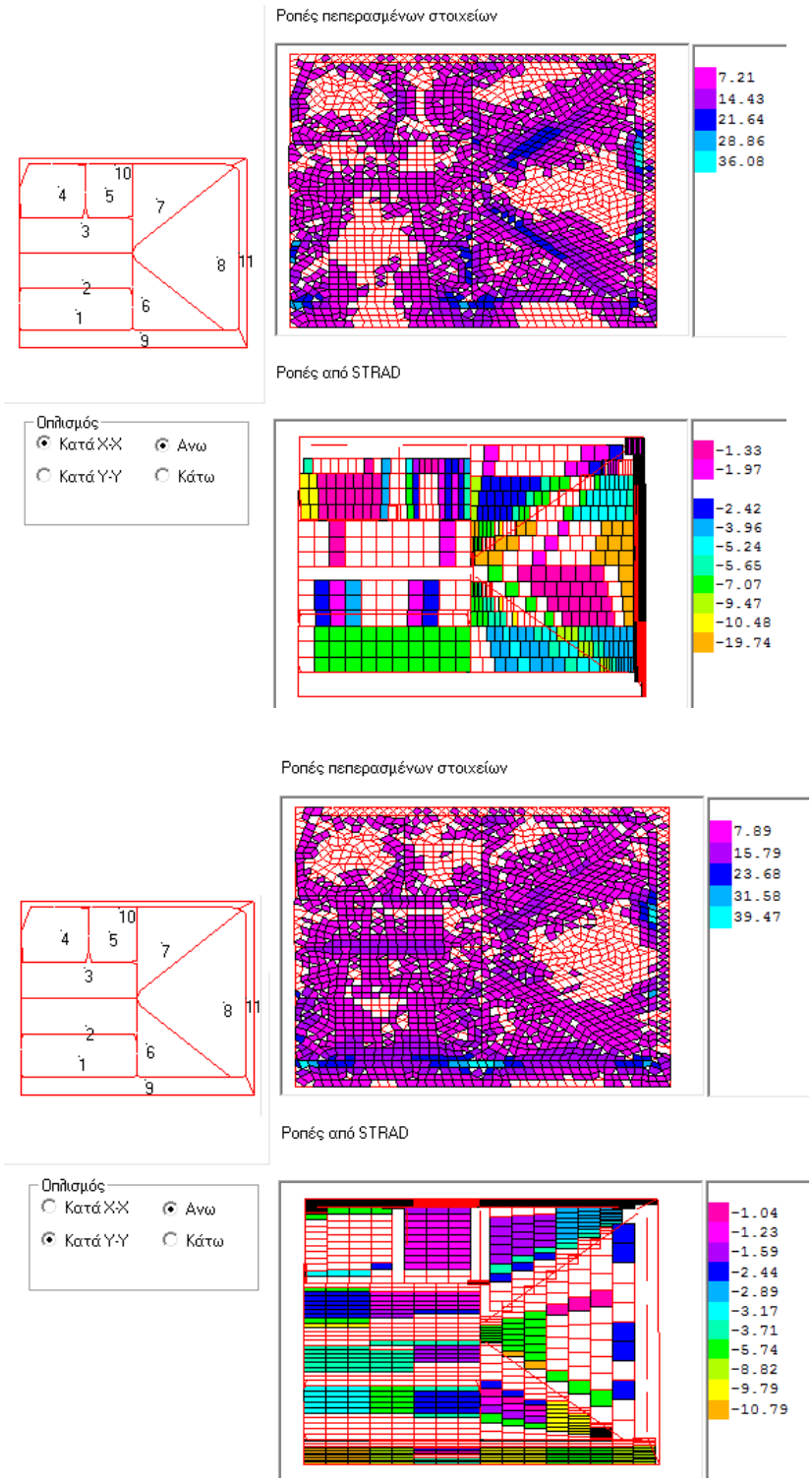
								Φ10/40(95)
					-1.32	0.00	0.00	
Π 3	20	8YY	Δ 1007	Δ 5	6.53	7.41	3.00	Φ10/40(113)
								Φ10/40(114)
					-2.01	0.00	0.00	
Π 3	20	9XX	Δ 12	Δ 16	1.85	6.73	0.00	
					0.00	0.00	0.00	
Π 4	20	2XX	Δ 7	Δ 13	5.67	7.17	3.00	Φ10/40(7)
								Φ10/40(8)
					0.00	0.00	0.00	
Π 4	20	3XX	Δ 5	Δ 13	5.95	7.31	3.00	Φ10/40(19)
								Φ10/40(20)
					-1.15	0.00	0.00	
Π 4	20	7YY	Δ 5	Δ 7	3.30	6.41	3.00	Φ10/40(96)
								Φ10/40(97)
					0.00	0.00	0.00	
Π 4	20	8YY	Δ 5	Δ 7	3.95	6.56	3.00	Φ10/40(115)
								Φ10/40(116)
					0.00	0.00	0.00	
Π 5	20	2XX	Δ 13	Δ 17	4.16	6.01	3.00	Φ10/40(9)
								Φ10/40(10)
					-1.03	0.00	0.00	
Π 5	20	3XX	Δ 13	Δ 17	3.66	5.94	3.00	Φ10/40(21)
								Φ10/40(22)
					-0.95	0.00	0.00	
Π 5	20	6YY	Δ 6	Δ 8	5.37	6.77	3.00	Φ10/40(77)
								Φ10/40(78)
					-1.32	0.00	0.00	
Π 6	20	4YY	Δ 2	Δ 21	5.17	6.84	3.00	Φ10/20(39)
					-9.62	6.41	0.72	
								Φ10/40(38)
Π 6	20	5YY	Δ 2	Δ 21	4.95	7.50	3.00	Φ10/40(53)
								Φ10/40(54)
					-0.97	2.99	0.15	
								Φ10/40(52)
Π 6	20	10XX	Δ 15	Δ 21	2.99	5.14	3.00	Φ10/20(133)
					-6.37	5.20	0.46	
								Φ10/40(132)
Π 6	20	11XX	Δ 14	Δ 21	5.89	7.07	3.00	Φ10/40(142)
								Φ10/40(143)
					-4.12	4.97	0.42	
								Φ10/40(141)
Π 7	20	2XX	Δ 17	Δ 22	6.45	7.37	3.00	Φ10/40(11)
								Φ10/40(12)
					0.00	0.00	0.00	
Π 7	20	3XX	Δ 17	Δ 22	6.09	7.18	3.00	Φ10/40(24)
								Φ10/40(25)
					-3.12	3.52	0.20	
								Φ10/40(23)
Π 7	20	4YY	Δ 22	Δ 9	1.86	7.86	3.00	Φ10/40(44)
								Φ10/40(45)
					-2.90	3.57	0.21	
								Φ10/40(43)
Π 7	20	5YY	Δ 22	Δ 9	5.39	8.30	3.00	Φ10/40(57)
								Φ10/40(58)
					-1.49	0.00	0.00	
Π 7	20	9XX	Δ 16	Δ 22	2.54	4.76	3.00	Φ10/20(123)
					-6.88	5.27	0.69	
								Φ10/40(122)
Π 8	20	1YY	Δ 3	Δ 22	6.69	7.82	3.00	Φ10/40(4)
								Φ10/40(5)
					-1.79	0.00	0.00	
Π 8	20	2XX	Δ 22	Δ 20	0.00	3.92	3.00	Φ10/20(15)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

					-2.10	4.34	0.32	
								Φ10/40(14)
Π 8	20	3XX	Δ 22	Δ 20	4.07	7.17	3.00	Φ10/40(28)
								Φ10/40(29)
					-5.24	3.78	0.24	
								Φ10/40(27)
Π 8	20	4YY	Δ 21	Δ 22	15.00	10.66	3.00	Φ10/40(40)
								Φ10/40(41)
					0.00	0.00	0.00	
Π 8	20	5YY	Δ 21	Δ 22	6.38	7.85	3.00	Φ10/40(55)
								Φ10/40(56)
					-5.26	0.00	0.00	
Π 8	20	9XX	Δ 22	Δ 19	11.19	9.44	3.00	Φ10/40(124)
								Φ10/40(125)
					0.00	0.00	0.00	
Π 8	20	10XX	Δ 21	Δ 19	11.17	9.97	3.00	Φ10/40(134)
								Φ10/40(135)
					-1.26	0.00	0.00	
Π 8	20	11XX	Δ 21	Δ 18	3.75	5.73	3.00	Φ10/40(145)
								Φ10/40(146)
					-3.96	0.00	0.00	
Π 9	20	1YY	Δ 1002	Δ 3	0.00	4.29	3.00	Φ10/20(3)
					-8.82	7.49	1.01	
								Φ10/20(2)
Π 9	20	4YY	Δ 1002	Δ 2	3.65	5.65	3.00	Φ10/20(36)
					-5.73	4.57	0.35	
								Φ10/20(35)
Π 9	20	5YY	Δ 1002	Δ 2	1.92	4.35	3.00	Φ10/20(51)
					-9.78	5.27	0.47	
								Φ10/20(50)
Π 9	20	6YY	Δ 1002	Δ 1	0.00	3.70	3.00	Φ10/20(65)
					-1.04	3.08	0.16	
								Φ10/20(64)
Π 9	20	7YY	Δ 1002	Δ 1	0.00	2.74	3.00	Φ10/20(85)
					-6.78	3.21	0.17	
								Φ10/20(84)
Π 9	20	8YY	Δ 1002	Δ 1	1.99	4.23	3.00	Φ10/20(103)
					-10.78	6.79	0.82	
								Φ10/20(102)
Π 10	20	4YY	Δ 9	Δ 1005	2.21	4.45	3.00	Φ10/20(48)
					-1.23	3.34	0.18	
								Φ10/40(47)
Π 10	20	5YY	Δ 9	Δ 1005	1.77	4.00	3.00	Φ10/20(61)
					-2.89	5.06	0.43	
								Φ10/40(60)
Π 10	20	6YY	Δ 8	Δ 1005	0.00	0.00	3.00	Φ10/20(81)
					-0.44	1.39	0.03	
								Φ10/40(80)
Π 10	20	7YY	Δ 7	Δ 1005	0.00	0.00	3.00	Φ10/20(100)
					-2.43	3.52	0.20	
								Φ10/40(99)
Π 10	20	8YY	Δ 7	Δ 1005	0.00	0.00	3.00	Φ10/20(119)
					-2.43	3.52	0.20	
								Φ10/40(118)
Π 11	20	2XX	Δ 20	Δ 1008	0.54	2.26	3.00	Φ10/20(18)
					-1.97	4.20	0.30	
								Φ10/40(17)
Π 11	20	3XX	Δ 20	Δ 1008	0.00	0.00	3.00	Φ10/20(32)
					-2.41	3.51	0.20	
								Φ10/40(31)
Π 11	20	9XX	Δ 19	Δ 1008	6.91	7.61	3.00	Φ10/20(128)
					-9.47	6.90	1.12	
								Φ10/40(127)

Π 11	20	10XX	Δ 19	Δ 1008	4.94	6.52	3.00	Φ10/20(138)
					-9.42	6.88	1.08	
								Φ10/40(137)
Π 11	20	11XX	Δ 18	Δ 1008	0.00	0.00	3.00	Φ10/20(149)
					-0.75	1.92	0.06	
								Φ10/40(148)

Στάθμη 5: Στηρίξεις - συνοπτικά



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

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]	
Δ 1	50x62	Π9	Π1	-20.01	11.92	3.10	
Δ 1	50x62	Π9	Π1	-12.50	9.87	3.00	
Δ 1	50x62	Π9	Π1	-20.61	12.05	3.20	
Δ 2	50x62	Π9	Π6	-11.62	9.59	3.00	
Δ 2	50x62	Π9	Π6	-15.14	10.70	3.00	
Δ 3	50x62	Π9	Π8	-16.63	11.11	3.00	
Δ 4	30x42	Π1	Π2	-7.93	8.10	3.00	
Δ 4	30x42	Π1	Π2	-7.93	8.10	3.00	
Δ 5	30x60		Π4	-10.47	9.18	3.00	Φ10/40(33)
Δ 5	30x60	Π3	Π4	-6.63	7.46	3.00	
Δ 5	30x60	Π3	Π4	-6.63	7.46	3.00	
Δ 6	30x75	Π3	Π5	-4.19	6.03	3.00	
Δ 7	30x60		Π4	-6.22	7.25	0.98	
Δ 7	30x60	Π4	Π10	-5.72	6.97	3.00	
Δ 7	30x60	Π4	Π10	-5.72	6.97	3.00	
Δ 8	30x60	Π5	Π10	-1.58	3.79	3.00	
Δ 9	30x60	Π7	Π10	-1.89	4.13	3.00	
Δ 9	30x60	Π7	Π10	-4.03	5.92	3.00	
Δ 10	30x60		Π1	-12.29	9.81	1.88	
Δ 11	30x60		Π2	0.00	0.00	0.00	
Δ 12	30x60		Π3	0.00	0.00	0.00	
Δ 13	30x40	Π4	Π5	-8.47	8.32	3.00	
Δ 13	30x40	Π4	Π5	-8.28	8.26	3.00	
Δ 14	35x60	Π1	Π6	-11.43	9.52	3.00	
Δ 15	35x60	Π2	Π6	-7.06	7.68	3.00	Φ10/40(139)
Δ 16	35x60	Π3	Π7	-5.65	6.93	3.00	Φ10/40(129)
Δ 17	35x60	Π5	Π7	-8.56	8.36	3.00	
Δ 17	35x60	Π5	Π7	-7.36	7.82	3.00	
Δ 18	30x60	Π8	Π11	-2.32	4.55	3.00	
Δ 19	30x60	Π8	Π11	-32.10	13.76	5.05	Φ10/40(130)
Δ 19	30x60	Π8	Π11	-19.65	11.84	3.05	
Δ 20	30x60	Π8	Π11	-3.64	5.65	3.00	
Δ 20	30x60	Π8	Π11	-5.61	6.91	3.00	
Δ 21	40x60	Π6	Π8	-13.39	10.15	3.00	
Δ 21	40x60	Π6	Π8	-7.89	8.08	3.00	
Δ 21	40x60	Π6	Π8	-16.92	11.18	3.00	
Δ 21	40x60	Π6	Π8	-7.44	7.86	3.00	
Δ 22	40x60	Π8		0.00	0.00	0.98	
Δ 22	40x60	Π7	Π8	-3.50	5.54	3.00	
Δ 22	40x60	Π7	Π8	-8.29	8.23	3.00	
Δ 22	40x60	Π8	Π7	-13.58	10.21	3.00	
Δ 22	40x60	Π8	Π7	-11.69	9.61	3.00	
Δ 22	40x60	Π7	Π8	-17.04	11.21	3.05	
Δ 23	30x60	Π1	Π2	-7.77	8.02	3.00	
Δ 1002	50x20		Π9	-2.84	5.02	0.98	Φ10/20(6)
Δ 1002	50x20		Π9	0.00	0.00	0.98	
Δ 1002	50x20		Π9	0.00	0.00	0.98	Φ10/20(62)
Δ 1002	50x20		Π9	-3.71	5.69	0.98	Φ10/20(82)
Δ 1002	50x20		Π9	0.00	0.00	0.98	
Δ 1002	50x20		Π9	-2.98	5.13	0.98	Φ10/20(120)
Δ 1005	50x20	Π10		0.00	0.00	0.98	
Δ 1005	50x20	Π10		0.00	0.00	0.98	
Δ 1005	50x20	Π10		0.00	0.00	0.98	
Δ 1005	50x20	Π10		0.00	0.00	0.98	
Δ 1005	50x20	Π10		0.00	0.00	0.98	
Δ 1007	50x20	Π2	Π3	-8.32	8.25	3.00	
Δ 1007	50x20	Π2	Π3	-9.40	8.74	3.00	
Δ 1007	50x20	Π2	Π3	-11.42	9.52	3.00	
Δ 1008	50x20	Π11		0.00	0.00	0.98	

Δ 1008	50x20	Π11		0.00	0.00	0.98	
Δ 1008	50x20	Π11		0.00	0.00	0.98	
Δ 1008	50x20	Π11		0.00	0.00	0.98	
Δ 1008	50x20	Π11		0.00	0.00	0.98	

Στάθμη 5: Έλεγχος σε λυγηρότητα (ανάγκη ελέγχου παραμόρφωσης)

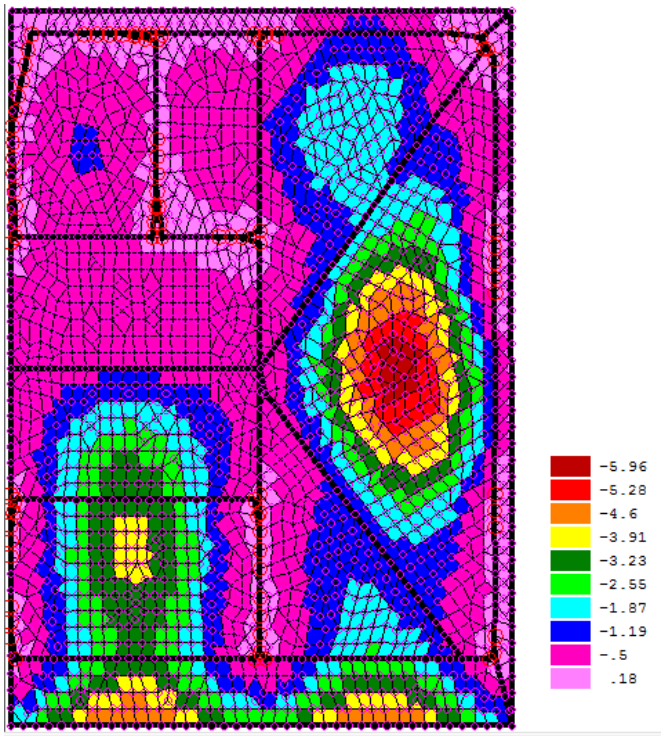
Πλάκα	Μήκος	Συντ. a	Χωρίς διαχωριστικά	Μήκος	Συντ. a	Με διαχωριστικά
	[m]		Απαραίτητο Πάχος Πλάκας για Απαλλαγή [cm]	[m]		Απαραίτητο Πάχος Πλάκας για Απαλλαγή [cm]
1	3.8	0.6	13 < 20	3.8	0.6	8 < 20
2	3.2	0.6	11 < 20	3.2	0.6	7 < 20
3	3.1	0.6	11 < 20	3.1	0.6	7 < 20
4	4.6	0.8	17 < 20	4.3	0.8	13 < 20
5	3.3	0.6	12 < 20	3.3	0.6	8 < 20
6	1.9	0.6	9 < 20	1.9	0.6	6 < 20
7	4.1	0.6	13 < 20	4.1	0.6	9 < 20
8	6.3	0.6	18 < 20	6.3	0.6	14 < 20
9	1.6	0.8	9 < 20	1.6	0.8	6 < 20
10	0.5	0.8	6 < 20	0.5	0.8	5 < 20
11	0.5	0.8	6 < 20	0.5	0.8	5 < 20

Στάθμη 5: 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	Συντελεστής Ερπυσμού Φ
	[m]	[kN/m]					mm	mm	mm	KNm	KNm	
1	3.8	7.2	0.6	Y-Y	15.2	7.6	0.2	0.2	0.0	12.0	4.3	3.7
1	3.8	7.2	0.6	Y-Y	15.2	7.6	0.2	0.2	0.0	12.0	4.3	3.7
1	3.8	7.2	0.6	Y-Y	15.2	7.6	0.2	0.2	0.0	12.0	4.3	3.7
2	3.2	7.2	0.6	Y-Y	12.6	6.3	0.1	0.1	0.0	12.0	3.0	3.7
2	3.2	7.2	0.6	Y-Y	12.6	6.3	0.1	0.1	0.0	12.0	3.0	3.7
2	3.2	7.2	0.6	Y-Y	12.6	6.3	0.1	0.1	0.0	12.0	3.0	3.7
3	3.1	7.2	0.6	Y-Y	12.6	6.3	0.1	0.1	0.0	12.0	3.0	3.7
3	3.1	7.2	0.6	Y-Y	12.6	6.3	0.1	0.1	0.0	12.0	3.0	3.7
3	3.1	7.2	0.6	Y-Y	12.6	6.3	0.1	0.1	0.0	12.0	3.0	3.7
4	4.3	4.4	0.8	X-X	17.3	8.7	0.4	0.4	0.0	12.0	5.4	3.7
4	4.6	4.0	0.8	X-X	18.4	9.2	0.5	0.5	0.0	12.0	5.5	3.7
4	4.8	3.3	0.6	Y-Y	19.4	9.7	0.2	0.2	0.0	12.0	3.0	3.7
4	4.8	3.3	0.6	Y-Y	19.4	9.7	0.2	0.2	0.0	12.0	3.0	3.7
5	3.3	5.9	0.6	X-X	13.3	6.6	0.1	0.1	0.0	12.0	2.6	3.7
5	3.3	5.9	0.6	X-X	13.3	6.7	0.1	0.1	0.0	12.0	2.6	3.7
6	1.9	7.2	0.6	Y-Y	7.7	3.9	0.0	0.0	0.0	12.0	1.1	3.7
6	1.3	7.2	0.6	X-X	5.4	2.7	0.0	0.0	0.0	12.0	0.5	3.7
7	4.1	5.4	0.6	X-X	16.5	8.3	0.2	0.2	0.0	12.0	3.6	3.7
7	3.0	7.2	0.6	Y-Y	11.8	5.9	0.1	0.1	0.0	12.0	2.6	3.7
7	1.3	7.2	0.6	X-X	5.3	2.6	0.0	0.0	0.0	12.0	0.5	3.7
8	1.0	7.2	0.6	X-X	4.1	2.1	0.0	0.0	0.0	12.0	0.3	3.7
8	3.4	7.2	0.6	X-X	13.8	6.9	0.1	0.1	0.0	12.0	3.6	3.7
8	4.2	6.6	0.6	Y-Y	17.0	8.5	0.3	0.3	0.0	12.0	4.7	3.7
8	6.3	6.2	0.6	X-X	25.0	12.5	1.2	1.2	0.0	12.0	9.6	3.7
8	6.2	6.2	0.6	X-X	24.9	12.5	1.2	1.2	0.0	12.0	9.5	3.7
8	2.4	7.2	0.6	X-X	9.7	4.9	0.0	0.0	0.0	12.0	1.8	3.7
9	1.6	11.2	0.8	Y-Y	6.4	3.2	0.0	0.0	0.0	12.0	2.0	3.7
9	1.6	11.2	0.8	Y-Y	6.4	3.2	0.0	0.0	0.0	12.0	2.0	3.7
9	1.6	11.2	0.8	Y-Y	6.4	3.2	0.0	0.0	0.0	12.0	2.0	3.7
9	1.6	11.2	0.8	Y-Y	6.4	3.2	0.0	0.0	0.0	12.0	2.0	3.7
9	1.6	11.2	0.8	Y-Y	6.4	3.2	0.0	0.0	0.0	12.0	2.0	3.7
9	1.6	11.2	0.8	Y-Y	6.4	3.2	0.0	0.0	0.0	12.0	2.0	3.7
10	0.5	11.2	0.8	Y-Y	2.2	1.1	0.0	0.0	0.0	12.0	0.2	3.7
10	0.5	11.2	0.8	Y-Y	2.2	1.1	0.0	0.0	0.0	12.0	0.2	3.7

10	0.5	11.2	0.8	Y-Y	2.2	1.1	0.0	0.0	0.0	12.0	0.2	3.7
10	0.5	11.2	0.8	Y-Y	2.2	1.1	0.0	0.0	0.0	12.0	0.2	3.7
10	0.5	11.2	0.8	Y-Y	2.2	1.1	0.0	0.0	0.0	12.0	0.2	3.7
11	0.5	11.2	0.8	X-X	2.1	1.1	0.0	0.0	0.0	12.0	0.2	3.7
11	0.5	11.2	0.8	X-X	2.1	1.1	0.0	0.0	0.0	12.0	0.2	3.7
11	0.5	11.2	0.8	X-X	2.1	1.1	0.0	0.0	0.0	12.0	0.2	3.7
11	0.5	11.2	0.8	X-X	2.2	1.1	0.0	0.0	0.0	12.0	0.2	3.7
11	0.5	11.2	0.8	X-X	2.2	1.1	0.0	0.0	0.0	12.0	0.2	3.7

Υπολογισμός παραμορφώσεων επίλυσης με επιφ. πεπερασμένα στοιχεία (mm)



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

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^o		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	115	1	27	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
2	116	2	28	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
3	117	3	29	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
4	118	4	30	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
5	119	5	31	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
6	120	6	32	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
7	121	7	33	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	-1	3.10e+07	0.40
8	122	8	34	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
9	123	9	35	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
10	124	10	36	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
11	125	11	37	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
12	126	12	38	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
13	127	13	39	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	-12	3.10e+07	0.40
14	128	14	40	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
15	129	15	41	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	180	3.10e+07	0.40
16	130	16	42	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
17	131	17	43	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	180	3.10e+07	0.40
18	132	18	44	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	90	3.10e+07	0.40
19	133	19	45	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	90	3.10e+07	0.40
20	134	20	46	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	270	3.10e+07	0.40
21	135	21	47	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
22	136	22	48	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	90	3.10e+07	0.40
23	137	23	49	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
24	138	24	50	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
25	139	25	51	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	180	3.10e+07	0.40
26	140	26	52	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	180	3.10e+07	0.40

DATAM (Τελικά) - Ιδιότητες Υποστυλωμάτων: Στάθμη: 2

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	141	27	60	0.055688	0.002228	0.001175	0.450000	0	3.10e+07	0.40
2	142	28	61	0.014933	0.002858	0.000819	0.280000	0	3.10e+07	0.40
3	143	29	62	0.014933	0.002858	0.000819	0.280000	0	3.10e+07	0.40
4	144	30	63	0.055688	0.002228	0.001175	0.450000	0	3.10e+07	0.40
5	145	31	64	0.112266	0.004245	0.002248	0.630000	0	3.10e+07	0.40
6	146	32	65	0.014933	0.002858	0.000819	0.280000	0	3.10e+07	0.40
7	147	33	66	2.787926	0.021376	0.004904	1.695000	-1	3.10e+07	0.40
8	148	34	67	0.257813	0.003713	0.002102	0.750000	0	3.10e+07	0.40

9	149	35	68	0.002228	0.055688	0.001175	0.450000	0	3.10e+07	0.40
10	150	36	69	0.064969	0.003537	0.001824	0.525000	0	3.10e+07	0.40
11	151	37	70	0.003713	0.257813	0.002102	0.750000	0	3.10e+07	0.40
12	152	38	71	0.001800	0.012800	0.000544	0.240000	0	3.10e+07	0.40
13	153	39	72	0.010020	0.084378	0.001413	0.585000	-12	3.10e+07	0.40
14	154	40	73	0.005717	0.941599	0.003462	1.155000	0	3.10e+07	0.40
15	155	41	74	0.005717	0.941599	0.003462	1.155000	0	3.10e+07	0.40
16	156	42	75	0.005383	0.785974	0.003259	1.087500	0	3.10e+07	0.40
17	157	43	76	0.005309	0.753904	0.003214	1.072503	0	3.10e+07	0.40
18	158	44	77	0.290004	0.003861	0.002216	0.780000	0	3.10e+07	0.40
19	159	45	78	0.228096	0.003564	0.001989	0.720000	0	3.10e+07	0.40
20	160	46	79	0.228096	0.003564	0.001989	0.720000	0	3.10e+07	0.40
21	161	47	80	0.001204	0.016489	0.000398	0.231252	0	3.10e+07	0.40
22	162	48	81	1.617674	0.004211	0.002550	1.225000	0	3.10e+07	0.40
23	163	49	82	0.001204	0.016489	0.000398	0.231250	0	3.10e+07	0.40
24	164	50	83	0.004195	0.371997	0.002482	0.847500	0	3.10e+07	0.40
25	165	51	84	0.004195	0.371997	0.002482	0.847500	0	3.10e+07	0.40
26	166	52	85	0.001350	0.005400	0.000371	0.180000	0	3.10e+07	0.40

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	167	60	93	0.055688	0.002228	0.001175	0.450000	0	3.10e+07	0.40
2	168	61	94	0.014933	0.002858	0.000819	0.280000	0	3.10e+07	0.40
3	169	62	95	0.014933	0.002858	0.000819	0.280000	0	3.10e+07	0.40
4	170	63	96	0.055688	0.002228	0.001175	0.450000	0	3.10e+07	0.40
5	171	64	97	0.112266	0.004245	0.002248	0.630000	0	3.10e+07	0.40
6	172	65	98	0.014933	0.002858	0.000819	0.280000	0	3.10e+07	0.40
7	173	66	99	2.787926	0.021376	0.004904	1.695000	-1	3.10e+07	0.40
8	174	67	100	0.257813	0.003713	0.002102	0.750000	0	3.10e+07	0.40
9	175	68	101	0.002228	0.055688	0.001175	0.450000	0	3.10e+07	0.40
10	176	69	102	0.064969	0.003537	0.001824	0.525000	0	3.10e+07	0.40
11	177	70	103	0.003713	0.257813	0.002102	0.750000	0	3.10e+07	0.40
12	178	71	104	0.001800	0.012800	0.000544	0.240000	0	3.10e+07	0.40
13	179	72	105	0.010020	0.084378	0.001413	0.585000	-12	3.10e+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	180	93	106	0.055688	0.002228	0.001175	0.450000	0	3.10e+07	0.40
2	181	94	107	0.014933	0.002858	0.000819	0.280000	0	3.10e+07	0.40
3	182	95	108	0.014933	0.002858	0.000819	0.280000	0	3.10e+07	0.40
4	183	96	109	0.055688	0.002228	0.001175	0.450000	0	3.10e+07	0.40
5	184	97	110	0.112266	0.004245	0.002248	0.630000	0	3.10e+07	0.40
6	185	98	111	0.014933	0.002858	0.000819	0.280000	0	3.10e+07	0.40
7	186	99	112	2.787926	0.021376	0.004904	1.695000	-1	3.10e+07	0.40
8	187	100	113	0.257813	0.003713	0.002102	0.750000	0	3.10e+07	0.40
9	188	101	114	0.002228	0.055688	0.001175	0.450000	0	3.10e+07	0.40
10	189	102	115	0.064969	0.003537	0.001824	0.525000	0	3.10e+07	0.40
11	190	103	116	0.003713	0.257813	0.002102	0.750000	0	3.10e+07	0.40
12	191	104	117	0.001800	0.012800	0.000544	0.240000	0	3.10e+07	0.40
13	192	105	118	0.010020	0.084378	0.001413	0.585000	-12	3.10e+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	193	106	120	0.055688	0.002228	0.001175	0.450000	0	3.10e+07	0.40
2	194	107	121	0.014933	0.002858	0.000819	0.280000	0	3.10e+07	0.40
3	195	108	122	0.014933	0.002858	0.000819	0.280000	0	3.10e+07	0.40

4	196	109	123	0.055688	0.002228	0.001175	0.450000	0	3.10e+07	0.40
5	197	110	124	0.112266	0.004245	0.002248	0.630000	0	3.10e+07	0.40
6	198	111	125	0.014933	0.002858	0.000819	0.280000	0	3.10e+07	0.40
7	199	112	126	2.787926	0.021376	0.004904	1.695000	-1	3.10e+07	0.40
8	200	113	127	0.257813	0.003713	0.002102	0.750000	0	3.10e+07	0.40
9	201	114	128	0.002228	0.055688	0.001175	0.450000	0	3.10e+07	0.40
10	202	115	129	0.064969	0.003537	0.001824	0.525000	0	3.10e+07	0.40
11	203	116	130	0.003713	0.257813	0.002102	0.750000	0	3.10e+07	0.40
12	204	117	131	0.001800	0.012800	0.000544	0.240000	0	3.10e+07	0.40
13	205	118	132	0.010020	0.084378	0.001413	0.585000	-12	3.10e+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	27	40	2.521046	0.161959	0.079179	3.150000	0	3.10e+07	0.40
2	2	40	53	2.521046	0.161959	0.079179	3.150000	0	3.10e+07	0.40
3	3	28	41	2.521046	0.161959	0.079179	3.150000	0	3.10e+07	0.40
4	4	41	53	2.521046	0.161959	0.079179	3.150000	0	3.10e+07	0.40
5	5	28	42	2.521046	0.161959	0.079179	3.150000	0	3.10e+07	0.40
6	6	42	54	2.521046	0.161959	0.079179	3.150000	0	3.10e+07	0.40
7	7	29	43	2.521046	0.161959	0.079179	3.150000	0	3.10e+07	0.40
8	8	43	54	2.521046	0.161959	0.079179	3.150000	0	3.10e+07	0.40
9	9	29	44	0.783393	0.116747	0.046079	2.150000	0	3.10e+07	0.40
10	10	32	44	0.783393	0.116747	0.046079	2.150000	0	3.10e+07	0.40
11	11	32	45	0.783393	0.116747	0.046079	2.150000	0	3.10e+07	0.40
12	12	45	57	0.783393	0.116747	0.046079	2.150000	0	3.10e+07	0.40
13	13	36	46	0.783393	0.116747	0.046079	2.150000	0	3.10e+07	0.40
14	14	46	57	0.783393	0.116747	0.046079	2.150000	0	3.10e+07	0.40
15	15	39	51	1.303208	0.145529	0.061779	2.650000	0	3.10e+07	0.40
16	16	51	58	1.303208	0.145529	0.061779	2.650000	0	3.10e+07	0.40
17	17	38	50	1.303208	0.145529	0.061779	2.650000	0	3.10e+07	0.40
18	18	50	58	1.303208	0.145529	0.061779	2.650000	0	3.10e+07	0.40
19	19	37	52	1.303208	0.145529	0.061779	2.650000	0	3.10e+07	0.40
20	20	52	59	1.303208	0.145529	0.061779	2.650000	0	3.10e+07	0.40
21	21	33	59	1.303208	0.145529	0.061779	2.650000	0	3.10e+07	0.40
22	22	37	38	1.303208	0.145529	0.061779	2.650000	0	3.10e+07	0.40
23	23	36	39	0.783393	0.116747	0.046079	2.150000	0	3.10e+07	0.40
24	24	48	55	0.084367	0.081840	0.014279	1.125000	0	3.10e+07	0.40
25	25	48	56	0.084367	0.081840	0.014279	1.125000	0	3.10e+07	0.40
26	26	36	47	0.084367	0.081840	0.014279	1.125000	0	3.10e+07	0.40
27	27	47	55	0.084367	0.081840	0.014279	1.125000	0	3.10e+07	0.40
28	28	39	49	0.084367	0.081840	0.014279	1.125000	0	3.10e+07	0.40
29	29	49	56	0.084367	0.081840	0.014279	1.125000	0	3.10e+07	0.40
30	30	30	33	5.338174	0.168738	0.112400	4.016000	0	3.10e+07	0.40
31	31	33	34	5.338174	0.168738	0.112400	4.016000	0	3.10e+07	0.40
32	32	34	35	5.338174	0.168738	0.112400	4.016000	0	3.10e+07	0.40
33	33	35	36	5.338174	0.168738	0.112400	4.016000	0	3.10e+07	0.40
34	34	34	37	2.250853	0.127070	0.078900	3.016000	0	3.10e+07	0.40
35	35	35	38	2.250853	0.127070	0.078900	3.016000	0	3.10e+07	0.40
36	36	28	31	10.417521	0.210408	0.145000	5.016000	0	3.10e+07	0.40
37	37	31	35	10.417521	0.210408	0.145000	5.016000	0	3.10e+07	0.40
38	38	27	30	5.338174	0.168738	0.112400	4.016000	0	3.10e+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	39	63	64	1.000000	0.029977	0.001856	0.955088	0	3.10e+07	0.40
2	40	64	65	1.000000	0.028031	0.001731	0.897500	0	3.10e+07	0.40
3	41	66	67	1.000000	0.035760	0.001386	0.636312	0	3.10e+07	0.40

4	42	67	68	1.000000	0.044515	0.001159	0.581152	0	3.10e+07	0.40
5	43	68	69	1.000000	0.096480	0.002010	1.062715	0	3.10e+07	0.40
6	44	66	92	0.001125	0.001563	0.000279	0.150000	0	3.10e+07	0.40
7	45	70	71	1.000000	0.002753	0.000475	0.322500	0	3.10e+07	0.40
8	46	60	63	1.000000	0.004901	0.000789	0.420282	0	3.10e+07	0.40
9	47	63	66	1.000000	0.038973	0.001629	0.752000	0	3.10e+07	0.40
10	48	67	70	1.000000	0.004411	0.000508	0.308200	0	3.10e+07	0.40
11	49	61	64	1.000000	0.006801	0.001466	0.731500	0	3.10e+07	0.40
12	50	64	68	1.000000	0.052280	0.002947	1.270312	0	3.10e+07	0.40
13	51	68	71	1.000000	0.006897	0.001013	0.697199	0	3.10e+07	0.40
14	52	69	72	1.000000	0.005395	0.000721	0.467999	0	3.10e+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	53	93	94	1.000000	0.003268	0.000616	0.375000	0	3.10e+07	0.40
2	54	94	95	1.000000	0.003654	0.000800	0.462500	0	3.10e+07	0.40
3	55	96	97	1.000000	0.004252	0.001889	0.980000	0	3.10e+07	0.40
4	56	97	98	1.000000	0.004351	0.001962	1.015000	0	3.10e+07	0.40
5	57	99	100	1.000000	0.005162	0.000893	0.471312	0	3.10e+07	0.40
6	58	100	101	1.000000	0.005360	0.000789	0.496192	0	3.10e+07	0.40
7	59	101	102	1.000000	0.007339	0.002180	1.079562	0	3.10e+07	0.40
8	60	99	103	0.001350	0.002700	0.000371	0.180000	0	3.10e+07	0.40
9	61	103	104	1.000000	0.004749	0.000567	0.352500	0	3.10e+07	0.40
10	62	104	105	1.000000	0.005643	0.001123	0.580062	0	3.10e+07	0.40
11	63	93	96	1.000000	0.004900	0.000788	0.420000	0	3.10e+07	0.40
12	64	96	99	1.000000	0.005745	0.001175	0.605500	0	3.10e+07	0.40
13	65	100	103	1.000000	0.004402	0.000506	0.307100	0	3.10e+07	0.40
14	66	94	97	1.000000	0.006801	0.001466	0.731500	0	3.10e+07	0.40
15	67	97	101	1.000000	0.007999	0.002200	1.077812	0	3.10e+07	0.40
16	68	101	104	1.000000	0.006876	0.001302	0.735521	0	3.10e+07	0.40
17	69	95	98	1.000000	0.004964	0.000814	0.432000	0	3.10e+07	0.40
18	70	98	102	1.000000	0.005436	0.001019	0.531000	0	3.10e+07	0.40
19	71	102	105	1.000000	0.005266	0.000939	0.493219	0	3.10e+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	72	106	107	1.000000	0.003268	0.000616	0.375000	0	3.10e+07	0.40
2	73	107	108	1.000000	0.003654	0.000800	0.462500	0	3.10e+07	0.40
3	74	109	110	1.000000	0.004135	0.001803	0.938751	0	3.10e+07	0.40
4	75	110	111	1.000000	0.004200	0.001851	0.961751	0	3.10e+07	0.40
5	76	112	113	1.000000	0.005162	0.000893	0.471312	0	3.10e+07	0.40
6	77	113	114	1.000000	0.005009	0.000662	0.423742	0	3.10e+07	0.40
7	78	114	115	1.000000	0.004196	0.002029	1.037687	0	3.10e+07	0.40
8	79	112	116	0.001350	0.002700	0.000371	0.180000	0	3.10e+07	0.40
9	80	116	117	1.000000	0.004749	0.000567	0.352500	0	3.10e+07	0.40
10	81	117	118	1.000000	0.005537	0.000764	0.500050	0	3.10e+07	0.40
11	82	106	109	1.000000	0.004900	0.000788	0.420000	0	3.10e+07	0.40
12	83	109	112	1.000000	0.005745	0.001175	0.605500	0	3.10e+07	0.40
13	84	113	116	1.000000	0.002548	0.000415	0.277100	0	3.10e+07	0.40
14	85	107	110	1.000000	0.002602	0.001283	0.661500	0	3.10e+07	0.40
15	86	110	119	1.000000	0.006801	0.001466	0.731500	0	3.10e+07	0.40
16	87	114	119	1.000000	0.006361	0.001174	0.623875	0	3.10e+07	0.40
17	88	114	117	1.000000	0.006876	0.001302	0.735521	0	3.10e+07	0.40
18	89	108	111	1.000000	0.004964	0.000814	0.432000	0	3.10e+07	0.40
19	90	111	115	1.000000	0.005436	0.001019	0.531000	0	3.10e+07	0.40
20	91	115	118	1.000000	0.005213	0.000672	0.430575	0	3.10e+07	0.40

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

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	92	120	121	1.000000	0.007325	0.000894	0.450000	0	3.10e+07	0.40
2	93	121	135	1.000000	0.007559	0.000920	0.470000	0	3.10e+07	0.40
3	94	122	135	1.000000	0.006386	0.000803	0.382800	0	3.10e+07	0.40
4	95	123	140	1.000000	0.002053	0.000594	0.468001	0	3.10e+07	0.40
5	96	126	127	1.000000	0.005892	0.000823	0.592099	0	3.10e+07	0.40
6	97	127	128	1.000000	0.009786	0.000656	0.439750	0	3.10e+07	0.40
7	98	126	130	1.000000	0.004195	0.000379	0.284325	0	3.10e+07	0.40
8	99	130	131	1.000000	0.004749	0.000470	0.352500	0	3.10e+07	0.40
9	100	131	132	1.000000	0.005538	0.000690	0.500050	0	3.10e+07	0.40
10	101	120	123	1.000000	0.004757	0.000568	0.353593	0	3.10e+07	0.40
11	102	123	134	1.000000	0.004822	0.000581	0.363281	0	3.10e+07	0.40
12	103	126	134	1.000000	0.004605	0.000540	0.332500	0	3.10e+07	0.40
13	104	127	130	1.000000	0.005231	0.000579	0.434200	0	3.10e+07	0.40
14	105	121	124	1.000000	0.006255	0.000800	0.537594	0	3.10e+07	0.40
15	106	124	133	1.000000	0.004991	0.000506	0.342022	0	3.10e+07	0.40
16	107	128	133	1.000000	0.004968	0.000503	0.339500	0	3.10e+07	0.40
17	108	128	131	1.000000	0.006782	0.000971	0.665000	0	3.10e+07	0.40
18	109	122	125	1.000000	0.003997	0.000353	0.265048	0	3.10e+07	0.40
19	110	125	129	1.000000	0.006118	0.000913	0.660000	0	3.10e+07	0.40
20	111	129	132	1.000000	0.005202	0.000571	0.428601	0	3.10e+07	0.40
21	112	133	135	1.000000	0.008296	0.001380	0.924889	0	3.10e+07	0.40
22	113	132	133	1.000000	0.008342	0.001400	0.940407	0	3.10e+07	0.40
23	114	124	140	1.000000	0.005357	0.000620	0.459700	0	3.10e+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]	
1	206	120	136	1.000000	0.000333	0.000984	0.100000	0	3.10e+07	0.40
2	207	136	137	1.000000	0.000333	0.000984	0.100000	0	3.10e+07	0.40
3	208	122	137	1.000000	0.000333	0.000984	0.100000	0	3.10e+07	0.40
4	209	126	138	1.000000	0.000333	0.000984	0.100000	0	3.10e+07	0.40
5	210	138	139	1.000000	0.000333	0.000984	0.100000	0	3.10e+07	0.40
6	211	132	139	1.000000	0.000333	0.000984	0.100000	0	3.10e+07	0.40
7	212	133	134	1.000000	0.000333	0.000984	0.100000	0	3.10e+07	0.40
8	213	137	139	1.000000	0.000333	0.000984	0.100000	0	3.10e+07	0.40

DATAM (Τελικά) - Ιδιότητες Φυτευτών 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	240	119	133	0.038821	0.003930	0.001253	0.385000	0	3.10e+07	0.40

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

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	27	20.15	20.75	1.00
2	28	28.17	20.40	1.00
3	29	35.73	20.40	1.00
4	30	20.15	23.45	1.00
5	31	28.17	23.30	1.00
6	32	35.72	23.80	1.00
7	33	20.19	32.99	1.00
8	34	24.85	31.45	1.00
9	35	27.60	30.35	1.00
10	36	35.72	29.75	1.00
11	37	23.75	35.20	2.10
12	38	28.35	35.20	1.00
13	39	35.29	35.11	1.00
14	40	22.23	20.15	1.00
15	41	26.08	20.15	1.00
16	42	30.16	20.15	1.00
17	43	33.76	20.15	1.00
18	44	35.75	22.10	1.00
19	45	35.75	25.40	1.00
20	46	35.75	27.80	1.00
21	47	36.36	30.33	1.00
22	48	36.83	32.78	1.00
23	49	36.36	35.22	1.00
24	50	30.16	35.20	1.00
25	51	32.99	35.20	1.00
26	52	22.20	35.20	1.00

DATAK (Τελικά) - Συντεταγμένες Υποστυλωμάτων: Στάθμη: 2

A/A	Analysis ID	X	Y	Z
		[m]	[m]	[m]
1	60	20.15	20.75	5.50
2	61	28.17	20.40	5.50
3	62	35.73	20.40	5.50
4	63	20.15	23.45	6.40
5	64	28.17	23.30	6.40
6	65	35.72	23.80	6.40
7	66	20.19	32.99	6.40
8	67	24.85	31.45	6.40
9	68	27.60	30.35	6.40
10	69	35.72	29.75	6.40
11	70	23.75	35.20	6.40
12	71	28.35	35.20	6.40
13	72	35.29	35.11	6.40
14	73	22.23	20.15	5.50
15	74	26.08	20.15	5.50
16	75	30.16	20.15	5.50
17	76	33.76	20.15	5.50

18	77	35.75	22.10	5.50
19	78	35.75	25.40	6.40
20	79	35.75	27.80	6.40
21	80	36.36	30.33	6.40
22	81	36.83	32.78	6.40
23	82	36.36	35.22	6.40
24	83	30.16	35.20	6.40
25	84	32.99	35.20	6.40
26	85	22.20	35.20	6.40

DATAK (Τελικά) - Συντεταγμένες Υποστυλωμάτων: Στάθμη: 3

A/A	Analysis ID	X	Y	Z
		[m]	[m]	[m]
1	93	20.15	20.75	10.15
2	94	28.17	20.40	10.15
3	95	35.73	20.40	10.15
4	96	20.15	23.45	10.15
5	97	28.17	23.30	10.15
6	98	35.72	23.80	10.15
7	99	20.19	32.99	10.15
8	100	24.85	31.45	10.15
9	101	27.60	30.35	10.15
10	102	35.72	29.75	10.15
11	103	23.75	35.20	10.15
12	104	28.35	35.20	10.15
13	105	35.29	35.11	10.15

DATAK (Τελικά) - Συντεταγμένες Υποστυλωμάτων: Στάθμη: 4

A/A	Analysis ID	X	Y	Z
		[m]	[m]	[m]
1	106	20.15	20.75	13.65
2	107	28.17	20.40	13.65
3	108	35.73	20.40	13.65
4	109	20.15	23.45	13.65
5	110	28.17	23.30	13.65
6	111	35.72	23.80	13.65
7	112	20.19	32.99	13.65
8	113	24.85	31.45	13.65
9	114	27.60	30.35	13.65
10	115	35.72	29.75	13.65
11	116	23.75	35.20	13.65
12	117	28.35	35.20	13.65
13	118	35.29	35.11	13.65

DATAK (Τελικά) - Συντεταγμένες Υποστυλωμάτων: Στάθμη: 5

A/A	Analysis ID	X	Y	Z
		[m]	[m]	[m]
1	120	20.15	20.75	17.01
2	121	28.17	20.40	17.01
3	122	35.73	20.40	17.01
4	123	20.15	23.45	17.64
5	124	28.17	23.30	17.76
6	125	35.72	23.80	17.01
7	126	20.19	32.99	16.79
8	127	24.85	31.45	17.60

9	128	27.60	30.35	18.10
10	129	35.72	29.75	17.01
11	130	23.75	35.20	17.01
12	131	28.35	35.20	17.01
13	132	35.29	35.11	17.01

DATAK (Τελικά) - Συντεταγμένες Κόμβων: Στάθμη: 1

A/A	Analysis ID	X	Y	Z
		[m]	[m]	[m]
1001	53	24.15	20.15	1.00
1002	54	31.98	20.15	1.00
1003	55	36.83	30.33	1.00
1004	56	36.83	35.22	1.00
1005	57	35.75	26.60	1.00
1006	58	31.57	35.20	1.00
1007	59	21.90	35.20	1.00

DATAK (Τελικά) - Συντεταγμένες Κόμβων: Στάθμη: 2

A/A	Analysis ID	X	Y	Z
		[m]	[m]	[m]
1001	86	24.15	20.15	5.50
1002	87	31.98	20.15	5.50
1003	88	36.83	30.33	6.40
1004	89	36.83	35.22	6.40
1005	90	35.75	26.60	6.40
1006	91	31.57	35.20	6.40
1007	92	21.90	35.20	6.40

DATAK (Τελικά) - Συντεταγμένες Κόμβων: Στάθμη: 4

A/A	Analysis ID	X	Y	Z
		[m]	[m]	[m]
1001	119	28.17	27.20	13.65

DATAK (Τελικά) - Συντεταγμένες Κόμβων: Στάθμη: 5

A/A	Analysis ID	X	Y	Z
		[m]	[m]	[m]
1001	133	28.17	27.20	18.80
1002	134	20.15	27.20	18.69
1003	135	34.70	20.25	17.01
1004	136	20.15	18.65	16.92
1005	137	36.30	18.65	16.92
1006	138	20.19	35.75	16.92
1007	139	36.27	35.75	16.92
1009	140	25.00	24.05	18.10

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

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	115	20.15	20.15	20.75	20.75	0.00	1.00
2	116	28.17	28.17	20.40	20.40	0.00	1.00
3	117	35.73	35.73	20.40	20.40	0.00	1.00
4	118	20.15	20.15	23.45	23.45	0.00	1.00
5	119	28.17	28.17	23.30	23.30	0.00	1.00
6	120	35.72	35.72	23.80	23.80	0.00	1.00
7	121	20.19	20.19	32.99	32.99	0.00	1.00
8	122	24.85	24.85	31.45	31.45	0.00	1.00
9	123	27.60	27.60	30.35	30.35	0.00	1.00
10	124	35.72	35.72	29.75	29.75	0.00	1.00
11	125	23.75	23.75	35.20	35.20	0.00	2.10
12	126	28.35	28.35	35.20	35.20	0.00	1.00
13	127	35.29	35.29	35.11	35.11	0.00	1.00
14	128	22.23	22.23	20.15	20.15	0.00	1.00
15	129	26.08	26.08	20.15	20.15	0.00	1.00
16	130	30.16	30.16	20.15	20.15	0.00	1.00
17	131	33.76	33.76	20.15	20.15	0.00	1.00
18	132	35.75	35.75	22.10	22.10	0.00	1.00
19	133	35.75	35.75	25.40	25.40	0.00	1.00
20	134	35.75	35.75	27.80	27.80	0.00	1.00
21	135	36.36	36.36	30.33	30.33	0.00	1.00
22	136	36.83	36.83	32.78	32.78	0.00	1.00
23	137	36.36	36.36	35.22	35.22	0.00	1.00
24	138	30.16	30.16	35.20	35.20	0.00	1.00
25	139	32.99	32.99	35.20	35.20	0.00	1.00
26	140	22.20	22.20	35.20	35.20	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	141	20.15	20.15	20.75	20.75	2.00	5.50
2	142	28.17	28.17	20.40	20.40	2.00	5.50
3	143	35.73	35.73	20.40	20.40	2.00	5.50
4	144	20.15	20.15	23.45	23.45	2.00	6.40
5	145	28.17	28.17	23.30	23.30	2.00	6.40
6	146	35.72	35.72	23.80	23.80	2.00	6.40
7	147	20.19	20.19	32.99	32.99	2.00	6.40
8	148	24.85	24.85	31.45	31.45	2.00	6.40
9	149	27.60	27.60	30.35	30.35	2.00	6.40
10	150	35.72	35.72	29.75	29.75	2.00	6.40
11	151	23.75	23.75	35.20	35.20	3.10	6.40
12	152	28.35	28.35	35.20	35.20	2.00	6.40
13	153	35.29	35.29	35.11	35.11	2.00	6.40
14	154	22.23	22.23	20.15	20.15	2.00	5.50

15	155	26.08	26.08	20.15	20.15	2.00	5.50
16	156	30.16	30.16	20.15	20.15	2.00	5.50
17	157	33.76	33.76	20.15	20.15	2.00	5.50
18	158	35.75	35.75	22.10	22.10	2.00	5.50
19	159	35.75	35.75	25.40	25.40	2.00	6.40
20	160	35.75	35.75	27.80	27.80	2.00	6.40
21	161	36.36	36.36	30.33	30.33	2.00	6.40
22	162	36.83	36.83	32.78	32.78	2.00	6.40
23	163	36.36	36.36	35.22	35.22	2.00	6.40
24	164	30.16	30.16	35.20	35.20	2.00	6.40
25	165	32.99	32.99	35.20	35.20	2.00	6.40
26	166	22.20	22.20	35.20	35.20	2.00	6.40

DATAKM - Υποστυλώματα, Συντεταγμένες Παραμορφώσιμου Μέλους: Στάθμη: 3

A/A	Analysis ID	X [m]		Y [m]		Z [m]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	167	20.15	20.15	20.75	20.75	5.50	10.15
2	168	28.17	28.17	20.40	20.40	5.50	10.15
3	169	35.73	35.73	20.40	20.40	5.50	10.15
4	170	20.15	20.15	23.45	23.45	6.40	10.15
5	171	28.17	28.17	23.30	23.30	6.40	10.15
6	172	35.72	35.72	23.80	23.80	6.40	10.15
7	173	20.19	20.19	32.99	32.99	6.40	10.15
8	174	24.85	24.85	31.45	31.45	6.40	10.15
9	175	27.60	27.60	30.35	30.35	6.40	10.15
10	176	35.72	35.72	29.75	29.75	6.40	10.15
11	177	23.75	23.75	35.20	35.20	6.40	10.15
12	178	28.35	28.35	35.20	35.20	6.40	10.15
13	179	35.29	35.29	35.11	35.11	6.40	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	180	20.15	20.15	20.75	20.75	10.15	13.65
2	181	28.17	28.17	20.40	20.40	10.15	13.65
3	182	35.73	35.73	20.40	20.40	10.15	13.65
4	183	20.15	20.15	23.45	23.45	10.15	13.65
5	184	28.17	28.17	23.30	23.30	10.15	13.65
6	185	35.72	35.72	23.80	23.80	10.15	13.65
7	186	20.19	20.19	32.99	32.99	10.15	13.65
8	187	24.85	24.85	31.45	31.45	10.15	13.65
9	188	27.60	27.60	30.35	30.35	10.15	13.65
10	189	35.72	35.72	29.75	29.75	10.15	13.65
11	190	23.75	23.75	35.20	35.20	10.15	13.65
12	191	28.35	28.35	35.20	35.20	10.15	13.65
13	192	35.29	35.29	35.11	35.11	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	193	20.15	20.15	20.75	20.75	13.65	17.01
2	194	28.17	28.17	20.40	20.40	13.65	17.01
3	195	35.73	35.73	20.40	20.40	13.65	17.01
4	196	20.15	20.15	23.45	23.45	13.65	17.64
5	197	28.17	28.17	23.30	23.30	13.65	17.76

6	198	35.72	35.72	23.80	23.80	13.65	17.01
7	199	20.19	20.19	32.99	32.99	13.65	16.79
8	200	24.85	24.85	31.45	31.45	13.65	17.60
9	201	27.60	27.60	30.35	30.35	13.65	18.10
10	202	35.72	35.72	29.75	29.75	13.65	17.01
11	203	23.75	23.75	35.20	35.20	13.65	17.01
12	204	28.35	28.35	35.20	35.20	13.65	17.01
13	205	35.29	35.29	35.11	35.11	13.65	17.01

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	20.30	22.23	20.15	20.15	1.00	1.00
2	2	22.23	24.15	20.15	20.15	1.00	1.00
3	3	28.00	26.08	20.15	20.15	1.00	1.00
4	4	26.08	24.15	20.15	20.15	1.00	1.00
5	5	28.35	30.16	20.15	20.15	1.00	1.00
6	6	30.16	31.98	20.15	20.15	1.00	1.00
7	7	35.60	33.76	20.15	20.15	1.00	1.00
8	8	33.76	31.98	20.15	20.15	1.00	1.00
9	9	35.75	35.75	20.80	22.10	1.00	1.00
10	10	35.75	35.75	23.40	22.10	1.00	1.00
11	11	35.75	35.75	24.20	25.40	1.00	1.00
12	12	35.75	35.75	25.40	26.60	1.00	1.00
13	13	35.75	35.75	29.00	27.80	1.00	1.00
14	14	35.75	35.75	27.80	26.60	1.00	1.00
15	15	34.40	32.99	35.20	35.20	1.00	1.00
16	16	32.99	31.57	35.20	35.20	1.00	1.00
17	17	28.75	30.16	35.20	35.20	1.00	1.00
18	18	30.16	31.57	35.20	35.20	1.00	1.00
19	19	22.50	22.20	35.20	35.20	1.00	1.00
20	20	22.20	21.90	35.20	35.20	1.00	1.00
21	21	20.80	21.90	35.20	35.20	1.00	1.00
22	22	25.00	27.95	35.20	35.20	1.00	1.00
23	23	35.90	35.90	30.50	34.60	1.00	1.00
24	24	36.83	36.83	32.78	30.33	1.00	1.00
25	25	36.83	36.83	32.78	35.22	1.00	1.00
26	26	35.90	36.36	30.33	30.33	1.00	1.00
27	27	36.36	36.83	30.33	30.33	1.00	1.00
28	28	35.90	36.36	35.22	35.22	1.00	1.00
29	29	36.36	36.83	35.22	35.22	1.00	1.00
30	30	20.15	20.15	24.20	30.20	1.00	1.00
31	31	20.30	24.70	30.20	30.20	1.00	1.00
32	32	25.00	26.85	30.20	30.20	1.00	1.00
33	33	28.35	35.55	30.10	30.10	1.00	1.00
34	34	24.85	24.26	32.70	35.14	1.00	1.00
35	35	27.61	28.34	30.38	35.11	1.00	1.00
36	36	28.17	28.17	20.80	22.40	1.00	1.00
37	37	28.17	28.17	24.20	30.20	1.00	1.00
38	38	20.15	20.15	21.50	22.70	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	39	20.30	28.00	24.05	24.05	5.50	5.50
2	40	28.35	35.55	24.05	24.05	5.50	5.50
3	41	20.30	24.70	30.35	30.35	6.40	6.40
4	42	25.00	26.85	30.35	30.35	6.40	6.40

5	43	28.35	35.55	30.35	30.35	6.40	6.40
6	44	20.80	21.90	35.20	35.20	6.40	6.40
7	45	25.00	27.95	35.20	35.20	6.40	6.40
8	46	20.15	20.15	21.50	22.70	5.50	5.50
9	47	20.15	20.15	24.20	30.20	6.40	6.40
10	48	24.85	24.85	32.70	35.05	6.40	6.40
11	49	28.17	28.17	20.80	22.40	5.50	5.50
12	50	28.17	28.17	24.20	30.20	6.40	6.40
13	51	28.17	28.17	30.50	35.05	6.40	6.40
14	52	35.75	35.75	30.50	34.60	6.40	6.40

DATAKM - Δοκοί, Συντεταγμένες Παραμορφώσιμου Μέλους: Στάθμη: 3

A/A	Analysis ID	X [m]		Y [m]		Z [m]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	53	20.30	28.00	20.20	20.20	10.15	10.15
2	54	28.35	35.55	20.20	20.20	10.15	10.15
3	55	20.30	28.00	23.85	23.85	10.15	10.15
4	56	28.35	35.55	23.85	23.85	10.15	10.15
5	57	20.30	24.70	30.35	30.35	10.15	10.15
6	58	25.00	26.85	30.35	30.35	10.15	10.15
7	59	28.35	35.55	30.35	30.35	10.15	10.15
8	60	20.80	22.50	35.20	35.20	10.15	10.15
9	61	25.00	27.95	35.20	35.20	10.15	10.15
10	62	28.75	34.40	35.20	35.20	10.15	10.15
11	63	20.15	20.15	21.50	22.70	10.15	10.15
12	64	20.15	20.15	24.20	30.20	10.15	10.15
13	65	24.85	24.85	32.70	35.05	10.15	10.15
14	66	28.17	28.17	20.80	22.40	10.15	10.15
15	67	28.17	28.17	24.20	30.20	10.15	10.15
16	68	28.17	28.17	30.50	35.05	10.15	10.15
17	69	35.75	35.75	20.80	23.40	10.15	10.15
18	70	35.75	35.75	24.20	29.00	10.15	10.15
19	71	35.75	35.75	30.50	34.60	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	72	20.30	28.00	20.20	20.20	13.65	13.65
2	73	28.35	35.55	20.20	20.20	13.65	13.65
3	74	20.30	28.00	23.85	23.85	13.65	13.65
4	75	28.35	35.55	23.85	23.85	13.65	13.65
5	76	20.30	24.70	30.35	30.35	13.65	13.65
6	77	25.00	26.85	30.35	30.35	13.65	13.65
7	78	28.35	35.55	30.20	30.20	13.65	13.65
8	79	20.80	22.50	35.20	35.20	13.65	13.65
9	80	25.00	27.95	35.20	35.20	13.65	13.65
10	81	28.75	34.40	35.20	35.20	13.65	13.65
11	82	20.15	20.15	21.50	22.70	13.65	13.65
12	83	20.15	20.15	24.20	30.20	13.65	13.65
13	84	24.85	24.85	32.70	35.05	13.65	13.65
14	85	28.17	28.17	20.80	22.40	13.65	13.65
15	86	28.17	28.17	24.20	27.20	13.65	13.65
16	87	28.17	28.17	30.20	27.20	13.65	13.65
17	88	28.17	28.17	30.50	35.05	13.65	13.65
18	89	35.75	35.75	20.80	23.40	13.65	13.65
19	90	35.75	35.75	24.20	29.00	13.65	13.65
20	91	35.75	35.75	30.50	34.60	13.65	13.65

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

DATAKM - Δοκοί, Συντεταγμένες Παραμορφώσιμου Μέλους: Στάθμη: 5

A/A	Analysis ID	X [m]		Y [m]		Z [m]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	92	20.30	28.00	20.25	20.25	17.01	17.01
2	93	28.35	34.70	20.25	20.25	17.01	17.01
3	94	35.55	34.70	20.25	20.25	17.01	17.01
4	95	20.30	25.00	24.05	24.05	18.10	17.92
5	96	20.30	24.70	30.35	30.35	17.92	17.92
6	97	25.00	26.85	30.35	30.35	18.10	18.10
7	98	20.80	22.50	35.20	35.20	17.01	17.01
8	99	25.00	27.95	35.20	35.20	17.01	17.01
9	100	28.75	34.40	35.20	35.20	17.01	17.01
10	101	20.15	20.15	21.50	22.70	17.36	17.64
11	102	20.15	20.15	24.20	27.20	18.11	18.69
12	103	20.15	20.15	30.20	27.20	17.92	18.69
13	104	24.85	24.85	32.70	35.05	17.60	17.01
14	105	28.17	28.17	20.80	22.40	17.40	17.76
15	106	28.17	28.17	24.20	26.65	18.10	18.72
16	107	28.17	28.17	30.20	27.75	18.16	18.72
17	108	28.17	28.17	30.50	35.05	18.10	17.01
18	109	35.75	35.75	20.80	23.40	17.00	17.00
19	110	35.75	35.75	24.20	29.00	17.00	17.00
20	111	35.75	35.75	30.50	34.60	17.00	17.00
21	112	28.35	34.70	26.60	20.25	18.80	17.01
22	113	35.37	28.35	34.84	27.83	17.01	18.80
23	114	28.00	25.00	24.05	24.05	18.10	18.10

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

A/A	Analysis ID	X [m]		Y [m]		Z [m]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	206	20.15	20.15	20.75	18.65	17.19	16.92
2	207	20.15	36.30	18.65	18.65	16.92	16.92
3	208	35.73	36.30	20.40	18.65	17.01	16.92
4	209	20.19	20.19	32.99	35.75	16.79	16.92
5	210	20.19	36.27	35.75	35.75	16.92	16.92
6	211	35.29	36.27	35.11	35.75	17.01	16.92
7	212	28.17	20.15	27.20	27.20	18.69	18.69
8	213	36.30	36.27	18.65	35.75	16.92	16.92

DATAKM - Φυτευτά, Συντεταγμένες Παραμορφώσιμου Μέλους: Στάθμη: 5

A/A	Analysis ID	X [m]		Y [m]		Z [m]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	240	28.17	28.17	27.20	27.20	13.65	18.80

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

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	-81.123	-10.185	0.000	0.000
2	0.000	0.000	-128.256	-7.545	0.000	0.000
3	0.000	0.000	-68.921	0.000	0.000	0.000
4	0.000	0.000	-293.218	-188.003	124.079	0.000
5	0.000	0.000	-503.442	-315.112	-27.302	0.000
6	0.000	0.000	-168.703	-17.989	-98.942	0.000
7	0.000	0.000	-382.501	528.821	71.184	0.000
8	0.000	0.000	-290.412	82.344	-58.133	0.000
9	0.000	0.000	-440.676	88.204	349.105	0.000
10	0.000	0.000	-293.425	-150.262	-208.956	0.000
11	0.000	0.000	-121.901	15.710	70.288	0.000
12	0.000	0.000	-112.089	38.552	-27.079	0.000
13	0.000	0.000	-123.982	48.959	18.881	0.000
14	0.000	243.558	-187.307	0.000	0.000	0.000
15	0.000	243.558	-189.070	0.000	0.000	0.000
16	0.000	229.324	-178.850	0.000	0.000	0.000
17	0.000	226.162	-180.558	0.000	0.000	0.000
18	-164.481	0.000	-76.566	0.000	0.000	0.000
19	-151.828	0.000	-88.850	0.000	0.000	0.000
20	-151.828	0.000	-104.434	0.000	0.000	0.000
21	0.000	-58.518	-25.438	0.000	0.000	0.000
22	-309.983	0.000	-134.750	0.000	0.000	0.000
23	0.000	-58.517	-25.438	0.000	0.000	0.000
24	0.000	-178.715	-114.597	0.000	0.000	0.000
25	0.000	-178.715	-118.457	0.000	0.000	0.000
26	0.000	-37.957	-36.658	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	-203.721	64.200	167.540	0.000
2	0.000	0.000	-403.770	33.664	-20.355	0.000
3	0.000	0.000	-180.758	14.585	-149.889	0.000
4	0.000	0.000	-273.339	-141.881	135.741	0.000
5	0.000	0.000	-511.470	-267.379	4.507	0.000
6	0.000	0.000	-234.334	-45.345	-141.411	0.000
7	0.000	0.000	-331.691	345.167	57.730	0.000
8	0.000	0.000	-286.341	31.836	-41.991	0.000
9	0.000	0.000	-433.067	56.151	265.054	0.000
10	0.000	0.000	-344.772	-41.236	-136.835	0.000
11	0.000	0.000	-146.753	16.269	57.194	0.000
12	0.000	0.000	-186.941	51.860	14.775	0.000
13	0.000	0.000	-168.634	32.009	-51.350	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	-219.768	44.473	123.838	0.000
2	0.000	0.000	-355.919	29.692	16.025	0.000
3	0.000	0.000	-168.597	15.050	-141.854	0.000
4	0.000	0.000	-298.425	-167.783	135.751	0.000
5	0.000	0.000	-496.912	-185.284	16.565	0.000
6	0.000	0.000	-247.932	-50.961	-153.454	0.000
7	0.000	0.000	-351.047	425.093	62.856	0.000
8	0.000	0.000	-294.565	46.589	-48.299	0.000
9	0.000	0.000	-257.350	-10.412	247.084	0.000
10	0.000	0.000	-369.275	-24.312	-150.028	0.000
11	0.000	0.000	-140.495	13.484	46.626	0.000
12	0.000	0.000	-214.301	48.082	58.490	0.000
13	0.000	0.000	-198.408	28.081	-107.137	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	2.045	-165.715	33.462	120.067	0.000
2	0.000	2.593	-251.631	12.151	-61.114	0.000
3	0.000	0.000	-100.987	-9.489	-9.777	0.000
4	-0.814	4.612	-147.855	-21.165	19.848	0.488
5	0.000	9.974	-257.212	-44.021	-16.834	0.000
6	0.000	0.000	-167.382	-52.063	1.813	0.000
7	0.000	-3.850	-263.136	121.573	35.017	0.136
8	0.000	-3.043	-235.208	34.462	-22.422	0.000
9	0.000	-16.905	-212.391	-36.979	24.175	-9.721
10	0.000	0.000	-245.902	47.940	2.042	0.000
11	0.000	-3.043	-143.941	6.865	27.956	-3.347
12	0.000	-12.267	-167.545	48.742	31.983	2.147
13	-4.485	-4.485	-192.623	80.002	-101.874	-1.568

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	-25.820	0.000	0.000	0.000	0.000
2	0.000	-52.079	0.000	0.000	0.000	0.000
3	0.000	-22.866	0.000	0.000	0.000	0.000
4	0.000	-36.436	0.000	0.000	0.000	0.000
5	0.000	-68.842	0.000	0.000	0.000	0.000
6	0.000	-30.028	0.000	0.000	0.000	0.000
7	0.000	-42.800	0.000	0.000	0.000	0.000
8	0.000	-38.429	0.000	0.000	0.000	0.000
9	0.000	-57.458	0.000	0.000	0.000	0.000
10	0.000	-44.440	0.000	0.000	0.000	0.000
11	0.000	-18.602	0.000	0.000	0.000	0.000
12	0.000	-23.523	0.000	0.000	0.000	0.000
13	0.000	-21.229	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	-49.851	0.000	0.000	0.000	0.000

2	0.000	-81.235	0.000	0.000	0.000	0.000
3	0.000	-37.852	0.000	0.000	0.000	0.000
4	0.000	-67.224	0.000	0.000	0.000	0.000
5	0.000	-115.118	0.000	0.000	0.000	0.000
6	0.000	-56.032	0.000	0.000	0.000	0.000
7	0.000	-78.368	0.000	0.000	0.000	0.000
8	0.000	-68.042	0.000	0.000	0.000	0.000
9	0.000	-56.505	0.000	0.000	0.000	0.000
10	0.000	-81.613	0.000	0.000	0.000	0.000
11	0.000	-31.475	0.000	0.000	0.000	0.000
12	0.000	-45.812	0.000	0.000	0.000	0.000
13	0.000	-41.731	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	-52.594	0.000	0.000	0.000	0.000
2	0.000	-80.689	0.000	0.000	0.000	0.000
3	0.000	-33.651	0.000	0.000	0.000	0.000
4	0.000	-46.916	0.000	0.000	0.000	0.000
5	0.000	-83.165	0.000	0.000	0.000	0.000
6	0.000	-51.714	0.000	0.000	0.000	0.000
7	0.000	-76.738	0.000	0.000	0.000	0.000
8	0.000	-73.874	0.000	0.000	0.000	0.000
9	0.000	-69.702	0.000	0.000	0.000	0.000
10	0.000	-75.970	0.000	0.000	0.000	0.000
11	0.000	-44.019	0.000	0.000	0.000	0.000
12	0.000	-51.903	0.000	0.000	0.000	0.000
13	0.000	-59.261	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	-25.820	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
2	-52.079	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
3	-22.866	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
4	-36.436	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
5	-68.842	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
6	-30.028	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
7	-42.800	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
8	-38.429	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
9	-57.458	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
10	-44.440	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
11	-18.602	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
12	-23.523	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
13	-21.229	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	-49.851	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
2	-81.235	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
3	-37.852	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
4	-67.224	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
5	-115.118	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
6	-56.032	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
7	-78.368	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
8	-68.042	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
9	-56.505	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000

10	-81.613	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
11	-31.475	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
12	-45.812	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
13	-41.731	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	-52.594	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
2	-80.689	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
3	-33.651	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
4	-46.916	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
5	-83.165	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
6	-51.714	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
7	-76.738	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
8	-73.874	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
9	-69.702	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
10	-75.970	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
11	-44.019	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
12	-51.903	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
13	-59.261	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	-18.635	-0.741	0.000	0.000
2	0.000	0.000	-35.555	-4.044	0.000	0.000
3	0.000	0.000	-14.857	0.000	0.000	0.000
4	0.000	0.000	-97.645	-48.088	54.085	0.000
5	0.000	0.000	-213.490	-126.493	-11.430	0.000
6	0.000	0.000	-72.135	-7.927	-43.598	0.000
7	0.000	0.000	-81.174	122.505	20.471	0.000
8	0.000	0.000	-84.616	25.894	-18.306	0.000
9	0.000	0.000	-131.068	42.858	117.071	0.000
10	0.000	0.000	-73.407	-33.055	-68.154	0.000
11	0.000	0.000	-22.653	3.362	8.728	0.000
12	0.000	0.000	-13.738	6.465	-2.219	0.000
13	0.000	0.000	-8.389	2.747	1.059	0.000
14	0.000	0.000	-26.959	0.000	0.000	0.000
15	0.000	0.000	-25.820	0.000	0.000	0.000
16	0.000	0.000	-24.419	0.000	0.000	0.000
17	0.000	0.000	-25.211	0.000	0.000	0.000
18	0.000	0.000	-9.271	0.000	0.000	0.000
19	0.000	0.000	-5.527	0.000	0.000	0.000
20	0.000	0.000	-15.584	0.000	0.000	0.000
24	0.000	0.000	-5.319	0.000	0.000	0.000
25	0.000	0.000	-6.299	0.000	0.000	0.000
26	0.000	0.000	-8.225	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	-41.574	18.309	40.084	0.000
2	0.000	0.000	-98.130	6.756	-4.331	0.000
3	0.000	0.000	-36.136	6.605	-36.492	0.000
4	0.000	0.000	-86.963	-40.061	51.758	0.000
5	0.000	0.000	-174.242	-97.198	-12.201	0.000
6	0.000	0.000	-53.530	-8.319	-40.383	0.000

7	0.000	0.000	-80.924	97.151	16.774	0.000
8	0.000	0.000	-95.603	14.707	-15.513	0.000
9	0.000	0.000	-133.077	32.245	87.699	0.000
10	0.000	0.000	-83.289	-15.868	-45.246	0.000
11	0.000	0.000	-29.984	3.191	6.029	0.000
12	0.000	0.000	-35.185	9.153	10.358	0.000
13	0.000	0.000	-31.908	1.858	-16.389	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	-55.085	12.535	28.507	0.000
2	0.000	0.000	-94.184	6.683	8.746	0.000
3	0.000	0.000	-38.370	7.214	-37.802	0.000
4	0.000	0.000	-70.157	-29.650	38.925	0.000
5	0.000	0.000	-148.389	-54.166	6.201	0.000
6	0.000	0.000	-60.087	-9.510	-45.729	0.000
7	0.000	0.000	-75.477	76.275	14.619	0.000
8	0.000	0.000	-85.985	11.435	-13.403	0.000
9	0.000	0.000	-45.947	2.158	57.520	0.000
10	0.000	0.000	-71.221	-3.388	-34.936	0.000
11	0.000	0.000	-31.302	2.672	4.760	0.000
12	0.000	0.000	-25.944	7.296	7.071	0.000
13	0.000	0.000	-17.238	-0.751	-12.769	0.000

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	0.249	-38.078	12.360	38.369	0.000
2	0.000	0.274	-63.631	5.017	-24.004	0.000
3	0.000	0.000	-34.444	0.102	-4.592	0.000
4	-0.090	0.569	-16.798	-2.488	2.195	0.054
5	0.000	1.471	-34.116	-7.203	-2.091	0.000
6	0.000	0.000	-28.557	-10.302	0.321	0.000
7	0.000	-0.316	-23.365	10.987	4.701	0.011
8	0.000	-0.325	-23.287	4.132	-2.652	0.000
9	0.000	-1.995	-22.555	-4.428	2.958	-1.147
10	0.000	0.000	-41.931	8.700	0.386	0.000
11	0.000	-0.325	-21.380	0.733	4.921	-0.358
12	0.000	-1.458	-29.559	5.791	6.889	0.255
13	-0.092	-0.092	-31.096	6.465	-13.428	-0.032

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

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1001	0.000	0.000	-92.143	0.000	0.000	0.000
1002	0.000	0.000	-80.828	0.000	0.000	0.000
1005	0.000	0.000	-19.608	0.000	0.000	0.000
1006	0.000	0.000	-22.186	0.000	0.000	0.000
1007	0.000	0.000	-9.912	0.000	-0.731	0.000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

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

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1001	0.000	0.000	-93.727	14.386	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	-28.424	22.196	-254.463	233.207	265.227	-8.165
1002	0.000	-1.284	-28.277	-1.109	0.000	0.000
1003	-23.939	23.939	-251.557	-186.869	-234.686	0.000
1004	0.000	0.000	1.237	0.000	0.000	0.000
1005	0.000	0.000	0.949	0.000	0.000	0.000
1006	0.000	0.000	0.067	0.000	0.000	0.000
1007	0.000	0.000	-0.234	0.000	0.000	0.000
1009	-0.814	0.000	-46.177	0.000	-4.191	0.000

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

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1001	0.000	-21.622	0.000	0.000	0.000	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	-88.772	0.000	0.000	0.000	0.000
1002	0.000	-9.696	0.000	0.000	0.000	0.000
1003	0.000	-78.714	0.000	0.000	0.000	0.000
1004	0.000	0.567	0.000	0.000	0.000	0.000
1005	0.000	0.339	0.000	0.000	0.000	0.000
1006	0.000	0.026	0.000	0.000	0.000	0.000
1007	0.000	-0.110	0.000	0.000	0.000	0.000
1009	0.000	-15.239	0.000	0.000	0.000	0.000

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

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1001	-21.622	0.000	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	-88.772	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
1002	-9.696	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
1003	-78.714	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
1004	0.567	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
1005	0.339	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
1006	0.026	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
1007	-0.110	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
1009	-15.239	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]
1001	0.000	0.000	-29.384	0.000	0.000	0.000
1002	0.000	0.000	-27.008	0.000	0.000	0.000
1005	0.000	0.000	-11.486	0.000	0.000	0.000
1006	0.000	0.000	-5.460	0.000	0.000	0.000
1007	0.000	0.000	-1.715	0.000	0.016	0.000

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

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1001	0.000	0.000	-27.076	4.878	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	-3.335	3.812	-30.814	40.178	30.342	-1.339
1002	0.000	0.005	-2.888	0.204	0.000	0.000
1003	-3.244	3.244	-49.899	-25.321	-36.139	0.000
1004	0.000	0.000	1.539	0.000	0.000	0.000
1005	0.000	0.000	0.505	0.000	0.000	0.000
1006	0.000	0.000	0.050	0.000	0.000	0.000
1007	0.000	0.000	-0.309	0.000	0.000	0.000
1009	-0.090	0.000	-5.447	0.000	-0.294	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	0.003	-2.372	0.014	-0.013	-0.000
2	-0.002	0.002	-2.450	0.019	0.002	-0.000
3	-0.003	0.001	-2.954	0.020	0.015	-0.000
4	0.001	0.002	-1.935	0.012	-0.030	-0.000
5	-0.001	0.002	-2.006	0.008	0.004	-0.000
6	-0.001	0.001	-2.884	0.006	0.052	-0.000
7	0.001	-0.001	-1.429	0.002	-0.010	-0.000
8	0.000	-0.001	-1.323	0.002	0.002	0.000
9	0.000	0.000	-1.162	-0.004	-0.007	0.000
10	-0.001	-0.000	-1.988	0.005	0.028	-0.000
11	-0.003	-0.001	-1.180	0.000	-0.000	-0.000
12	-0.000	0.000	-1.252	-0.003	0.003	0.000
13	-0.002	-0.000	-1.513	-0.005	0.004	0.000
14	0.000	0.001	-2.442	0.024	-0.002	-0.000
15	-0.003	0.001	-2.632	0.028	0.002	0.000
16	-0.002	0.001	-2.820	0.030	-0.001	-0.000

17	-0.004	0.001	-2.947	0.032	0.003	-0.000
18	-0.002	0.001	-3.001	0.008	0.045	-0.000
19	-0.001	0.001	-2.714	0.005	0.050	-0.000
20	-0.001	-0.000	-2.397	0.005	0.043	-0.000
21	-0.001	-0.000	-2.101	-0.002	0.014	0.000
22	-0.000	0.000	-1.883	0.007	0.009	0.000
23	-0.001	-0.000	-1.561	-0.000	0.004	0.000
24	-0.001	-0.000	-1.330	-0.001	0.001	-0.000
25	-0.002	-0.000	-1.398	-0.001	0.001	-0.000
26	0.001	0.000	-1.167	0.003	0.000	0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 2, Π.Φ. 1

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	-0.038	-0.345	-2.519	0.002	-0.002	0.001
2	-0.008	-0.304	-2.810	-0.001	0.002	0.000
3	0.024	-0.425	-3.172	0.003	0.005	-0.001
4	-0.014	-0.374	-2.283	0.002	0.004	0.000
5	-0.057	-0.397	-2.521	0.005	-0.002	0.000
6	-0.286	-0.498	-3.010	0.006	-0.016	-0.001
7	-0.047	-0.341	-1.533	0.005	0.003	-0.000
8	-0.067	-0.382	-1.538	0.005	-0.004	-0.001
9	-0.093	-0.413	-1.668	0.010	0.006	-0.001
10	-0.147	-0.565	-2.290	0.005	-0.007	-0.002
11	-0.018	-0.375	-1.268	0.007	0.001	-0.001
12	-0.011	-0.459	-1.492	0.009	-0.003	-0.001
13	-0.024	-0.597	-1.627	0.011	0.001	-0.001
14	-0.013	-0.237	-2.472	-0.010	0.001	0.001
15	0.002	-0.225	-2.658	-0.016	0.001	-0.000
16	0.010	-0.240	-2.848	-0.012	0.001	0.000
17	0.031	-0.311	-2.980	-0.017	0.001	-0.001
18	-0.016	-0.440	-3.060	0.004	-0.016	-0.000
19	-0.295	-0.518	-2.757	0.007	-0.029	-0.001
20	-0.243	-0.544	-2.443	0.006	-0.025	-0.002
21	-0.138	-0.589	-2.162	0.003	-0.008	-0.001
22	-0.172	-0.616	-1.893	0.006	-0.008	-0.001
23	-0.031	-0.618	-1.611	0.008	0.000	-0.001
24	-0.009	-0.564	-1.384	0.011	-0.001	-0.002
25	-0.011	-0.628	-1.443	0.014	0.001	-0.001
26	-0.024	-0.364	-1.251	0.006	0.000	-0.001

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 3, Π.Φ. 1

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	-0.123	-0.686	-2.721	0.007	0.048	-0.001
2	-0.120	-0.780	-3.331	0.012	-0.003	-0.001
3	-0.114	-0.873	-3.522	0.006	-0.032	-0.001
4	-0.090	-0.687	-2.472	0.004	0.031	-0.001
5	-0.085	-0.782	-2.836	0.005	0.001	-0.001
6	-0.075	-0.875	-3.272	0.004	-0.018	-0.001
7	0.029	-0.690	-1.598	0.006	0.002	-0.001
8	0.011	-0.745	-1.684	0.006	-0.002	-0.001
9	-0.001	-0.777	-1.941	0.009	0.005	-0.001
10	-0.003	-0.879	-2.510	0.005	-0.013	-0.001
11	0.056	-0.731	-1.352	0.006	0.001	-0.001
12	0.059	-0.788	-1.720	0.011	0.003	-0.001
13	0.067	-0.878	-1.752	0.007	0.000	-0.001

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 4, Π.Φ. 1

A/A	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	-0.038	-1.069	-2.823	0.007	0.022	-0.001
2	-0.047	-1.167	-3.576	0.009	0.002	-0.001
3	-0.044	-1.256	-3.715	0.007	-0.014	-0.001
4	-0.005	-1.067	-2.581	0.004	0.029	-0.001
5	-0.011	-1.167	-3.027	0.006	0.005	-0.001
6	-0.007	-1.254	-3.429	0.005	-0.030	-0.001
7	0.103	-1.062	-1.638	0.007	0.003	-0.001
8	0.086	-1.114	-1.775	0.006	-0.003	-0.001
9	0.076	-1.147	-2.083	0.014	0.006	-0.001
10	0.064	-1.248	-2.644	0.007	-0.025	-0.001
11	0.127	-1.103	-1.404	0.007	0.001	-0.001
12	0.132	-1.154	-1.857	0.008	0.005	-0.001
13	0.135	-1.238	-1.835	0.008	-0.000	-0.001

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 5, Π.Φ. 1

A/A	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	-0.279	-1.484	-2.865	0.006	0.015	-0.001
2	-0.297	-1.658	-3.686	0.015	0.007	-0.001
3	-0.297	-1.743	-3.832	0.008	-0.067	-0.001
4	-0.081	-1.539	-2.627	0.005	0.013	-0.001
5	-0.109	-1.843	-3.123	0.006	-0.003	-0.004
6	-0.197	-1.706	-3.492	0.004	0.010	-0.002
7	0.155	-1.404	-1.653	0.007	0.001	-0.000
8	0.154	-1.516	-1.824	0.006	0.001	-0.000
9	0.149	-1.592	-2.161	0.007	0.003	-0.001
10	0.014	-1.687	-2.697	0.009	0.012	-0.002
11	0.170	-1.459	-1.431	0.006	0.001	-0.001
12	0.169	-1.524	-1.909	0.013	0.004	-0.001
13	0.178	-1.649	-1.876	0.017	-0.003	-0.001

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 1, Π.Φ. 2

A/A	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.003	0.004	0.544	0.019	0.004	0.000
2	0.003	0.002	0.505	0.014	0.001	0.000
3	0.001	0.002	1.007	0.015	0.008	0.000
4	0.001	0.004	0.137	0.009	0.003	0.000
5	0.001	0.002	0.047	0.008	0.001	0.000
6	0.000	0.004	0.482	0.004	0.010	0.000
7	0.003	0.004	0.345	0.020	0.004	0.000
8	0.001	0.002	0.026	0.013	0.004	0.000
9	0.001	0.000	0.083	0.001	0.001	0.000
10	0.000	0.004	0.088	0.003	0.003	0.000
11	0.013	0.017	0.494	0.001	0.001	0.000
12	0.002	0.001	0.149	0.005	0.002	0.000
13	0.001	0.001	0.350	0.004	0.004	0.000
14	0.006	0.001	0.575	0.017	0.003	0.000
15	0.005	0.001	0.613	0.017	0.003	0.000
16	0.003	0.001	0.669	0.017	0.003	0.000
17	0.002	0.001	0.868	0.017	0.005	0.000
18	0.000	0.003	0.720	0.011	0.013	0.000
19	0.000	0.005	0.351	0.007	0.010	0.000
20	0.000	0.006	0.174	0.007	0.009	0.000
21	0.000	0.002	0.114	0.001	0.004	0.000
22	0.000	0.006	0.262	0.010	0.005	0.000
23	0.001	0.002	0.451	0.006	0.004	0.000

24	0.001	0.000	0.143	0.005	0.002	0.000
25	0.001	0.000	0.232	0.004	0.002	0.000
26	0.007	0.004	0.567	0.005	0.004	0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 2, Π.Φ. 2

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.325	1.774	0.617	0.023	0.006	0.001
2	0.364	1.440	0.637	0.016	0.001	0.002
3	0.388	1.043	1.088	0.013	0.007	0.002
4	0.443	2.065	0.206	0.018	0.012	0.002
5	0.512	1.785	0.087	0.022	0.015	0.002
6	0.479	1.179	0.498	0.009	0.012	0.003
7	0.268	2.136	0.371	0.025	0.006	0.002
8	0.309	1.941	0.033	0.026	0.009	0.003
9	0.335	1.801	0.158	0.011	0.005	0.003
10	0.369	1.207	0.108	0.015	0.005	0.004
11	0.241	1.968	0.573	0.017	0.007	0.002
12	0.232	1.758	0.174	0.021	0.002	0.003
13	0.240	1.238	0.379	0.028	0.003	0.004
14	0.321	1.696	0.586	0.007	0.002	0.002
15	0.340	1.519	0.624	0.019	0.003	0.002
16	0.366	1.342	0.684	0.010	0.003	0.003
17	0.389	1.140	0.884	0.008	0.005	0.003
18	0.361	1.032	0.741	0.012	0.009	0.002
19	0.447	1.162	0.359	0.008	0.006	0.003
20	0.415	1.171	0.188	0.009	0.003	0.003
21	0.335	1.149	0.144	0.014	0.006	0.004
22	0.249	1.084	0.267	0.010	0.003	0.004
23	0.243	1.144	0.476	0.013	0.004	0.004
24	0.229	1.630	0.156	0.024	0.002	0.004
25	0.234	1.409	0.256	0.024	0.003	0.004
26	0.242	2.032	0.710	0.021	0.007	0.003

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 3, Π.Φ. 2

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	2.302	4.117	0.742	0.026	0.022	0.006
2	2.341	4.037	0.848	0.021	0.016	0.006
3	2.343	4.094	1.226	0.036	0.023	0.006
4	2.050	4.111	0.278	0.027	0.019	0.006
5	2.067	4.035	0.115	0.033	0.018	0.006
6	2.021	4.083	0.469	0.033	0.021	0.006
7	1.273	4.080	0.385	0.029	0.016	0.006
8	1.369	4.046	0.042	0.032	0.009	0.006
9	1.447	4.033	0.213	0.006	0.016	0.006
10	1.494	4.063	0.106	0.045	0.012	0.006
11	1.142	4.066	0.652	0.008	0.016	0.006
12	1.125	4.031	0.208	0.019	0.011	0.006
13	1.111	4.063	0.415	0.033	0.020	0.006

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 4, Π.Φ. 2

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	4.060	5.997	0.786	0.027	0.022	0.011
2	4.119	6.277	0.903	0.030	0.018	0.011

3	4.121	6.849	1.279	0.033	0.022	0.011
4	3.628	5.997	0.305	0.025	0.017	0.011
5	3.653	6.276	0.104	0.029	0.016	0.011
6	3.573	6.852	0.461	0.028	0.017	0.011
7	2.400	5.978	0.392	0.030	0.015	0.011
8	2.534	6.107	0.044	0.030	0.008	0.011
9	2.655	6.243	0.236	0.002	0.014	0.011
10	2.732	6.855	0.106	0.035	0.013	0.011
11	2.237	6.087	0.701	0.021	0.015	0.011
12	2.246	6.290	0.236	0.022	0.011	0.011
13	2.249	6.820	0.433	0.033	0.017	0.011

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 5, Π.Φ. 2

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	5.508	7.645	0.797	0.026	0.005	0.015
2	5.594	7.959	0.909	0.021	0.004	0.015
3	5.608	8.760	1.294	0.025	0.010	0.015
4	4.969	7.911	0.309	0.023	0.008	0.016
5	5.002	8.206	0.092	0.021	0.008	0.016
6	4.885	8.760	0.464	0.018	0.025	0.015
7	3.201	7.620	0.394	0.029	0.010	0.015
8	3.534	8.029	0.044	0.025	0.006	0.015
9	3.716	8.300	0.244	0.006	0.006	0.014
10	3.748	8.769	0.107	0.025	0.020	0.015
11	3.046	7.882	0.731	0.004	0.012	0.015
12	3.036	8.189	0.257	0.017	0.005	0.015
13	3.050	8.732	0.438	0.010	0.012	0.015

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 1, Π.Φ. 3

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.004	0.002	0.229	0.008	0.002	0.000
2	0.005	0.001	0.183	0.005	0.002	0.000
3	0.004	0.001	0.310	0.007	0.003	0.000
4	0.001	0.002	0.233	0.003	0.006	0.000
5	0.002	0.002	0.029	0.003	0.000	0.000
6	0.000	0.001	0.218	0.001	0.009	0.000
7	0.006	0.006	0.480	0.009	0.009	0.000
8	0.002	0.001	0.050	0.005	0.002	0.000
9	0.001	0.000	0.099	0.001	0.002	0.000
10	0.000	0.001	0.282	0.001	0.007	0.000
11	0.034	0.006	0.200	0.000	0.003	0.000
12	0.003	0.000	0.065	0.002	0.002	0.000
13	0.001	0.000	0.585	0.007	0.008	0.000
14	0.007	0.000	0.229	0.006	0.005	0.000
15	0.008	0.001	0.215	0.006	0.004	0.000
16	0.007	0.000	0.257	0.007	0.004	0.000
17	0.006	0.000	0.286	0.007	0.004	0.000
18	0.001	0.001	0.218	0.004	0.005	0.000
19	0.000	0.002	0.236	0.003	0.009	0.000
20	0.000	0.002	0.210	0.003	0.006	0.000
21	0.000	0.001	0.390	0.002	0.009	0.000
22	0.000	0.003	0.603	0.006	0.015	0.000
23	0.001	0.001	0.763	0.010	0.007	0.000
24	0.001	0.000	0.133	0.002	0.006	0.000
25	0.002	0.000	0.329	0.003	0.006	0.000
26	0.012	0.002	0.291	0.002	0.006	0.000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 2, Π.Φ. 3

Α/Α	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.517	0.689	0.250	0.010	0.004	0.002
2	0.507	0.428	0.256	0.005	0.001	0.002
3	0.473	0.423	0.353	0.009	0.003	0.002
4	1.023	0.857	0.354	0.013	0.033	0.002
5	0.956	0.531	0.072	0.010	0.029	0.002
6	0.824	0.517	0.243	0.008	0.019	0.003
7	0.842	0.912	0.546	0.013	0.014	0.004
8	0.904	0.621	0.109	0.008	0.004	0.004
9	0.933	0.532	0.251	0.003	0.017	0.003
10	0.923	0.581	0.357	0.015	0.004	0.003
11	0.779	0.652	0.221	0.008	0.019	0.003
12	0.759	0.517	0.110	0.006	0.005	0.004
13	0.770	0.580	0.657	0.019	0.011	0.003
14	0.483	0.622	0.232	0.007	0.004	0.002
15	0.475	0.478	0.221	0.010	0.004	0.002
16	0.470	0.387	0.262	0.005	0.004	0.002
17	0.457	0.390	0.293	0.003	0.004	0.002
18	0.523	0.421	0.223	0.006	0.015	0.002
19	0.839	0.522	0.247	0.003	0.012	0.002
20	0.897	0.548	0.204	0.005	0.007	0.002
21	0.902	0.596	0.436	0.008	0.004	0.003
22	0.829	0.602	0.614	0.006	0.005	0.003
23	0.768	0.600	0.837	0.010	0.010	0.003
24	0.744	0.494	0.151	0.008	0.006	0.004
25	0.749	0.519	0.343	0.010	0.007	0.004
26	0.781	0.721	0.485	0.008	0.015	0.004

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 3, Π.Φ. 3

Α/Α	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	7.921	2.137	0.299	0.018	0.080	0.022
2	8.052	1.783	0.408	0.012	0.060	0.022
3	8.047	4.347	0.478	0.046	0.084	0.022
4	6.927	2.134	0.440	0.017	0.069	0.022
5	6.981	1.781	0.105	0.022	0.065	0.022
6	6.793	4.335	0.327	0.042	0.074	0.022
7	3.579	2.100	0.589	0.019	0.038	0.022
8	4.075	1.219	0.150	0.012	0.006	0.022
9	4.442	1.627	0.353	0.002	0.053	0.022
10	4.652	4.309	0.367	0.061	0.041	0.022
11	2.910	1.279	0.249	0.009	0.033	0.022
12	2.905	1.826	0.242	0.007	0.021	0.022
13	2.914	4.160	0.737	0.046	0.036	0.022

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 4, Π.Φ. 3

Α/Α	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	14.493	3.426	0.322	0.018	0.079	0.040
2	14.735	3.226	0.440	0.018	0.063	0.040
3	14.741	8.135	0.529	0.042	0.080	0.040
4	12.664	3.423	0.476	0.017	0.059	0.040

5	12.768	3.226	0.102	0.017	0.055	0.040
6	12.422	8.143	0.365	0.035	0.055	0.040
7	6.414	3.358	0.611	0.019	0.034	0.040
8	7.338	1.861	0.157	0.010	0.008	0.040
9	8.037	2.926	0.394	0.007	0.043	0.040
10	8.443	8.146	0.371	0.048	0.040	0.040
11	5.120	1.869	0.272	0.008	0.029	0.040
12	5.131	3.353	0.331	0.007	0.020	0.040
13	5.184	7.857	0.783	0.041	0.031	0.040

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 5, Π.Φ. 3

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	19.387	4.587	0.328	0.018	0.007	0.053
2	19.746	4.094	0.439	0.011	0.005	0.053
3	19.810	10.631	0.537	0.030	0.029	0.054
4	16.980	4.752	0.482	0.014	0.020	0.057
5	17.129	4.225	0.097	0.011	0.014	0.056
6	16.705	10.641	0.366	0.020	0.082	0.054
7	8.275	4.380	0.618	0.018	0.018	0.053
8	9.802	2.421	0.143	0.008	0.008	0.055
9	10.814	3.780	0.402	0.003	0.021	0.051
10	11.321	10.671	0.372	0.032	0.055	0.054
11	6.675	2.416	0.289	0.010	0.021	0.051
12	6.719	4.312	0.374	0.005	0.010	0.053
13	6.866	10.324	0.806	0.018	0.022	0.054

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 1, Π.Φ. 8

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.000	0.000	-0.584	0.004	-0.003	0.000
2	-0.000	0.000	-0.638	0.005	0.000	-0.000
3	-0.000	0.000	-0.764	0.006	0.004	-0.000
4	0.000	0.000	-0.458	0.003	-0.007	0.000
5	-0.000	-0.000	-0.534	0.002	0.001	-0.000
6	-0.000	0.000	-0.705	0.002	0.013	-0.000
7	-0.000	-0.001	-0.263	0.001	-0.002	0.000
8	-0.000	0.000	-0.294	0.001	0.000	0.000
9	0.000	0.000	-0.275	-0.000	-0.002	-0.000
10	-0.000	-0.000	-0.404	0.002	0.006	-0.000
11	0.002	-0.002	-0.202	0.000	0.000	0.000
12	-0.000	0.000	-0.178	0.001	0.000	-0.000
13	-0.000	-0.000	-0.224	0.000	0.001	0.000
14	0.000	0.000	-0.607	0.006	0.000	-0.000
15	-0.000	0.000	-0.675	0.007	0.001	-0.000
16	0.000	0.000	-0.726	0.008	0.000	0.000
17	-0.000	0.000	-0.757	0.008	0.001	0.000
18	-0.000	0.000	-0.750	0.003	0.011	-0.000
19	-0.000	0.000	-0.642	0.002	0.012	-0.000
20	-0.000	-0.000	-0.528	0.002	0.010	-0.000
21	-0.000	0.000	-0.420	0.001	0.003	0.000
22	-0.000	0.000	-0.326	0.002	0.001	-0.000
23	-0.000	0.000	-0.234	0.001	0.001	0.000
24	0.000	-0.000	-0.183	0.001	0.000	-0.000
25	-0.000	-0.000	-0.197	0.001	0.000	-0.000
26	-0.000	0.001	-0.193	0.001	0.000	0.000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 2, Π.Φ. 8

Α/Α	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.036	-0.186	-0.617	0.001	-0.000	0.000
2	0.044	-0.172	-0.727	0.000	0.001	0.000
3	0.054	-0.181	-0.813	0.001	0.001	-0.000
4	0.072	-0.194	-0.544	0.001	0.003	0.000
5	0.040	-0.180	-0.681	0.001	0.000	0.000
6	0.009	-0.195	-0.738	0.002	-0.003	0.000
7	0.034	-0.180	-0.284	0.002	0.001	0.000
8	0.034	-0.174	-0.346	0.002	-0.001	0.000
9	0.033	-0.175	-0.397	0.005	0.002	-0.000
10	0.031	-0.189	-0.472	0.002	-0.003	-0.000
11	0.032	-0.174	-0.217	0.003	0.001	0.000
12	0.035	-0.175	-0.211	0.003	-0.000	-0.000
13	0.040	-0.187	-0.240	0.003	0.000	-0.000
14	0.038	-0.183	-0.614	-0.002	0.001	0.000
15	0.045	-0.177	-0.681	-0.002	0.001	0.000
16	0.045	-0.174	-0.732	-0.002	0.001	-0.000
17	0.053	-0.179	-0.765	-0.002	0.001	-0.000
18	0.056	-0.179	-0.763	0.002	-0.003	-0.000
19	0.015	-0.194	-0.653	0.002	-0.006	-0.000
20	0.025	-0.191	-0.538	0.002	-0.005	-0.000
21	0.033	-0.191	-0.425	0.002	-0.002	-0.000
22	0.037	-0.192	-0.326	0.002	-0.001	-0.000
23	0.040	-0.190	-0.240	0.002	0.000	-0.000
24	0.035	-0.177	-0.191	0.003	0.000	-0.000
25	0.038	-0.183	-0.203	0.003	0.000	-0.000
26	0.031	-0.175	-0.206	0.003	0.000	0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 3, Π.Φ. 8

Α/Α	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.104	-0.314	-0.666	0.002	0.013	0.000
2	0.106	-0.293	-0.866	0.003	-0.001	0.000
3	0.108	-0.276	-0.893	0.002	-0.007	0.000
4	0.097	-0.314	-0.587	0.001	0.013	0.000
5	0.099	-0.293	-0.760	0.001	-0.001	0.000
6	0.099	-0.277	-0.795	0.001	-0.005	0.000
7	0.075	-0.315	-0.296	0.002	0.001	0.000
8	0.079	-0.303	-0.380	0.002	-0.001	0.000
9	0.082	-0.296	-0.456	0.006	0.002	0.000
10	0.085	-0.277	-0.517	0.001	-0.005	0.000
11	0.070	-0.305	-0.232	0.002	0.000	0.000
12	0.071	-0.294	-0.253	0.003	0.001	0.000
13	0.072	-0.279	-0.259	0.002	0.000	0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 4, Π.Φ. 8

Α/Α	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.163	-0.446	-0.691	0.002	0.005	0.000
2	0.162	-0.412	-0.932	0.003	0.002	0.000
3	0.161	-0.381	-0.939	0.002	-0.005	0.000
4	0.151	-0.446	-0.606	0.002	0.008	0.000
5	0.150	-0.412	-0.801	0.002	0.002	0.000
6	0.147	-0.381	-0.828	0.002	-0.009	0.000
7	0.109	-0.447	-0.303	0.002	0.001	0.000

8	0.116	-0.426	-0.397	0.002	-0.001	0.000
9	0.121	-0.414	-0.476	0.004	0.002	0.000
10	0.122	-0.380	-0.541	0.002	-0.005	0.000
11	0.099	-0.431	-0.240	0.003	0.000	0.000
12	0.100	-0.411	-0.277	0.003	0.001	0.000
13	0.100	-0.382	-0.271	0.002	0.000	0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 5, Π.Φ. 8

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.133	-0.585	-0.701	0.002	0.004	0.000
2	0.139	-0.556	-0.961	0.004	0.001	0.000
3	0.138	-0.524	-0.968	0.003	-0.012	0.000
4	0.160	-0.605	-0.611	0.002	0.001	0.000
5	0.146	-0.603	-0.814	0.002	-0.000	-0.000
6	0.134	-0.518	-0.838	0.002	0.004	0.000
7	0.130	-0.565	-0.304	0.002	0.000	0.000
8	0.141	-0.571	-0.402	0.002	0.000	0.000
9	0.147	-0.579	-0.484	0.003	0.000	0.000
10	0.131	-0.514	-0.550	0.003	0.003	0.000
11	0.119	-0.554	-0.244	0.002	0.000	0.000
12	0.121	-0.532	-0.289	0.003	0.001	0.000
13	0.125	-0.509	-0.278	0.004	-0.000	0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 1, Π.Φ. 11

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.000	0.000	-1.211	0.010	-0.003	0.000
2	0.000	0.001	-1.594	0.014	0.002	-0.000
3	-0.001	0.001	-2.051	0.015	0.010	-0.000
4	0.001	-0.000	-0.919	0.008	-0.013	-0.000
5	0.000	0.001	-1.192	0.007	0.002	-0.000
6	-0.001	0.000	-1.892	0.006	0.034	-0.000
7	-0.002	-0.003	-0.446	0.004	-0.002	0.000
8	-0.001	0.000	-0.579	0.004	0.001	0.000
9	0.000	0.000	-0.581	-0.001	-0.002	0.000
10	-0.000	-0.000	-1.155	0.004	0.017	-0.000
11	0.013	-0.004	-0.380	0.000	0.001	0.000
12	-0.001	0.000	-0.525	0.000	0.003	-0.000
13	-0.000	-0.000	-0.798	-0.002	0.004	0.000
14	0.000	0.001	-1.484	0.019	0.002	0.000
15	-0.000	0.001	-1.730	0.022	0.003	0.000
16	0.000	0.001	-1.915	0.023	0.002	-0.000
17	-0.001	0.001	-2.078	0.024	0.004	-0.000
18	-0.001	0.000	-2.012	0.007	0.029	-0.000
19	-0.001	0.000	-1.759	0.005	0.034	-0.000
20	-0.000	-0.000	-1.486	0.005	0.029	-0.000
21	-0.000	-0.000	-1.235	0.000	0.010	-0.000
22	-0.000	-0.000	-1.114	0.005	0.009	-0.000
23	-0.000	-0.000	-0.844	0.001	0.003	0.000
24	-0.001	0.000	-0.609	0.001	0.002	-0.000
25	-0.000	-0.000	-0.699	0.001	0.002	-0.000
26	-0.004	0.000	-0.337	0.002	0.002	0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 2, Π.Φ. 11

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

1	0.197	-0.462	-1.278	0.004	0.005	0.000
2	0.206	-0.443	-1.819	0.004	0.003	0.000
3	0.225	-0.471	-2.177	0.004	0.002	-0.000
4	0.212	-0.501	-1.089	0.003	0.001	0.000
5	0.224	-0.508	-1.490	0.005	0.002	0.000
6	0.208	-0.507	-1.970	0.005	-0.001	0.000
7	0.193	-0.474	-0.484	0.005	0.002	0.000
8	0.193	-0.484	-0.675	0.005	0.001	-0.000
9	0.196	-0.489	-0.849	0.005	0.003	-0.000
10	0.206	-0.491	-1.313	0.006	0.001	0.000
11	0.192	-0.486	-0.412	0.005	0.003	0.000
12	0.196	-0.486	-0.629	0.005	0.001	-0.000
13	0.201	-0.487	-0.841	0.007	0.002	0.000
14	0.197	-0.467	-1.506	0.004	0.003	0.000
15	0.207	-0.458	-1.748	-0.002	0.002	0.000
16	0.207	-0.453	-1.936	-0.004	0.003	-0.000
17	0.223	-0.468	-2.102	-0.004	0.002	-0.000
18	0.238	-0.465	-2.047	0.004	-0.003	-0.001
19	0.213	-0.503	-1.790	0.006	-0.011	0.000
20	0.212	-0.496	-1.517	0.006	-0.010	0.000
21	0.207	-0.491	-1.271	0.004	-0.000	0.000
22	0.206	-0.488	-1.123	0.005	-0.002	0.000
23	0.202	-0.488	-0.869	0.006	0.002	0.000
24	0.196	-0.485	-0.641	0.007	0.001	-0.000
25	0.199	-0.487	-0.727	0.008	0.002	-0.000
26	0.192	-0.485	-0.358	0.006	0.002	0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 3, Π.Φ. 11

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.284	-0.785	-1.320	0.004	0.002	-0.000
2	0.281	-0.829	-2.032	0.008	0.002	-0.000
3	0.280	-0.874	-2.309	0.005	0.000	-0.000
4	0.299	-0.785	-1.135	0.004	0.003	-0.000
5	0.298	-0.830	-1.613	0.006	0.001	-0.000
6	0.300	-0.874	-2.048	0.006	0.003	-0.000
7	0.354	-0.785	-0.487	0.005	0.002	-0.000
8	0.345	-0.813	-0.704	0.005	0.003	-0.000
9	0.339	-0.828	-0.930	0.004	0.002	-0.000
10	0.335	-0.875	-1.369	0.006	0.003	-0.000
11	0.367	-0.806	-0.423	0.003	0.003	-0.000
12	0.366	-0.833	-0.692	0.004	0.003	-0.000
13	0.366	-0.873	-0.858	0.006	0.003	-0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 4, Π.Φ. 11

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.372	-1.067	-1.341	0.004	0.002	-0.001
2	0.373	-1.159	-2.127	0.006	0.002	-0.001
3	0.379	-1.235	-2.388	0.006	0.006	-0.001
4	0.402	-1.067	-1.166	0.004	-0.003	-0.001
5	0.405	-1.160	-1.693	0.006	0.006	-0.001
6	0.411	-1.236	-2.097	0.006	0.001	-0.001
7	0.506	-1.061	-0.488	0.004	0.002	-0.001
8	0.488	-1.114	-0.723	0.005	0.003	-0.001
9	0.477	-1.146	-0.968	0.010	0.003	-0.001
10	0.471	-1.236	-1.404	0.006	0.002	-0.001
11	0.530	-1.102	-0.431	0.004	0.003	-0.001
12	0.531	-1.154	-0.732	0.002	0.003	-0.001

13	0.529	-1.230	-0.870	0.006	0.003	-0.001

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 5, Π.Φ. 11

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.444	-1.325	-1.347	0.004	0.006	-0.001
2	0.406	-1.499	-2.171	0.011	0.003	-0.001
3	0.388	-1.595	-2.450	0.007	-0.023	-0.001
4	0.496	-1.363	-1.187	0.003	0.029	0.004
5	0.541	-1.642	-1.742	0.005	-0.019	-0.005
6	0.459	-1.594	-2.118	0.006	0.000	-0.001
7	0.637	-1.297	-0.489	0.004	0.003	-0.001
8	0.644	-1.412	-0.735	0.004	0.002	-0.001
9	0.630	-1.501	-0.992	0.010	0.003	-0.001
10	0.581	-1.594	-1.420	0.006	0.002	-0.001
11	0.676	-1.363	-0.437	0.004	0.002	-0.001
12	0.682	-1.450	-0.750	0.001	0.003	-0.001
13	0.686	-1.587	-0.878	0.006	0.002	-0.001

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 1, Π.Φ. 1

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	-0.001	0.001	-2.412	0.023	0.002	-0.000
1002	-0.003	0.001	-2.758	0.028	0.002	-0.000
1003	-0.001	0.000	-2.277	0.008	0.014	0.000
1004	-0.001	0.000	-1.547	0.006	0.004	0.000
1005	-0.001	0.000	-2.532	0.005	0.046	-0.000
1006	-0.001	-0.000	-1.362	-0.001	0.002	-0.000
1007	0.001	-0.000	-1.165	0.004	0.000	0.000

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 2, Π.Φ. 1

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	-0.006	-0.221	-2.587	-0.013	0.002	0.000
1002	0.020	-0.266	-2.933	-0.015	0.002	-0.001
1003	-0.143	-0.605	-2.101	0.005	-0.008	-0.001
1004	-0.035	-0.624	-1.614	0.007	0.000	-0.001
1005	-0.272	-0.531	-2.598	0.007	-0.027	-0.001
1006	-0.010	-0.601	-1.402	0.013	0.001	-0.001
1007	-0.025	-0.360	-1.253	0.006	0.000	-0.001

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 4, Π.Φ. 1

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	0.037	-1.159	-3.301	0.004	-0.003	-0.001

ετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 5, Π.Φ. 1

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	0.142	-1.829	-3.308	0.018	0.012	-0.002
1002	0.177	-1.625	-2.380	0.005	0.007	-0.001
1003	-0.296	-1.730	-5.133	-0.074	-0.065	-0.000
1004	-0.311	-1.510	-2.820	-0.004	0.017	-0.001
1005	-0.239	-1.734	-3.438	0.008	-0.058	-0.001

1006	0.180	-1.420	-1.304	0.008	-0.004	-0.001
1007	0.195	-1.659	-1.689	0.013	-0.001	-0.001
1009	-0.084	-1.724	-4.088	0.027	-0.018	-0.002

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 1, Π.Φ. 2

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	0.005	0.001	0.459	0.012	0.001	0.000
1002	0.002	0.000	0.632	0.012	0.003	0.000
1003	0.000	0.004	0.122	0.002	0.003	0.000
1004	0.001	0.004	0.465	0.004	0.004	0.000
1005	0.000	0.005	0.248	0.003	0.009	0.000
1006	0.001	0.000	0.180	0.004	0.002	0.000
1007	0.007	0.002	0.588	0.005	0.004	0.000

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 2, Π.Φ. 2

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	0.330	1.609	0.595	0.013	0.001	0.002
1002	0.378	1.241	0.772	0.009	0.003	0.003
1003	0.336	1.106	0.126	0.005	0.007	0.004
1004	0.243	1.103	0.514	0.006	0.004	0.004
1005	0.431	1.166	0.276	0.007	0.005	0.002
1006	0.231	1.521	0.197	0.024	0.002	0.004
1007	0.242	2.044	0.750	0.021	0.007	0.003

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 4, Π.Φ. 2

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	3.064	6.285	0.295	0.011	0.019	0.011

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 5, Π.Φ. 2

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	4.304	8.262	0.275	0.007	0.006	0.015
1002	4.334	7.962	0.201	0.035	0.007	0.015
1003	5.641	8.632	1.271	0.012	0.005	0.015
1004	5.963	7.615	1.670	0.023	0.003	0.015
1005	5.974	8.801	2.001	0.018	0.010	0.015
1006	2.988	7.687	1.771	0.028	0.007	0.015
1007	2.986	8.824	0.503	0.014	0.011	0.015
1009	4.881	8.173	0.517	0.024	0.002	0.015

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 1, Π.Φ. 3

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	0.007	0.000	0.173	0.004	0.001	0.000
1002	0.007	0.000	0.218	0.005	0.001	0.000
1003	0.000	0.002	0.442	0.002	0.010	0.000
1004	0.001	0.002	0.793	0.006	0.007	0.000
1005	0.000	0.002	0.211	0.001	0.007	0.000
1006	0.002	0.000	0.221	0.002	0.003	0.000
1007	0.012	0.003	0.319	0.002	0.006	0.000

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 2, Π.Φ. 3

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	0.479	0.546	0.219	0.004	0.001	0.002
1002	0.464	0.373	0.272	0.003	0.002	0.003
1003	0.902	0.607	0.455	0.004	0.004	0.003
1004	0.768	0.610	0.913	0.007	0.010	0.003
1005	0.867	0.535	0.218	0.002	0.009	0.002
1006	0.747	0.497	0.234	0.009	0.005	0.004
1007	0.782	0.735	0.558	0.008	0.015	0.004

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 4, Π.Φ. 3

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	10.122	3.239	0.284	0.007	0.057	0.041

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 5, Π.Φ. 3

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	13.670	4.245	0.253	0.007	0.003	0.054
1002	13.769	4.710	0.292	0.022	0.010	0.055
1003	19.949	9.697	0.869	0.004	0.007	0.053
1004	21.291	4.583	0.762	0.010	0.005	0.053
1005	21.345	11.130	0.923	0.015	0.024	0.053
1006	6.285	4.425	1.419	0.018	0.013	0.052
1007	6.369	11.190	1.361	0.014	0.022	0.053
1009	16.515	2.464	0.204	0.059	0.003	0.055

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 1, Π.Φ. 8

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	0.000	0.000	-0.609	0.006	0.001	-0.000
1002	-0.000	0.000	-0.709	0.007	0.000	0.000
1003	-0.000	0.000	-0.458	0.003	0.003	0.000
1004	-0.000	0.000	-0.235	0.002	0.001	0.000
1005	-0.000	0.000	-0.579	0.002	0.011	-0.000
1006	0.000	-0.000	-0.189	0.001	0.000	-0.000
1007	-0.000	0.000	-0.192	0.001	0.000	0.000

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 2, Π.Φ. 8

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	0.042	-0.180	-0.653	-0.002	0.001	0.000
1002	0.049	-0.176	-0.754	-0.002	0.001	-0.000
1003	0.033	-0.192	-0.410	0.002	-0.002	-0.000
1004	0.040	-0.192	-0.242	0.002	0.000	-0.000
1005	0.020	-0.193	-0.596	0.003	-0.006	-0.000
1006	0.037	-0.180	-0.195	0.003	0.000	-0.000
1007	0.031	-0.175	-0.204	0.003	0.000	0.000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 4, Π.Φ. 8

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	0.134	-0.412	-0.752	0.002	-0.000	0.000

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 5, Π.Φ. 8

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	0.161	-0.629	-0.747	0.004	0.002	-0.000
1002	0.174	-0.635	-0.518	0.002	0.001	0.000
1003	0.139	-0.528	-1.198	-0.010	-0.011	0.000
1004	0.146	-0.632	-0.381	-0.014	0.004	0.000
1005	0.160	-0.520	-0.867	-0.001	-0.010	0.000
1006	0.118	-0.571	-0.174	0.003	-0.000	0.000
1007	0.122	-0.504	-0.256	0.003	0.001	0.000
1009	0.149	-0.613	-0.881	0.001	-0.002	0.000

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 1, Π.Φ. 11

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	0.000	0.001	-1.521	0.018	0.003	0.000
1002	-0.000	0.001	-1.904	0.021	0.002	-0.000
1003	-0.000	-0.000	-1.346	0.005	0.010	-0.000
1004	-0.000	-0.000	-0.851	0.005	0.004	0.000
1005	-0.001	0.000	-1.605	0.005	0.031	-0.000
1006	-0.000	-0.000	-0.654	0.001	0.002	-0.000
1007	-0.004	-0.000	-0.328	0.003	0.002	0.000

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 2, Π.Φ. 11

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	0.202	-0.464	-1.658	0.001	0.003	0.000
1002	0.215	-0.460	-2.045	-0.004	0.003	-0.000
1003	0.208	-0.490	-1.275	0.004	-0.000	0.000
1004	0.202	-0.488	-0.888	0.006	0.002	0.000
1005	0.213	-0.500	-1.658	0.006	-0.010	0.000
1006	0.198	-0.486	-0.683	0.008	0.002	-0.000
1007	0.192	-0.485	-0.348	0.006	0.002	0.000

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 4, Π.Φ. 11

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	0.444	-1.156	-1.707	0.005	0.002	-0.001

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 5, Π.Φ. 11

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	0.572	-1.669	-1.723	0.007	0.001	-0.001
1002	0.705	-1.437	-0.934	0.005	0.003	0.000
1003	0.386	-1.576	-2.865	-0.005	-0.012	-0.001
1004	0.383	-1.336	-1.367	-0.001	0.010	-0.001
1005	0.389	-1.596	-2.414	0.005	-0.019	-0.001
1006	0.680	-1.309	-0.257	0.005	-0.002	-0.001
1007	0.692	-1.594	-0.849	0.006	0.002	-0.001

1009	0.453	-1.469	-4.947	0.127	-0.047	-0.002

Επίλυση - Εντατικά Μεγέθη

Πεδίο		Περιγραφή
A/A		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 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	0.00	0.01	0.01	0.01	0.01	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.07	-0.07
2	0.00	-0.00	-0.00	0.01	0.01	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.08	-0.08
3	0.00	-0.01	-0.01	0.01	0.01	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.09	-0.09
4	0.00	0.01	0.02	0.01	0.01	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.06	-0.06
5	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.06	-0.06
6	0.00	-0.03	-0.03	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.09	-0.09
7	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.04	-0.04
8	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.04	-0.04
9	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.04	-0.04
10	0.00	-0.01	-0.02	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.06	-0.06
11	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.08	-0.08
12	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.04	-0.04
13	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.05	-0.05
14	0.00	0.00	0.00	0.01	0.01	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.08	-0.08
15	0.00	0.00	0.00	-0.01	-0.02	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.08	-0.08
16	0.00	0.00	0.00	0.02	0.02	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.09	-0.09
17	0.00	0.00	0.00	-0.02	-0.02	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.09	-0.09
18	0.00	0.00	0.00	0.02	0.03	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.09	-0.09
19	0.00	0.00	0.00	0.03	0.03	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.08	-0.08
20	0.00	-0.00	-0.00	-0.02	-0.03	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.07	-0.07
21	0.00	-0.01	-0.01	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.07	-0.07
22	0.00	0.00	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.06	-0.06
23	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.05	-0.05
24	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.04	-0.04
25	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.04	-0.04
26	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.04	-0.04

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων 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	0.00	-24.85	17.47	-349.59	145.48	12.09	12.09	-141.45	-141.45	-0.08	-0.08	-587.18	-587.18
2	0.00	7.76	-7.85	-158.13	66.53	-4.46	-4.46	-64.19	-64.19	-0.02	-0.02	-891.65	-891.65
3	0.00	39.98	-30.90	-164.80	83.18	-20.25	-20.25	-70.85	-70.85	0.04	0.04	-541.38	-541.38

4	0.00	-41.07	22.70	-239.11	89.77	14.49	14.49	-74.75	-74.75	-0.02	-0.02	-1104.60	-1104.60
5	0.00	10.44	-5.18	-222.84	127.39	-3.55	-3.55	-79.60	-79.60	-0.04	-0.04	-2288.52	-2288.52
6	0.00	93.40	-45.43	-11.97	10.78	-31.55	-31.55	-5.17	-5.17	0.03	0.03	-249.77	-249.77
7	0.00	-113.47	45.75	1254.67	862.01	36.19	36.19	89.24	89.24	0.04	0.04	-1243.18	-1243.18
8	0.00	2.60	2.71	232.35	-11.92	0.03	0.03	55.52	55.52	0.07	0.07	-1135.47	-1135.47
9	0.00	-114.82	-58.31	8.51	-1.13	12.84	12.84	2.19	2.19	0.03	0.03	-1604.21	-1604.21
10	0.00	64.73	-34.29	41.79	-54.55	-22.50	-22.50	21.89	21.89	0.14	0.14	-1117.68	-1117.68
11	0.00	15.45	-93.05	15.30	-7.44	-32.88	-32.88	6.89	6.89	0.11	0.11	-622.81	-622.81
12	0.00	17.80	0.28	7.78	-2.20	-3.98	-3.98	2.27	2.27	0.04	0.04	-406.19	-406.19
13	0.00	125.74	-136.35	68.22	-27.83	-59.57	-59.57	21.83	21.83	0.07	0.07	-470.80	-470.80
14	0.00	-499.58	-243.46	-83.81	24.25	73.18	73.18	-30.88	-30.88	-0.23	-0.23	-305.86	-305.86
15	0.00	512.60	-259.68	-93.82	16.23	-220.65	-220.65	-31.44	-31.44	0.02	0.02	-266.11	-266.11
16	0.00	-229.03	-243.05	-102.71	31.78	-4.01	-4.01	-38.43	-38.43	-0.01	-0.01	-260.87	-260.87
17	0.00	709.53	-268.75	-94.55	14.37	-279.51	-279.51	-31.12	-31.12	0.25	0.25	-313.45	-313.45
18	0.00	131.92	-59.07	-265.58	-100.36	-54.57	-54.57	-47.21	-47.21	0.06	0.06	-407.18	-407.18
19	0.00	102.25	-32.65	-23.62	112.72	-30.66	-30.66	-30.99	-30.99	0.09	0.09	-221.29	-221.29
20	0.00	87.49	-27.12	60.06	-1.73	-26.05	-26.05	14.04	14.04	0.15	0.15	-231.58	-231.58
21	0.00	125.63	-37.82	7.43	-5.78	-37.15	-37.15	3.00	3.00	0.03	0.03	-98.89	-98.89
22	0.00	24.27	-6.67	-157.37	-83.19	-7.03	-7.03	-16.86	-16.86	0.16	0.16	-89.58	-89.58
23	0.00	39.83	-26.58	5.01	-2.59	-15.09	-15.09	1.73	1.73	0.03	0.03	-82.31	-82.31
24	0.00	162.18	31.52	13.45	-0.91	-29.70	-29.70	3.26	3.26	0.19	0.19	-321.30	-321.30
25	0.00	188.91	-228.14	13.68	1.46	-94.78	-94.78	2.78	2.78	0.10	0.10	-268.94	-268.94
26	0.00	3.13	-2.83	-0.31	1.16	-1.35	-1.35	-0.33	-0.33	0.01	0.01	-105.80	-105.80

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	23.96	-49.77	19.27	36.19	-15.86	-15.86	-3.64	-3.64	0.10	0.10	-604.40	-604.40
2	0.00	3.53	0.34	24.46	21.52	-0.69	-0.69	0.63	0.63	0.04	0.04	-973.67	-973.67
3	0.00	-11.29	35.94	15.69	-3.27	10.16	10.16	4.08	4.08	-0.01	-0.01	-653.86	-653.86
4	0.00	26.35	-43.69	91.12	-51.51	-18.68	-18.68	38.03	38.03	0.07	0.07	-701.68	-701.68
5	0.00	-0.77	-2.49	86.77	-78.94	-0.46	-0.46	44.19	44.19	0.14	0.14	-1640.63	-1640.63
6	0.00	-48.29	50.04	4.58	-13.97	26.22	26.22	4.95	4.95	-0.01	-0.01	-606.28	-606.28
7	0.00	24.71	-18.80	228.80	495.50	-11.60	-11.60	-71.12	-71.12	0.15	0.15	-909.78	-909.78
8	0.00	-14.68	12.24	20.65	29.77	7.18	7.18	-2.43	-2.43	-0.01	-0.01	-908.14	-908.14
9	0.00	152.39	-141.09	-7.96	7.56	-78.26	-78.26	-4.14	-4.14	0.01	0.01	-1013.74	-1013.74
10	0.00	-33.15	39.89	3.92	10.49	19.48	19.48	-1.75	-1.75	-0.08	-0.08	-957.59	-957.59
11	0.00	-32.65	-18.91	-2.88	2.34	3.66	3.66	-1.39	-1.39	-0.02	-0.02	-517.25	-517.25
12	0.00	-18.30	-4.01	-7.13	7.84	3.81	3.81	-3.99	-3.99	-0.02	-0.02	-450.65	-450.65
13	0.00	43.66	4.04	-45.65	36.10	-10.57	-10.57	-21.80	-21.80	-0.02	-0.02	-604.63	-604.63

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων 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	0.00	77.10	-59.43	-16.85	24.54	-39.01	-39.01	-11.83	-11.83	0.00	0.00	-405.85	-405.85
2	0.00	-7.38	2.51	-60.12	45.79	2.83	2.83	-30.26	-30.26	0.00	0.00	-606.24	-606.24
3	0.00	-70.44	54.21	-4.02	8.55	35.61	35.61	-3.59	-3.59	-0.00	-0.00	-476.59	-476.59
4	0.00	58.44	-57.09	83.15	-85.41	-33.01	-33.01	48.16	48.16	-0.00	-0.00	-436.23	-436.23
5	0.00	3.99	-8.43	86.13	-45.78	-3.55	-3.55	37.69	37.69	0.00	0.00	-1063.74	-1063.74
6	0.00	-59.83	70.40	23.00	-16.58	37.21	37.21	11.31	11.31	-0.00	-0.00	-389.61	-389.61
7	0.00	17.67	-22.97	115.33	320.39	-11.61	-11.61	-58.59	-58.59	-0.02	-0.02	-598.80	-598.80
8	0.00	-11.39	12.19	9.98	9.00	6.74	6.74	0.28	0.28	-0.00	-0.00	-602.17	-602.17
9	0.00	156.54	-177.42	-9.75	12.87	-95.42	-95.42	-6.46	-6.46	0.00	0.00	-566.55	-566.55
10	0.00	-58.96	72.26	17.71	9.49	37.49	37.49	2.35	2.35	0.00	0.00	-619.60	-619.60
11	0.00	23.64	-3.11	-1.21	2.66	-7.64	-7.64	-1.11	-1.11	-0.01	-0.01	-348.80	-348.80
12	0.00	26.88	-33.04	-6.33	5.11	-17.12	-17.12	-3.27	-3.27	-0.00	-0.00	-293.11	-293.11

13	0.00	-41.28	48.00	-17.00	19.65	25.51	25.51	-10.47	-10.47	-0.00	-0.00	-429.42	-429.42

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	50.48	-45.31	6.77	-16.96	-28.51	-28.51	7.06	7.06	0.03	0.03	-175.02	-175.02
2	0.00	21.38	-26.20	-30.38	56.00	-14.16	-14.16	-25.71	-25.71	0.02	0.02	-284.71	-284.71
3	0.00	-71.68	120.16	9.55	-5.65	57.10	57.10	4.52	4.52	0.02	0.02	-303.47	-303.47
4	0.00	43.87	-34.05	89.01	-71.67	-19.53	-19.53	40.27	40.27	-0.00	-0.00	-158.05	-158.05
5	0.00	10.94	-2.26	215.43	-200.68	-3.21	-3.21	101.24	101.24	0.34	0.34	-454.27	-454.27
6	0.00	-37.22	0.59	36.02	-43.44	11.25	11.25	23.65	23.65	0.06	0.06	-161.40	-161.40
7	0.00	26.04	-15.00	-133.55	111.54	-13.07	-13.07	-78.05	-78.05	-0.13	-0.13	-263.78	-263.78
8	0.00	-7.15	3.40	-42.12	55.30	2.67	2.67	-24.66	-24.66	-0.04	-0.04	-286.98	-286.98
9	0.00	140.34	-88.80	-9.18	5.21	-51.49	-51.49	-3.24	-3.24	-0.00	-0.00	-244.98	-244.98
10	0.00	-40.88	-1.66	12.15	33.32	11.67	11.67	-6.30	-6.30	0.16	0.16	-257.41	-257.41
11	0.00	52.27	-68.14	-2.87	1.44	-35.83	-35.83	-1.28	-1.28	0.00	0.00	-183.26	-183.26
12	0.00	40.93	-35.72	-5.96	8.45	-22.81	-22.81	-4.29	-4.29	0.01	0.01	-114.60	-114.60
13	0.00	-57.94	84.33	-38.82	67.69	42.34	42.34	-31.70	-31.70	0.05	0.05	-224.66	-224.66

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων 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	0.00	-0.01	-0.01	-0.03	-0.03	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.05	0.05
2	0.00	-0.00	-0.00	-0.02	-0.02	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.05	0.05
3	0.00	0.01	0.01	-0.02	-0.03	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.09	0.09
4	0.00	0.00	0.01	-0.01	-0.02	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.01	-0.01
5	0.00	-0.00	-0.00	-0.01	-0.01	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00
6	0.00	0.02	0.02	-0.01	-0.01	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.04	0.04
7	0.00	0.01	0.01	-0.03	-0.04	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.03	-0.03
8	0.00	-0.01	-0.01	-0.02	-0.02	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00
9	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.01	0.01
10	0.00	0.01	0.01	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.01	-0.01
11	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.10	-0.10
12	0.00	0.00	0.00	-0.01	-0.01	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.01	-0.01
13	0.00	-0.00	-0.00	-0.01	-0.01	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.03	-0.03
14	0.00	0.00	0.00	-0.02	-0.03	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.05	0.05
15	0.00	-0.00	-0.01	0.03	0.03	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.06	0.06
16	0.00	0.01	0.01	-0.03	-0.03	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.06	0.06
17	0.00	-0.01	-0.01	0.03	0.03	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.08	0.08
18	0.00	-0.02	-0.02	-0.02	-0.02	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.07	0.07
19	0.00	-0.01	-0.01	-0.01	-0.02	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.03	0.03
20	0.00	0.01	0.01	0.01	0.02	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.02	0.02
21	0.00	0.01	0.01	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.01	-0.01
22	0.00	-0.02	-0.02	0.01	0.01	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.02	-0.02
23	0.00	-0.01	-0.01	-0.01	-0.01	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.04	-0.04
24	0.00	-0.00	-0.00	-0.01	-0.01	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.01	-0.01
25	0.00	0.00	0.00	0.01	0.01	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.02	-0.02
26	0.00	-0.01	-0.01	0.01	0.01	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.05	-0.05

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	22.10	-23.86	-146.61	76.61	-13.13	-13.13	-63.42	-63.42	0.10	0.10	296.68	296.68
2	0.00	15.07	-13.69	-59.11	52.64	-8.22	-8.22	-31.92	-31.92	0.09	0.09	328.05	328.05
3	0.00	-11.88	10.94	24.16	-17.95	6.52	6.52	11.84	11.84	0.11	0.11	204.57	204.57
4	0.00	-1.77	6.44	-447.00	320.82	1.83	1.83	-174.26	-174.26	0.10	0.10	-220.26	-220.26
5	0.00	8.02	8.92	-567.66	210.49	-1.21	-1.21	-174.44	-174.44	0.23	0.23	-178.59	-178.59
6	0.00	-14.43	15.22	-88.01	70.75	6.72	6.72	-36.06	-36.06	0.13	0.13	34.32	34.32
7	0.00	-40.71	55.29	-1904.40	-1297.71	21.77	21.77	-207.82	-207.82	0.49	0.49	-332.87	-332.87
8	0.00	24.40	-28.28	-675.97	-158.21	-11.97	-11.97	-124.99	-124.99	0.27	0.27	99.11	99.11
9	0.00	144.23	-166.93	-44.65	50.20	-69.40	-69.40	-21.56	-21.56	0.19	0.19	241.36	241.36
10	0.00	-4.95	7.58	-341.41	167.92	2.84	2.84	-114.49	-114.49	0.36	0.36	77.97	77.97
11	0.00	-305.02	516.12	-97.41	78.71	198.96	198.96	-53.36	-53.36	0.33	0.33	-565.08	-565.08
12	0.00	-28.47	24.54	-15.63	8.37	12.04	12.04	-5.45	-5.45	0.09	0.09	-50.44	-50.44
13	0.00	148.23	29.05	-23.84	-37.82	-28.30	-28.30	6.69	6.69	0.26	0.26	-124.38	-124.38
14	0.00	446.59	-563.14	-52.35	70.70	-288.22	-288.22	-35.15	-35.15	0.43	0.43	113.03	113.03
15	0.00	350.56	-337.25	-12.54	9.71	-195.64	-195.64	-6.16	-6.16	0.47	0.47	109.22	109.22
16	0.00	339.24	-339.70	-13.10	24.66	-193.85	-193.85	-10.65	-10.65	0.52	0.52	145.94	145.94
17	0.00	-173.83	161.40	2.71	13.41	94.44	94.44	-3.39	-3.39	0.54	0.54	147.54	147.54
18	0.00	-33.71	27.87	-340.77	265.54	17.55	17.55	-172.11	-172.11	0.25	0.25	145.31	145.31
19	0.00	-13.32	10.20	-605.73	554.95	5.34	5.34	-263.78	-263.78	0.25	0.25	38.62	38.62
20	0.00	-12.22	6.95	-639.54	524.41	4.34	4.34	-264.52	-264.52	0.27	0.27	83.76	83.76
21	0.00	-17.15	33.73	-8.66	4.63	11.55	11.55	-3.02	-3.02	0.08	0.08	-72.68	-72.68
22	0.00	7.50	-1.48	-469.49	665.12	-2.04	-2.04	-257.77	-257.77	0.47	0.47	-45.27	-45.27
23	0.00	33.08	-28.31	-5.10	3.10	-13.93	-13.93	-1.86	-1.86	0.08	0.08	-44.15	-44.15
24	0.00	145.39	-139.15	-26.11	6.60	-64.38	-64.38	-7.42	-7.42	0.47	0.47	-79.17	-79.17
25	0.00	168.60	-179.44	-19.98	-1.60	-78.81	-78.81	-4.46	-4.46	0.50	0.50	-143.84	-143.84
26	0.00	-18.31	20.95	-15.13	9.71	8.89	8.89	-5.64	-5.64	0.04	0.04	-189.01	-189.01

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	31.24	-18.38	-165.83	117.31	-10.67	-10.67	-60.73	-60.73	-0.32	-0.32	379.56	379.56
2	0.00	39.52	-28.95	-141.19	121.39	-14.72	-14.72	-56.46	-56.46	-0.23	-0.23	398.71	398.71
3	0.00	34.03	-19.57	-170.10	92.04	-11.51	-11.51	-56.32	-56.32	-0.22	-0.22	265.88	265.88
4	0.00	23.11	-17.38	-393.01	256.81	-10.77	-10.77	-173.23	-173.23	-0.39	-0.39	-270.23	-270.23
5	0.00	-50.60	-37.54	-645.11	298.50	23.40	23.40	-250.88	-250.88	-0.76	-0.76	-146.72	-146.72
6	0.00	-35.57	-23.12	-322.64	218.26	15.64	15.64	-144.22	-144.22	-0.28	-0.28	-106.64	-106.64
7	0.00	116.20	-62.98	-2927.12	-667.50	-47.10	-47.10	-628.09	-628.09	-1.47	-1.47	-217.52	-217.52
8	0.00	69.59	-69.63	-581.57	199.78	-37.13	-37.13	-203.82	-203.82	-0.62	-0.62	91.65	91.65
9	0.00	417.83	-190.76	-74.89	64.26	-162.10	-162.10	-37.11	-37.11	-0.38	-0.38	206.64	206.64
10	0.00	39.07	-28.46	-892.91	330.03	-17.93	-17.93	-325.51	-325.51	-0.64	-0.64	79.66	79.66
11	0.00	685.21	137.51	-59.06	69.38	-193.39	-193.39	-34.25	-34.25	-0.65	-0.65	-490.36	-490.36
12	0.00	102.79	-70.10	-22.63	23.36	-46.04	-46.04	-12.26	-12.26	-0.17	-0.17	-102.71	-102.71
13	0.00	540.14	-96.96	-112.53	100.99	-167.48	-167.48	-56.60	-56.60	-0.47	-0.47	-176.70	-176.70

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	-15.44	15.70	-156.37	138.58	8.88	8.88	-84.20	-84.20	-0.40	-0.40	179.00	179.00
2	0.00	33.70	-32.99	-152.79	112.33	-19.04	-19.04	-75.73	-75.73	-0.28	-0.28	138.85	138.85
3	0.00	-19.30	20.77	-126.98	139.21	11.42	11.42	-75.98	-75.98	-0.29	-0.29	138.29	138.29
4	0.00	15.96	-17.74	-181.12	211.85	-9.61	-9.61	-112.19	-112.19	-0.41	-0.41	-109.49	-109.49
5	0.00	34.70	-37.91	-337.25	473.18	-20.71	-20.71	-230.89	-230.89	-0.78	-0.78	70.50	70.50
6	0.00	17.29	-21.80	-169.50	194.36	-11.15	-11.15	-103.90	-103.90	-0.29	-0.29	-44.82	-44.82
7	0.00	61.94	-68.83	-903.14	476.96	-37.25	-37.25	-365.35	-365.35	-1.68	-1.68	-126.93	-126.93
8	0.00	83.70	-81.87	-298.64	435.83	-47.31	-47.31	-206.99	-206.99	-0.71	-0.71	57.51	57.51
9	0.00	182.48	-206.52	-65.28	68.93	-110.36	-110.36	-38.34	-38.34	-0.42	-0.42	91.07	91.07

10	0.00	28.89	-25.75	-177.84	367.47	-15.58	-15.58	-153.76	-153.76	-0.65	-0.65	38.94	38.94
11	0.00	298.12	-352.36	-72.72	56.48	-181.45	-181.45	-36.91	-36.91	-0.73	-0.73	-327.01	-327.01
12	0.00	81.42	-82.24	-27.95	26.57	-46.74	-46.74	-15.57	-15.57	-0.19	-0.19	-70.97	-70.97
13	0.00	101.53	-188.45	-108.64	107.77	-79.48	-79.48	-61.78	-61.78	-0.51	-0.51	-97.57	-97.57

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	20.07	-32.96	-47.18	69.21	-15.69	-15.69	-34.41	-34.41	-0.27	-0.27	48.55	48.55
2	0.00	34.53	-48.47	-23.35	66.22	-24.67	-24.67	-26.23	-26.23	-0.19	-0.19	24.08	24.08
3	0.00	20.32	-32.16	-31.78	66.79	-15.54	-15.54	-29.01	-29.01	-0.20	-0.20	42.02	42.02
4	0.00	11.25	-16.40	-118.85	150.74	-6.87	-6.87	-67.55	-67.55	-0.29	-0.29	-18.05	-18.05
5	0.00	20.61	-31.72	-50.61	249.87	-12.67	-12.67	-66.56	-66.56	0.54	0.54	59.01	59.01
6	0.00	8.87	-0.64	-101.31	148.36	-2.79	-2.79	-74.27	-74.27	-0.20	-0.20	10.12	10.12
7	0.00	40.20	-80.06	266.19	550.12	-37.97	-37.97	-144.23	-144.23	-1.21	-1.21	-43.84	-43.84
8	0.00	58.66	-56.43	135.00	276.38	-29.13	-29.13	-53.76	-53.76	0.55	0.55	75.92	75.92
9	0.00	133.78	-235.49	-45.39	48.91	-81.74	-81.74	-21.19	-21.19	0.20	0.20	27.99	27.99
10	0.00	8.05	0.18	-47.59	233.18	-2.35	-2.35	-78.43	-78.43	0.46	0.46	7.03	7.03
11	0.00	-129.62	-184.06	-56.27	79.37	-55.18	-55.18	-40.37	-40.37	-0.53	-0.53	-206.25	-206.25
12	0.00	51.53	-74.85	-20.86	23.87	-37.58	-37.58	-13.31	-13.31	0.13	0.13	-48.01	-48.01
13	0.00	-55.60	-201.70	-71.29	142.08	-51.10	-51.10	-63.47	-63.47	0.35	0.35	-36.40	-36.40

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων 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	0.00	-0.00	-0.00	0.01	0.01	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.02	0.02
2	0.00	0.00	0.00	-0.01	-0.01	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.02	0.02
3	0.00	-0.00	-0.00	-0.01	-0.01	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.03	0.03
4	0.00	-0.01	-0.01	0.01	0.01	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.02	0.02
5	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00
6	0.00	-0.01	-0.01	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.02	-0.02
7	0.00	-0.01	-0.02	0.01	0.02	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.04	0.04
8	0.00	-0.00	-0.00	0.01	0.01	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00
9	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.01	-0.01
10	0.00	-0.01	-0.01	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.03	-0.03
11	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.04	0.04
12	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.01	-0.01
13	0.00	-0.01	-0.01	-0.01	-0.01	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.05	-0.05
14	0.00	-0.01	-0.01	-0.01	-0.01	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.02	0.02
15	0.00	0.01	0.01	0.01	0.01	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.02	0.02
16	0.00	-0.01	-0.01	-0.01	-0.01	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.02	0.02
17	0.00	0.01	0.01	0.01	0.01	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.03	0.03
18	0.00	-0.01	-0.01	0.01	0.01	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.02	-0.02
19	0.00	-0.00	-0.01	0.01	0.02	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.02	-0.02
20	0.00	0.00	0.01	-0.01	-0.01	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.02	-0.02
21	0.00	-0.01	-0.02	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.04	-0.04
22	0.00	-0.01	-0.01	0.02	0.03	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.06	-0.06
23	0.00	-0.01	-0.01	-0.02	-0.02	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.07	-0.07
24	0.00	-0.01	-0.01	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.01	-0.01
25	0.00	0.01	0.01	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.03	-0.03
26	0.00	0.01	0.01	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.03	0.03

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων Στάθμης 2, Π.Φ. 3

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

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	-18.99	20.33	-58.89	78.24	11.24	11.24	-36.56	-36.56	0.12	0.12	-171.46	-171.46
2	0.00	-24.60	22.45	58.07	-54.99	13.44	13.44	32.30	32.30	-0.08	-0.08	195.70	195.70
3	0.00	-16.90	16.11	36.60	-46.15	9.43	9.43	23.61	23.61	-0.09	-0.09	139.01	139.01
4	0.00	5.76	-20.45	172.03	136.75	-5.90	-5.90	-61.46	-61.46	-0.11	-0.11	381.86	381.86
5	0.00	-9.45	-22.71	200.36	-324.21	-3.85	-3.85	110.01	110.01	-0.20	-0.20	-192.64	-192.64
6	0.00	7.03	-13.92	-34.28	19.85	-4.70	-4.70	-11.46	-11.46	-0.12	-0.12	-60.60	-60.60
7	0.00	39.71	-60.70	965.29	2325.92	-22.59	-22.59	-412.13	-412.13	-0.88	-0.88	800.43	800.43
8	0.00	-26.75	26.20	-203.80	-316.63	12.03	12.03	82.06	82.06	-0.46	-0.46	312.53	312.53
9	0.00	-186.92	-73.91	-12.90	14.36	44.21	44.21	-6.19	-6.19	-0.20	-0.20	-485.12	-485.12
10	0.00	-17.54	26.20	-106.55	-177.49	9.94	9.94	42.61	42.61	-0.27	-0.27	-280.04	-280.04
11	0.00	-862.16	-667.11	31.95	-26.95	-174.78	-174.78	17.72	17.72	-0.47	-0.47	-305.31	-305.31
12	0.00	-64.72	52.82	-5.86	-4.39	26.71	26.71	-2.28	-2.28	-0.10	-0.10	-106.02	-106.02
13	0.00	101.41	-38.87	36.44	-64.20	-27.08	-27.08	22.42	22.42	-0.21	-0.21	-300.19	-300.19
14	0.00	-427.79	683.67	35.64	-49.61	316.99	316.99	24.35	24.35	-0.44	-0.44	-37.40	-37.40
15	0.00	-561.98	723.92	10.99	11.35	366.65	366.65	-3.10	-3.10	-0.46	-0.46	76.40	76.40
16	0.00	-570.36	585.24	26.68	-26.52	329.76	329.76	15.14	15.14	-0.45	-0.45	52.11	52.11
17	0.00	-499.13	554.61	3.94	10.35	300.84	300.84	-2.60	-2.60	-0.47	-0.47	73.44	73.44
18	0.00	-10.39	-13.62	-167.26	-140.65	-5.33	-5.33	-51.41	-51.41	0.22	0.22	49.14	49.14
19	0.00	5.13	-6.99	-302.46	290.35	-2.69	-2.69	-134.70	-134.70	-0.19	-0.19	-60.42	-60.42
20	0.00	-14.56	12.35	-289.54	216.14	6.10	6.10	-114.77	-114.77	-0.18	-0.18	57.05	57.05
21	0.00	-22.75	48.75	-5.82	2.97	16.20	16.20	-1.99	-1.99	-0.06	-0.06	-80.93	-80.93
22	0.00	12.99	-2.85	-202.36	273.66	-3.59	-3.59	-105.46	-105.46	-0.38	-0.38	-96.91	-96.91
23	0.00	26.54	-26.93	5.38	-4.79	-11.82	-11.82	2.30	2.30	-0.06	-0.06	-120.80	-120.80
24	0.00	-441.06	440.18	-8.27	-4.21	200.21	200.21	-2.58	-2.58	-0.47	-0.47	-125.00	-125.00
25	0.00	-306.92	254.12	-5.53	-5.32	126.76	126.76	1.68	1.68	-0.44	-0.44	-95.81	-95.81
26	0.00	13.44	-18.70	6.12	-4.61	-6.86	-6.86	2.41	2.41	-0.07	-0.07	273.34	273.34

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	-101.62	59.29	231.73	-120.64	34.60	34.60	75.59	75.59	-1.17	-1.17	-289.52	-289.52
2	0.00	-142.90	103.64	-122.50	97.18	53.02	53.02	-47.23	-47.23	-0.81	-0.81	298.43	298.43
3	0.00	-127.12	72.53	-272.92	142.79	42.92	42.92	-89.33	-89.33	-0.80	-0.80	305.70	305.70
4	0.00	-85.83	62.75	236.18	-165.32	39.61	39.61	106.82	106.82	-1.40	-1.40	324.23	324.23
5	0.00	-185.07	140.51	-573.53	204.59	86.81	86.81	-206.02	-206.02	-2.72	-2.72	-173.08	-173.08
6	0.00	-131.74	86.42	-464.02	315.79	58.16	58.16	-207.92	-207.92	-0.91	-0.91	-248.46	-248.46
7	0.00	-367.65	218.79	3284.41	1108.08	156.12	156.12	610.44	610.44	-5.21	-5.21	603.65	603.65
8	0.00	-145.46	143.31	-245.57	-185.37	77.01	77.01	-61.78	-61.78	-2.10	-2.10	253.28	253.28
9	0.00	-981.08	411.67	-39.28	36.88	370.76	370.76	-20.30	-20.30	-1.25	-1.25	-380.13	-380.13
10	0.00	-137.45	92.16	-1263.82	408.85	61.22	61.22	-444.93	-444.93	-2.02	-2.02	-55.52	-55.52
11	0.00	-1290.91	350.57	20.75	-25.35	427.50	427.50	12.29	12.29	-2.25	-2.25	179.26	179.26
12	0.00	-224.90	166.68	-28.49	27.79	104.38	104.38	-15.00	-15.00	-0.57	-0.57	-312.61	-312.61
13	0.00	-515.05	84.10	-254.29	161.02	152.92	152.92	-110.61	-110.61	-1.54	-1.54	-399.21	-399.21

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	-57.48	58.19	135.58	-123.61	32.99	32.99	73.92	73.92	-1.31	-1.31	-140.23	-140.23
2	0.00	-125.89	123.18	-129.41	101.99	71.14	71.14	-66.09	-66.09	-0.92	-0.92	85.90	85.90
3	0.00	-71.17	74.91	-206.11	224.27	41.68	41.68	-122.84	-122.84	-0.93	-0.93	145.78	145.78
4	0.00	-58.11	65.44	168.92	-167.06	35.28	35.28	95.85	95.85	-1.33	-1.33	148.99	148.99
5	0.00	-127.82	141.31	-256.15	407.79	76.86	76.86	-188.57	-188.57	-2.53	-2.53	29.22	29.22
6	0.00	-64.65	81.49	-272.88	306.10	41.71	41.71	-165.33	-165.33	-0.94	-0.94	-108.97	-108.97
7	0.00	-194.06	220.91	1050.06	-566.68	118.37	118.37	435.14	435.14	-5.54	-5.54	342.27	342.27
8	0.00	-164.37	160.71	165.91	168.69	92.88	92.88	65.57	65.57	-2.35	-2.35	55.72	55.72
9	0.00	-351.46	516.20	-38.23	35.36	246.69	246.69	-21.01	-21.01	-1.33	-1.33	-164.14	-164.14

10	0.00	-69.39	70.65	-266.58	525.99	39.99	39.99	-222.95	-222.95	-2.08	-2.08	-26.83	-26.83
11	0.00	-521.05	797.21	25.57	-19.08	371.78	371.78	12.75	12.75	-2.40	-2.40	160.04	160.04
12	0.00	-165.67	170.62	-33.55	34.49	96.06	96.06	-19.44	-19.44	-0.62	-0.62	-196.61	-196.61
13	0.00	54.01	132.26	-150.24	166.22	44.15	44.15	-90.26	-90.26	-1.60	-1.60	-248.16	-248.16

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	-62.06	114.24	76.94	-89.09	52.45	52.45	49.32	49.32	-0.98	-0.98	-32.43	-32.43
2	0.00	-113.71	167.43	20.06	31.81	83.66	83.66	-12.16	-12.16	-0.69	-0.69	-21.49	-21.49
3	0.00	-65.62	112.30	-60.21	116.31	52.90	52.90	-51.95	-51.95	-0.72	-0.72	35.49	35.49
4	0.00	-30.55	53.80	110.35	-153.71	21.12	21.12	66.15	66.15	-1.07	-1.07	21.10	21.10
5	0.00	-65.95	111.21	118.76	112.71	43.08	43.08	26.92	26.92	-1.96	-1.96	28.16	28.16
6	0.00	-27.91	2.35	-159.63	230.91	8.99	8.99	-116.15	-116.15	-0.74	-0.74	-4.81	-4.81
7	0.00	-118.96	232.03	-509.72	-451.15	111.51	111.51	-88.28	-88.28	-4.36	-4.36	125.45	125.45
8	0.00	-87.64	87.83	321.72	-93.76	44.42	44.42	94.31	94.31	-1.72	-1.72	-88.65	-88.65
9	0.00	59.55	294.12	-13.84	15.77	68.09	68.09	-6.64	-6.64	-0.65	-0.65	-31.33	-31.33
10	0.00	-16.62	-0.63	84.16	329.25	4.76	4.76	-103.66	-103.66	-1.69	-1.69	-9.32	-9.32
11	0.00	189.99	512.92	26.92	-37.81	126.11	126.11	19.26	19.26	-1.51	-1.51	148.97	148.97
12	0.00	-113.03	153.45	-22.37	24.24	79.30	79.30	-13.87	-13.87	-0.46	-0.46	-96.19	-96.19
13	0.00	67.32	117.72	-86.66	165.05	23.51	23.51	-74.76	-74.76	-1.26	-1.26	-125.35	-125.35

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων 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	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.02	-0.02
2	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.02	-0.02
3	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.02	-0.02
4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.01	-0.01
5	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.02	-0.02
6	0.00	-0.01	-0.01	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.02	-0.02
7	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.01	-0.01
8	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.01	-0.01
9	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.01	-0.01
10	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.01	-0.01
11	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.01	-0.01
12	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.01	-0.01
13	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.01	-0.01
14	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.02	-0.02
15	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.02	-0.02
16	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.02	-0.02
17	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.02	-0.02
18	0.00	0.00	0.00	0.01	0.01	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.02	-0.02
19	0.00	0.00	0.00	0.01	0.01	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.02	-0.02
20	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.01	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.02	-0.02
21	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.01	-0.01
22	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.01	-0.01
23	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.01	-0.01
24	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.01	-0.01
25	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.01	-0.01
26	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.01	-0.01

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων Στάθμης 2, Π.Φ. 8

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

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	-7.20	5.50	-62.91	14.62	3.63	3.63	-22.15	-22.15	-0.01	-0.01	-133.94	-133.94
2	0.00	-0.06	-0.13	-24.22	1.61	-0.02	-0.02	-7.38	-7.38	-0.00	-0.00	-218.61	-218.61
3	0.00	8.09	-6.01	-34.89	15.70	-4.03	-4.03	-14.46	-14.46	0.00	0.00	-122.26	-122.26
4	0.00	-10.60	5.14	-27.50	-10.40	3.58	3.58	-3.89	-3.89	-0.01	-0.01	-273.80	-273.80
5	0.00	1.10	-0.12	0.78	-46.50	-0.28	-0.28	10.75	10.75	-0.01	-0.01	-651.08	-651.08
6	0.00	22.03	-11.08	-1.02	-0.10	-7.53	-7.53	-0.21	-0.21	-0.00	-0.00	-64.34	-64.34
7	0.00	-23.15	8.03	298.66	121.55	7.09	7.09	40.25	40.25	-0.04	-0.04	-247.14	-247.14
8	0.00	-0.91	2.22	53.20	-13.42	0.71	0.71	15.14	15.14	-0.00	-0.00	-272.32	-272.32
9	0.00	-44.78	-0.42	1.57	1.08	10.08	10.08	0.11	0.11	0.00	0.00	-386.84	-386.84
10	0.00	10.09	-2.87	8.41	-10.15	-2.94	-2.94	4.22	4.22	0.01	0.01	-251.09	-251.09
11	0.00	-39.26	3.43	6.93	-3.82	12.93	12.93	3.26	3.26	-0.00	-0.00	-109.83	-109.83
12	0.00	-4.68	6.05	0.79	0.01	2.44	2.44	0.18	0.18	0.00	0.00	-56.95	-56.95
13	0.00	7.64	-9.21	11.60	-5.19	-3.83	-3.83	3.82	3.82	0.01	0.01	-65.73	-65.73
14	0.00	-137.42	-24.38	-13.11	-1.09	32.30	32.30	-3.43	-3.43	-0.02	-0.02	-69.36	-69.36
15	0.00	106.82	-40.98	-17.01	0.83	-42.23	-42.23	-5.10	-5.10	-0.02	-0.02	-57.62	-57.62
16	0.00	-125.65	9.04	-18.41	2.13	38.48	38.48	-5.87	-5.87	0.00	0.00	-60.55	-60.55
17	0.00	116.29	-15.96	-19.73	2.29	-37.79	-37.79	-6.29	-6.29	0.01	0.01	-71.12	-71.12
18	0.00	29.41	-13.06	-55.04	-48.87	-12.13	-12.13	-1.76	-1.76	0.01	0.01	-90.39	-90.39
19	0.00	23.21	-7.35	-0.66	29.89	-6.95	-6.95	-6.94	-6.94	0.01	0.01	-53.38	-53.38
20	0.00	17.50	-4.15	17.29	10.52	-4.92	-4.92	1.54	1.54	0.01	0.01	-48.47	-48.47
21	0.00	17.61	2.18	0.99	-0.48	-3.51	-3.51	0.33	0.33	0.00	0.00	-7.87	-7.87
22	0.00	1.29	0.49	-42.21	-7.87	-0.18	-0.18	-7.81	-7.81	0.01	0.01	0.51	0.51
23	0.00	3.93	-1.72	0.74	-0.40	-1.28	-1.28	0.26	0.26	0.00	0.00	-10.24	-10.24
24	0.00	-16.81	43.14	1.89	0.11	13.62	13.62	0.41	0.41	0.01	0.01	-45.29	-45.29
25	0.00	0.75	-8.12	2.50	0.02	-2.01	-2.01	0.56	0.56	0.01	0.01	-34.79	-34.79
26	0.00	0.15	-0.20	0.36	0.13	-0.08	-0.08	0.05	0.05	0.00	0.00	-15.62	-15.62

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	4.68	-11.44	-2.63	10.81	-3.47	-3.47	-2.89	-2.89	-0.00	-0.00	-145.79	-145.79
2	0.00	-0.93	1.75	5.62	3.77	0.58	0.58	0.40	0.40	-0.00	-0.00	-259.79	-259.79
3	0.00	-3.95	9.46	-3.29	4.44	2.88	2.88	-1.66	-1.66	-0.01	-0.01	-147.86	-147.86
4	0.00	10.75	-17.17	34.80	-21.01	-7.45	-7.45	14.88	14.88	0.00	0.00	-158.58	-158.58
5	0.00	-4.66	6.23	63.47	-45.26	2.91	2.91	28.99	28.99	-0.01	-0.01	-413.09	-413.09
6	0.00	-11.53	13.53	-5.63	2.98	6.68	6.68	-2.29	-2.29	-0.01	-0.01	-131.92	-131.92
7	0.00	9.35	-7.55	-11.70	83.33	-4.51	-4.51	-25.34	-25.34	0.01	0.01	-175.66	-175.66
8	0.00	-5.15	5.09	-2.65	8.21	2.73	2.73	-2.89	-2.89	-0.02	-0.02	-211.44	-211.44
9	0.00	38.03	-41.23	-5.93	6.59	-21.14	-21.14	-3.34	-3.34	-0.01	-0.01	-218.82	-218.82
10	0.00	-12.75	15.48	-12.72	5.84	7.53	7.53	-4.95	-4.95	-0.03	-0.03	-194.57	-194.57
11	0.00	-5.50	7.88	-1.87	1.45	3.57	3.57	-0.89	-0.89	-0.02	-0.02	-88.42	-88.42
12	0.00	-5.03	-0.01	-1.36	1.41	1.34	1.34	-0.74	-0.74	-0.01	-0.01	-83.49	-83.49
13	0.00	5.99	5.11	-8.66	7.49	-0.24	-0.24	-4.31	-4.31	-0.02	-0.02	-93.63	-93.63

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	18.74	-13.72	0.69	2.95	-9.27	-9.27	-0.64	-0.64	-0.01	-0.01	-101.57	-101.57
2	0.00	-1.39	-1.04	-8.59	7.51	0.10	0.10	-4.60	-4.60	-0.01	-0.01	-165.18	-165.18
3	0.00	-18.15	16.20	-2.39	5.03	9.81	9.81	-2.12	-2.12	-0.01	-0.01	-114.18	-114.18
4	0.00	21.24	-18.34	23.53	-20.02	-11.31	-11.31	12.44	12.44	-0.01	-0.01	-77.86	-77.86
5	0.00	-3.86	-0.44	40.98	-18.24	0.98	0.98	16.92	16.92	-0.01	-0.01	-226.15	-226.15
6	0.00	-18.29	21.79	2.76	-0.30	11.45	11.45	0.87	0.87	-0.01	-0.01	-82.26	-82.26
7	0.00	7.12	-6.73	-20.38	37.36	-3.96	-3.96	-16.50	-16.50	-0.03	-0.03	-98.25	-98.25
8	0.00	-4.79	4.48	-4.89	9.66	2.65	2.65	-4.16	-4.16	-0.01	-0.01	-116.97	-116.97

9	0.00	44.89	-37.27	-6.38	5.18	-23.48	-23.48	-3.30	-3.30	-0.01	-0.01	-80.92	-80.92
10	0.00	-18.90	19.10	4.92	9.07	10.86	10.86	-1.18	-1.18	-0.01	-0.01	-113.12	-113.12
11	0.00	0.73	6.73	-1.11	1.30	1.71	1.71	-0.69	-0.69	-0.02	-0.02	-57.28	-57.28
12	0.00	3.84	-2.36	-1.51	1.60	-1.77	-1.77	-0.89	-0.89	-0.00	-0.00	-50.32	-50.32
13	0.00	-10.37	5.37	-3.95	3.57	4.50	4.50	-2.15	-2.15	-0.01	-0.01	-58.47	-58.47

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	11.39	-10.48	2.29	-3.00	-6.51	-6.51	1.57	1.57	-0.01	-0.01	-39.80	-39.80
2	0.00	5.61	-4.18	-5.44	11.38	-2.91	-2.91	-5.01	-5.01	0.00	0.00	-75.09	-75.09
3	0.00	-17.66	24.17	0.29	1.27	12.45	12.45	-0.29	-0.29	0.00	0.00	-75.32	-75.32
4	0.00	10.58	-6.10	18.55	-15.17	-4.18	-4.18	8.45	8.45	0.01	0.01	-16.68	-16.68
5	0.00	4.49	-2.05	45.69	-34.68	-1.59	-1.59	19.55	19.55	0.04	0.04	-60.92	-60.92
6	0.00	-12.14	0.26	6.27	-6.77	3.69	3.69	3.88	3.88	0.01	0.01	-26.82	-26.82
7	0.00	7.11	-3.12	-42.73	4.34	-3.26	-3.26	-14.99	-14.99	-0.02	-0.02	-24.93	-24.93
8	0.00	-1.94	0.84	-3.65	10.50	0.70	0.70	-3.58	-3.58	-0.00	-0.00	-30.02	-30.02
9	0.00	28.12	-13.28	-2.31	1.73	-9.30	-9.30	-0.91	-0.91	0.00	0.00	-25.47	-25.47
10	0.00	-9.26	-0.34	1.82	10.81	2.65	2.65	-2.68	-2.68	0.03	0.03	-43.61	-43.61
11	0.00	6.97	-5.38	-1.32	1.18	-3.67	-3.67	-0.74	-0.74	-0.01	-0.01	-23.66	-23.66
12	0.00	2.23	-1.95	-1.66	1.85	-1.24	-1.24	-1.05	-1.05	0.00	0.00	-26.94	-26.94
13	0.00	-7.98	10.73	-3.81	9.23	5.57	5.57	-3.88	-3.88	0.01	0.01	-38.51	-38.51

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων 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	0.00	0.00	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.04	-0.04
2	0.00	-0.00	-0.00	0.01	0.01	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.05	-0.05
3	0.00	-0.01	-0.01	0.01	0.01	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.06	-0.06
4	0.00	0.01	0.01	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.03	-0.03
5	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.04	-0.04
6	0.00	-0.02	-0.02	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.06	-0.06
7	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.01	-0.01
8	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.02	-0.02
9	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.02	-0.02
10	0.00	-0.01	-0.01	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.04	-0.04
11	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.02	-0.02
12	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.02	-0.02
13	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.02	-0.02
14	0.00	-0.00	-0.00	0.01	0.01	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.05	-0.05
15	0.00	0.00	0.00	-0.01	-0.01	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.05	-0.05
16	0.00	-0.00	-0.00	0.01	0.01	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.06	-0.06
17	0.00	0.00	0.00	-0.01	-0.01	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.06	-0.06
18	0.00	0.00	0.00	0.01	0.02	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.06	-0.06
19	0.00	0.00	0.00	0.02	0.02	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.05	-0.05
20	0.00	-0.00	-0.00	-0.01	-0.02	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.05	-0.05
21	0.00	-0.00	-0.01	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.04	-0.04
22	0.00	0.00	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.03	-0.03
23	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.03	-0.03
24	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.02	-0.02
25	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.02	-0.02
26	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	-0.01	-0.01

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων Στάθμης 2, Π.Φ. 11

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

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	-9.96	4.12	-133.56	29.89	4.02	4.02	-46.70	-46.70	-0.01	-0.01	-263.47	-263.47
2	0.00	-1.96	1.26	-96.53	48.14	0.92	0.92	-41.34	-41.34	-0.00	-0.00	-558.89	-558.89
3	0.00	18.28	-11.25	-93.47	43.25	-8.44	-8.44	-39.06	-39.06	0.02	0.02	-310.94	-310.94
4	0.00	-23.04	15.05	-45.88	-17.66	8.66	8.66	-6.41	-6.41	-0.01	-0.01	-541.87	-541.87
5	0.00	-0.84	1.64	-73.93	8.35	0.56	0.56	-18.70	-18.70	-0.02	-0.02	-1319.86	-1319.86
6	0.00	57.50	-33.04	-1.67	-1.54	-20.58	-20.58	-0.03	-0.03	-0.00	-0.00	-153.65	-153.65
7	0.00	-52.78	30.43	582.68	-117.77	18.91	18.91	159.20	159.20	0.01	0.01	-445.64	-445.64
8	0.00	-3.91	4.30	158.01	-68.54	1.87	1.87	51.49	51.49	0.01	0.01	-508.10	-508.10
9	0.00	-129.17	59.01	9.29	-5.88	42.77	42.77	3.45	3.45	0.00	0.00	-849.13	-849.13
10	0.00	33.78	-20.17	40.92	-7.72	-12.26	-12.26	11.06	11.06	-0.01	-0.01	-583.33	-583.33
11	0.00	-193.12	55.86	22.85	-16.90	75.45	75.45	12.04	12.04	-0.00	-0.00	-221.49	-221.49
12	0.00	2.30	3.89	6.13	-4.14	0.36	0.36	2.33	2.33	0.00	0.00	-174.59	-174.59
13	0.00	5.65	-16.96	40.44	-19.07	-5.14	-5.14	13.52	13.52	-0.00	-0.00	-177.12	-177.12
14	0.00	-346.26	-220.35	-60.92	34.33	35.97	35.97	-27.21	-27.21	-0.01	-0.01	-216.87	-216.87
15	0.00	190.83	28.32	-66.03	23.59	-46.43	-46.43	-25.60	-25.60	-0.03	-0.03	-187.37	-187.37
16	0.00	-303.83	-69.36	-66.90	21.34	66.99	66.99	-25.21	-25.21	0.02	0.02	-197.73	-197.73
17	0.00	339.33	75.17	-68.78	21.86	-75.47	-75.47	-25.89	-25.89	0.05	0.05	-227.01	-227.01
18	0.00	79.58	-42.42	-148.33	-116.44	-34.86	-34.86	-9.11	-9.11	0.07	0.07	-244.51	-244.51
19	0.00	63.79	-24.17	8.44	34.07	-19.99	-19.99	-5.83	-5.83	-0.00	-0.00	-154.95	-154.95
20	0.00	52.75	-18.56	55.59	35.23	-16.21	-16.21	4.63	4.63	-0.01	-0.01	-157.20	-157.20
21	0.00	67.88	-27.30	4.32	-3.08	-21.63	-21.63	1.68	1.68	-0.00	-0.00	-59.25	-59.25
22	0.00	16.22	-4.62	-42.31	-66.79	-4.74	-4.74	5.56	5.56	-0.01	-0.01	-76.83	-76.83
23	0.00	13.09	-7.54	2.63	-1.27	-4.69	-4.69	0.89	0.89	-0.00	-0.00	-40.75	-40.75
24	0.00	2.03	66.19	9.11	-3.13	14.58	14.58	2.78	2.78	0.00	0.00	-188.80	-188.80
25	0.00	-23.97	6.39	9.56	-1.82	6.90	6.90	2.59	2.59	-0.00	-0.00	-164.84	-164.84
26	0.00	-0.74	0.41	2.28	-1.18	0.26	0.26	0.78	0.78	0.00	0.00	-26.44	-26.44

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	4.56	-3.08	0.91	1.84	-1.64	-1.64	-0.20	-0.20	0.02	0.02	-127.54	-127.54
2	0.00	3.16	-2.99	-4.98	19.26	-1.32	-1.32	-5.21	-5.21	0.02	0.02	-398.41	-398.41
3	0.00	2.14	-0.74	6.82	-2.12	-0.62	-0.62	1.92	1.92	-0.00	-0.00	-246.56	-246.56
4	0.00	1.14	-2.24	36.55	-12.24	-0.90	-0.90	13.01	13.01	0.03	0.03	-168.91	-168.91
5	0.00	1.54	-1.39	2.40	41.88	-0.78	-0.78	-10.53	-10.53	0.07	0.07	-642.75	-642.75
6	0.00	-2.02	-0.83	6.00	-2.97	0.32	0.32	2.39	2.39	0.02	0.02	-181.42	-181.42
7	0.00	-2.86	4.68	-79.62	-82.79	2.01	2.01	0.85	0.85	0.10	0.10	-40.41	-40.41
8	0.00	-3.48	1.33	-13.33	-4.56	1.28	1.28	-2.34	-2.34	0.03	0.03	-179.58	-179.58
9	0.00	17.07	-8.15	0.93	-1.72	-6.73	-6.73	0.71	0.71	0.02	0.02	-302.22	-302.22
10	0.00	-0.52	-0.56	-2.46	1.21	-0.01	-0.01	-0.98	-0.98	0.04	0.04	-245.44	-245.44
11	0.00	-9.76	5.24	1.00	-2.92	4.00	4.00	1.05	1.05	0.04	0.04	-68.96	-68.96
12	0.00	-10.58	2.90	1.31	-1.59	3.59	3.59	0.77	0.77	0.01	0.01	-126.05	-126.05
13	0.00	-0.74	1.09	-5.26	0.87	0.49	0.49	-1.63	-1.63	0.03	0.03	-80.54	-80.54

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	1.20	-0.97	17.77	-15.97	-0.62	-0.62	9.64	9.64	0.02	0.02	-81.94	-81.94
2	0.00	1.52	-0.81	-24.30	14.55	-0.67	-0.67	-11.10	-11.10	0.01	0.01	-233.82	-233.82
3	0.00	1.30	-6.00	7.45	-5.94	-2.09	-2.09	3.83	3.83	0.01	0.01	-197.29	-197.29
4	0.00	-1.02	4.93	9.63	-13.18	1.70	1.70	6.52	6.52	0.02	0.02	-122.27	-122.27
5	0.00	4.92	-11.09	-33.08	33.76	-4.57	-4.57	-19.10	-19.10	0.04	0.04	-447.00	-447.00
6	0.00	1.59	-0.35	2.92	-1.39	-0.56	-0.56	1.23	1.23	0.01	0.01	-121.45	-121.45
7	0.00	-8.01	9.09	-85.11	-73.02	4.89	4.89	-3.46	-3.46	0.08	0.08	-26.25	-26.25
8	0.00	1.06	-1.39	5.21	-28.87	-0.70	-0.70	9.74	9.74	0.04	0.04	-124.78	-124.78
9	0.00	3.39	-9.91	-1.30	5.42	-3.80	-3.80	-1.92	-1.92	0.02	0.02	-151.56	-151.56

10	0.00	0.53	-0.11	-0.04	3.46	-0.18	-0.18	-1.00	-1.00	0.03	0.03	-161.86	-161.86
11	0.00	-6.33	9.97	4.01	-3.06	4.66	4.66	2.02	2.02	0.04	0.04	-56.47	-56.47
12	0.00	2.06	-1.53	2.87	-3.87	-1.03	-1.03	1.93	1.93	0.01	0.01	-84.12	-84.12
13	0.00	-7.16	3.77	2.02	-1.07	3.12	3.12	0.88	0.88	0.03	0.03	-62.99	-62.99

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	3.97	-6.83	8.91	-11.89	-3.21	-3.21	6.19	6.19	0.06	0.06	-27.88	-27.88
2	0.00	3.85	-5.05	-20.52	44.15	-2.65	-2.65	-19.25	-19.25	0.01	0.01	-114.71	-114.71
3	0.00	-10.29	36.68	1.13	7.48	13.98	13.98	-1.89	-1.89	0.03	0.03	-158.42	-158.42
4	0.00	11.65	-30.70	14.31	-34.21	-10.61	-10.61	12.16	12.16	-0.32	-0.32	-74.12	-74.12
5	0.00	-13.78	42.31	67.12	-95.75	13.65	13.65	39.63	39.63	0.53	0.53	-233.29	-233.29
6	0.00	0.53	0.78	2.93	-3.29	0.07	0.07	1.85	1.85	0.03	0.03	-53.72	-53.72
7	0.00	-1.35	-7.30	-77.69	7.44	-1.90	-1.90	-27.11	-27.11	-0.02	-0.02	-10.31	-10.31
8	0.00	0.98	-0.16	-29.69	12.90	-0.29	-0.29	-10.78	-10.78	0.01	0.01	-69.28	-69.28
9	0.00	20.54	-19.09	-8.82	9.17	-8.91	-8.91	-4.04	-4.04	0.04	0.04	-74.28	-74.28
10	0.00	0.46	-0.04	2.49	-0.32	-0.15	-0.15	0.84	0.84	0.07	0.07	-75.00	-75.00
11	0.00	9.99	0.33	1.46	-2.09	-2.87	-2.87	1.06	1.06	0.04	0.04	-40.59	-40.59
12	0.00	2.51	-2.73	5.46	-6.26	-1.56	-1.56	3.49	3.49	0.02	0.02	-41.21	-41.21
13	0.00	-5.49	6.85	0.07	2.18	3.67	3.67	-0.63	-0.63	0.04	0.04	-42.02	-42.02

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	-644.72	-315.09	-638.02	10.88	-8.01	-352.37	50.22	9.81	9.81	25.35	80.86	-2.51	-2.51
2	-212.58	-36.52	-186.94	-7.78	-4.20	-255.55	99.24	-1.86	-1.86	-40.52	16.85	-74.84	-74.84
3	-427.27	431.02	-427.27	-17.77	0.64	-613.75	-199.48	-9.57	-9.57	-44.01	-106.94	55.18	55.18
4	-186.94	353.45	-186.94	0.63	4.20	-465.49	-99.22	-1.86	-1.86	79.02	16.82	-74.84	-74.84
5	-165.41	423.10	-165.41	-5.28	-4.04	-497.12	-87.51	-0.68	-0.68	70.99	132.57	-8.76	-8.76
6	-198.89	92.21	-197.33	-4.04	-0.91	-348.28	28.74	-1.73	-1.73	-59.62	6.93	-66.70	-66.70
7	-835.57	-212.71	-835.57	-21.71	-1.93	-541.59	-95.98	-10.76	-10.76	-52.02	-119.54	74.62	74.62
8	-197.32	191.65	-197.32	-2.18	0.91	-409.32	-28.73	-1.73	-1.73	74.20	6.91	-66.70	-66.70
9	-570.49	-570.49	-325.63	2.41	-2.78	0.21	280.64	3.99	3.99	164.09	183.52	-14.12	-14.12
10	-63.60	-10.68	-11.54	4.83	2.84	-123.09	126.37	1.54	1.54	60.27	29.05	-24.26	-24.26
11	-52.38	5.87	-22.68	-4.13	-1.38	-126.56	88.34	-2.29	-2.29	-27.01	4.27	-6.83	-6.83
12	-38.30	30.82	-36.93	-1.47	-0.82	-132.85	18.46	-0.54	-0.54	-50.45	-28.45	-19.23	-19.23
13	-24.25	72.63	-2.81	1.42	0.32	-143.55	70.14	0.92	0.92	-64.69	-91.20	-8.07	-8.07
14	-36.94	71.72	-36.94	0.17	0.82	-161.33	-18.44	-0.54	-0.54	-8.04	-28.46	-19.23	-19.23
15	-157.61	22.02	-139.43	2.63	0.00	-209.06	65.10	1.86	1.86	-28.23	-22.97	11.55	11.55
16	-30.20	143.50	-30.20	-0.10	0.08	-203.80	-42.88	-0.13	-0.13	-1.25	-0.31	-28.49	-28.49
17	0.10	13.72	212.20	1.73	-0.08	13.62	207.41	1.28	1.28	20.16	17.32	-33.83	-33.83
18	-38.14	20.33	-30.20	-0.26	-0.08	-113.84	42.89	-0.13	-0.13	0.60	-0.31	-28.49	-28.49
19	-43.37	150.64	-43.37	-5.42	-2.51	-200.44	-50.20	-9.71	-9.71	-28.18	-30.19	23.86	23.86
20	-81.28	-38.83	-81.28	-2.52	0.13	-156.00	-127.28	-8.84	-8.84	-30.83	-31.68	-1.75	-1.75
21	-157.13	-32.57	-74.95	-9.86	-0.13	-167.64	127.17	-8.84	-8.84	49.05	44.95	-1.75	-1.75
22	-143.51	168.30	61.60	-1.25	-0.45	-245.26	202.91	-0.27	-0.27	-8.39	-13.58	-29.91	-29.91
23	-247.63	72.27	70.14	-4.02	3.22	-249.99	241.44	-1.77	-1.77	-62.22	-31.43	1.02	1.02
24	-107.84	-107.84	136.05	1.05	-1.23	21.22	182.90	0.93	0.93	-5.16	-6.50	3.41	3.41
25	-40.23	66.39	-34.58	-1.21	0.27	-110.75	24.23	-0.61	-0.61	-7.43	-6.68	-1.98	-1.98
26	0.10	374.38	249.81	-1.63	-0.32	-172.23	-116.94	-2.84	-2.84	-55.90	-55.27	-10.65	-10.65
27	-62.19	30.23	-62.19	-0.35	1.23	-216.32	-183.20	-3.41	-3.41	67.28	67.35	0.93	0.93
28	0.10	51.71	59.06	-1.76	-1.16	-20.10	34.17	-1.29	-1.29	13.60	13.48	24.19	24.19
29	-15.76	0.94	-15.76	-1.19	-0.27	-48.11	-24.10	-1.98	-1.98	43.54	43.61	0.61	0.61
30	-566.67	590.73	1168.21	-5.04	2.35	-641.56	729.08	-1.23	-1.23	251.82	-68.50	-58.99	-58.99
31	-387.10	-62.23	330.46	-5.83	-3.60	-346.41	494.81	-0.51	-0.51	-40.06	-4.14	-10.29	-10.29
32	0.10	553.33	301.57	-14.14	14.19	-341.72	159.79	-15.32	-15.32	-16.36	-15.12	-7.32	-7.32

33	-727.76	517.42	-4.40	12.35	-6.22	-547.08	551.56	2.58	2.58	29.21	30.68	-14.47	-14.47
34	-123.92	226.02	7.09	12.48	-7.95	-298.89	176.72	8.13	8.13	-7.16	-5.15	19.88	19.88
35	-154.22	385.42	39.30	-1.00	2.56	-353.50	216.86	-0.74	-0.74	45.74	32.48	-5.45	-5.45
36	-1276.66	-1276.66	915.03	3.39	-18.62	219.25	1260.60	13.75	13.75	-6.53	37.71	-4.14	-4.14
37	-648.68	1217.66	161.62	-30.75	-29.40	-1027.84	543.80	-0.22	-0.22	-47.45	-93.44	-33.90	-33.90
38	-172.09	-77.76	276.55	-11.61	-8.15	-234.78	462.95	-2.88	-2.88	-83.08	-247.04	-50.41	-50.41

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	66.68	-103.70	-96.22	245.97	-243.54	87.54	-85.60	63.57	63.57	-0.15	-0.15	151.43	151.43
2	126.62	-221.23	109.97	662.78	-223.69	117.96	-25.96	123.12	123.12	-0.08	-0.08	31.87	31.87
3	62.88	-5.86	-54.95	174.30	33.97	72.53	-94.84	31.89	31.89	-0.00	-0.00	-116.49	-116.49
4	-59.54	-59.54	-221.81	17.73	-87.40	-53.26	-122.16	56.83	56.83	-0.64	-0.64	-116.90	-116.90
5	211.96	-278.31	92.22	286.53	88.12	204.17	-101.25	27.56	27.56	0.33	0.33	-175.20	-175.20
6	26.46	26.46	-23.77	1.39	-0.75	-41.68	-49.65	1.94	1.94	-0.04	-0.04	67.57	67.57
7	10.85	-24.88	6.65	113.17	98.57	32.73	-11.35	4.95	4.95	-0.09	-0.09	22.92	22.92
8	66.16	66.16	-73.75	157.45	125.44	-105.72	-127.19	26.65	26.65	-0.82	-0.82	-48.40	-48.40
9	54.62	-47.58	-93.91	-172.29	377.40	75.86	-91.30	-91.62	-91.62	0.05	0.05	127.96	127.96
10	10.59	-25.87	5.77	11.01	26.88	42.47	-15.54	-6.75	-6.75	-0.23	-0.23	-33.01	-33.01
11	84.86	84.86	-66.07	-199.74	218.79	-83.02	-105.65	-261.58	-261.58	0.77	0.77	-321.46	-321.46
12	80.84	-99.74	-69.24	-264.70	605.99	115.31	-105.14	-145.11	-145.11	-0.78	-0.78	-138.12	-138.12
13	22.07	-68.49	2.95	169.43	149.86	58.14	-26.74	4.30	4.30	0.41	0.41	-173.73	-173.73
14	18.61	-26.98	-19.66	-38.48	-153.39	42.69	-39.12	28.02	28.02	-0.30	-0.30	-140.32	-140.32

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	86.77	-112.75	-163.73	-15.42	13.28	110.27	-123.51	-3.73	-3.73	-0.10	-0.10	10.65	10.65
2	73.41	-156.01	-90.18	18.39	-20.06	118.31	-100.03	5.34	5.34	0.14	0.14	11.44	11.44
3	69.61	-87.70	-137.68	-32.41	20.10	88.21	-101.20	-6.82	-6.82	-0.04	-0.04	22.29	22.29
4	68.57	-143.11	-93.15	26.96	-28.12	110.66	-96.78	7.65	7.65	0.05	0.05	21.25	21.25
5	23.12	-35.24	-42.83	-13.73	2.94	54.77	-58.22	-3.79	-3.79	0.01	0.01	5.64	5.64
6	-6.56	-23.94	-8.69	-0.45	10.82	25.51	-9.03	-6.09	-6.09	-0.32	-0.32	5.69	5.69
7	70.57	-136.97	-84.64	22.02	-14.18	108.04	-93.50	5.03	5.03	0.27	0.27	25.76	25.76
8	12.74	12.74	-19.47	-0.12	0.11	-5.66	-32.23	-0.13	-0.13	0.00	0.00	-0.69	-0.69
9	8.91	-32.57	4.06	4.30	6.76	37.98	-13.15	-0.83	-0.83	-0.19	-0.19	11.01	11.01
10	18.45	-25.98	-37.26	16.59	-3.23	33.45	-37.45	3.51	3.51	0.14	0.14	28.85	28.85
11	-4.81	-6.55	-4.81	12.55	-2.45	1.54	1.36	12.50	12.50	2.42	2.42	-11.91	-11.91
12	30.80	-58.56	-58.27	9.35	-17.95	59.53	-59.43	4.55	4.55	1.22	1.22	-8.61	-8.61
13	7.71	-23.01	-0.30	4.43	3.51	39.70	-20.37	0.39	0.39	-0.15	-0.15	0.42	0.42
14	19.61	19.61	-63.76	-3.47	3.41	-34.78	-69.42	-4.30	-4.30	-0.91	-0.91	-21.82	-21.82
15	50.28	-90.27	-90.95	1.13	2.15	93.81	-94.04	-0.17	-0.17	-0.31	-0.31	-13.86	-13.86
16	26.90	-76.35	-8.18	-2.71	11.34	72.08	-42.11	-3.09	-3.09	0.11	0.11	-5.06	-5.06
17	1.73	-13.66	1.05	-18.00	18.45	14.36	-3.04	-14.02	-14.02	-0.95	-0.95	-13.01	-13.01
18	17.21	-18.57	-42.90	-2.87	15.16	34.44	-44.57	-3.76	-3.76	-0.23	-0.23	-14.29	-14.29
19	12.15	-9.18	-27.97	15.27	-1.11	24.73	-33.89	3.99	3.99	-0.66	-0.66	-15.22	-15.22

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	60.05	-96.39	-116.14	3.44	-3.64	83.83	-88.96	0.92	0.92	-0.04	-0.04	-7.09	-7.09

2	66.35	-131.49	-107.65	-6.81	-22.28	106.60	-99.98	2.15	2.15	0.05	0.05	6.40	6.40
3	67.82	-89.77	-139.21	24.61	-16.77	88.29	-101.13	5.37	5.37	-0.10	-0.10	-14.83	-14.83
4	78.46	-156.29	-91.79	-21.82	-5.82	121.46	-103.54	-2.22	-2.22	0.04	0.04	-10.22	-10.22
5	26.50	-40.52	-45.44	4.95	-3.99	62.04	-64.28	2.03	2.03	0.02	0.02	0.02	0.02
6	-5.02	-31.05	-5.16	34.38	-7.11	30.34	-2.35	22.43	22.43	-0.60	-0.60	14.35	14.35
7	76.24	-147.48	-97.47	-3.43	15.48	117.34	-103.45	-2.63	-2.63	0.44	0.44	-17.52	-17.52
8	10.35	10.35	-15.33	0.15	-0.15	-1.75	-28.46	0.18	0.18	-0.03	-0.03	-1.24	-1.24
9	9.96	-37.28	8.32	10.74	-3.68	38.26	-7.35	4.89	4.89	-0.05	-0.05	16.69	16.69
10	33.70	-49.83	-68.26	10.60	25.64	62.39	-68.92	-2.66	-2.66	0.01	0.01	12.01	12.01
11	0.60	-15.75	0.60	-4.95	-0.85	16.83	10.42	-3.41	-3.41	-0.95	-0.95	19.81	19.81
12	39.39	-73.97	-75.15	-16.23	-3.85	75.77	-76.17	-2.06	-2.06	1.11	1.11	17.29	17.29
13	6.25	-15.57	-2.61	-13.41	10.70	30.41	-19.38	-10.26	-10.26	-0.14	-0.14	-4.54	-4.54
14	25.98	25.98	-38.43	3.92	-1.68	-27.89	-52.63	3.50	3.50	-0.43	-0.43	5.78	5.78
15	52.68	-118.08	52.68	-1.89	2.47	118.17	-4.33	-1.45	-1.45	0.83	0.83	61.74	61.74
16	76.13	-86.44	76.13	2.65	-2.38	86.67	21.71	1.68	1.68	-0.81	-0.81	30.41	30.41
17	21.52	-83.45	-5.75	-35.06	12.14	70.01	-35.86	-10.37	-10.37	0.09	0.09	8.57	8.57
18	5.15	-15.21	5.15	-17.77	21.45	14.56	1.10	-15.09	-15.09	1.10	1.10	5.97	5.97
19	17.83	-26.06	-40.17	21.57	18.43	39.51	-45.39	0.65	0.65	-0.22	-0.22	20.53	20.53
20	10.79	-11.91	-24.55	18.98	-17.70	25.13	-31.29	8.95	8.95	-0.89	-0.89	14.51	14.51

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	57.68	-86.57	-120.57	214.62	-224.19	79.35	-88.18	56.99	56.99	-0.20	-0.20	-19.79	-19.79
2	153.00	-164.05	153.00	-201.08	-82.21	99.43	0.43	-18.72	-18.72	2.79	2.79	6.96	6.96
3	84.93	-85.37	84.93	-198.41	-87.88	232.46	168.02	-129.97	-129.97	-16.84	-16.84	-50.44	-50.44
4	24.40	-38.92	20.23	40.21	209.47	33.83	-8.68	-35.99	-35.99	-0.61	-0.61	13.08	13.08
5	12.41	-19.02	-30.27	-59.63	77.08	31.13	-36.24	-31.07	-31.07	0.01	0.01	-50.28	-50.28
6	43.02	-61.09	43.02	-34.53	170.32	72.28	40.27	-110.73	-110.73	-0.02	-0.02	-71.59	-71.59
7	8.65	8.65	-13.55	68.40	83.31	-5.28	-20.84	-8.77	-8.77	0.02	0.02	5.65	5.65
8	18.82	-37.81	18.82	118.94	4.32	34.44	3.95	38.86	38.86	-0.23	-0.23	-6.20	-6.20
9	22.76	-32.85	-36.46	-105.99	233.95	40.01	-41.29	-60.17	-60.17	-0.11	-0.11	30.52	30.52
10	10.75	-20.39	10.75	-195.89	-168.13	34.27	16.27	-22.52	-22.52	0.22	0.22	43.30	43.30
11	5.32	-14.96	1.61	-151.09	13.38	18.95	-8.10	-53.83	-53.83	0.25	0.25	-34.63	-34.63
12	6.39	-15.25	1.27	-85.65	11.03	20.82	-10.15	-31.22	-31.22	0.21	0.21	-44.72	-44.72
13	3.83	-12.36	1.69	81.87	23.75	18.30	-6.70	23.99	23.99	-0.02	-0.02	-52.10	-52.10
14	6.43	6.43	-46.54	-9.91	57.17	-20.49	-44.11	-40.91	-40.91	1.14	1.14	-46.64	-46.64
15	135.13	-135.18	135.13	469.01	546.64	137.04	76.88	-30.72	-30.72	-0.66	-0.66	-158.92	-158.92
16	33.52	-75.98	33.52	141.66	-317.30	64.39	22.76	182.62	182.62	0.43	0.43	-59.61	-59.61
17	28.97	-66.61	-5.86	148.45	-130.09	65.64	-39.67	59.53	59.53	-0.05	-0.05	87.91	87.91
18	0.49	-15.46	-6.76	171.98	129.95	20.53	-13.84	16.17	16.17	-2.24	-2.24	111.83	111.83
19	25.65	-34.42	-47.05	111.98	-19.62	52.69	-57.95	27.42	27.42	-0.10	-0.10	88.18	88.18
20	17.38	-30.82	5.60	-69.19	-229.47	35.26	-17.50	39.09	39.09	0.46	0.46	94.48	94.48
21	203.94	-348.51	-62.01	-175.24	173.49	204.47	-141.89	-38.09	-38.09	0.35	0.35	-149.89	-149.89
22	34.42	-49.45	-61.93	33.62	-436.05	34.50	-36.98	46.57	46.57	0.36	0.36	-232.92	-232.92
23	22.50	-76.84	22.50	-317.33	-209.34	58.04	8.17	-35.99	-35.99	0.93	0.93	13.40	13.40

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	91.48	25.81	442.13	-19.27	15.75	251.17	171.21	8.76	8.76	99.08	34.19	87.26	87.26
2	375.33	394.54	49.48	-16.16	10.55	280.19	178.32	2.98	2.98	95.35	5.04	31.95	31.95
3	254.14	34.92	283.03	-34.74	5.63	76.88	176.19	20.48	20.48	31.77	87.56	80.94	80.94
4	128.69	298.94	49.56	-5.21	10.55	97.90	178.36	2.98	2.98	102.55	5.03	31.95	31.95
5	128.95	15.31	344.65	-7.68	8.81	230.42	121.78	7.26	7.26	31.83	80.49	27.69	27.69
6	204.23	236.59	99.38	-9.31	8.85	251.87	107.95	1.52	1.52	99.04	2.54	70.64	70.64

7	42.83	37.96	245.64	-17.24	9.67	299.70	62.99	13.06	13.06	46.14	74.65	36.10	36.10
8	128.01	146.50	99.33	-9.21	8.85	148.16	107.90	1.52	1.52	96.07	2.54	70.64	70.64
9	62.82	317.32	62.47	-9.86	4.35	97.79	327.94	9.29	9.29	18.33	38.99	80.15	80.15
10	5.61	16.22	453.48	-3.04	4.41	322.00	183.15	1.07	1.07	12.20	28.79	16.70	16.70
11	412.71	130.50	412.72	-2.38	0.95	292.84	380.04	1.24	1.24	13.46	5.99	95.68	95.68
12	9.23	454.98	16.81	-0.85	0.41	346.00	382.50	0.74	0.74	16.27	5.90	3.49	3.49
13	170.15	170.03	446.10	-4.03	1.31	305.77	318.98	2.28	2.28	26.14	38.70	92.43	92.43
14	456.57	456.64	16.97	-1.08	0.41	401.91	382.52	0.74	0.74	11.27	5.90	3.49	3.49
15	111.68	49.82	116.71	-8.01	4.15	140.78	59.29	2.84	2.84	12.39	12.96	14.85	14.85
16	98.19	145.74	34.55	-3.67	0.92	146.44	98.08	3.20	3.20	9.30	5.30	43.25	43.25
17	171.42	135.88	114.32	-5.86	5.86	54.34	99.05	1.37	1.37	6.04	14.95	94.55	94.55
18	96.21	134.25	34.55	-5.40	0.92	80.87	98.08	3.20	3.20	18.83	5.30	43.25	43.25
19	248.81	265.30	10.85	-61.53	10.69	76.69	265.44	172.30	172.30	24.80	34.68	278.63	278.63
20	36.07	36.96	9.92	-10.66	6.33	80.32	122.02	55.46	55.46	14.51	17.65	67.38	67.38
21	89.05	880.86	13.22	-67.14	6.33	477.49	121.84	55.46	55.46	74.86	15.31	67.38	67.38
22	187.17	486.90	186.78	-96.41	49.09	361.55	30.44	49.32	49.32	1.22	24.04	171.17	171.17
23	72.39	155.27	28.60	-3.68	8.62	104.57	74.36	2.99	2.99	14.00	15.70	39.62	39.62
24	374.33	375.08	63.84	-0.42	3.27	168.52	185.19	1.26	1.26	6.31	6.06	30.70	30.70
25	72.84	353.18	65.43	-0.34	5.50	204.02	133.28	2.17	2.17	3.28	2.80	33.14	33.14
26	10.14	125.76	25.05	-7.07	10.87	121.74	116.48	38.61	38.61	7.26	7.03	9.76	9.76
27	76.34	16.16	76.38	-10.95	3.27	193.92	192.42	30.70	30.70	8.55	8.59	1.26	1.26
28	88.58	89.10	46.88	-4.42	9.76	110.84	142.23	11.71	11.71	5.16	5.88	10.05	10.05
29	15.44	10.20	52.77	-9.84	5.50	124.31	137.75	33.14	33.14	17.92	17.61	2.17	2.17
30	945.32	796.09	943.59	-28.62	118.65	333.54	189.37	24.09	24.09	45.56	57.26	24.61	24.61
31	340.41	341.18	32.10	-52.96	43.37	78.96	40.70	21.46	21.46	254.90	183.88	7.96	7.96
32	235.77	235.76	69.21	-129.70	22.09	157.95	53.52	59.18	59.18	221.47	74.50	24.06	24.06
33	113.12	127.07	232.03	-26.27	31.03	83.64	91.60	7.89	7.89	8.64	38.97	9.99	9.99
34	36.74	261.99	347.63	-26.55	39.79	113.91	247.88	26.37	26.37	65.44	23.97	259.73	259.73
35	149.75	155.19	13.59	-38.66	61.66	66.89	63.17	20.93	20.93	8.93	20.71	13.43	13.43
36	38.27	259.83	104.18	-2.99	39.84	151.08	152.24	25.04	25.04	11.55	20.65	50.91	50.91
37	249.60	804.07	250.39	-61.09	52.68	312.24	128.31	2.41	2.41	37.06	16.15	51.76	51.76
38	64.12	427.38	185.38	-41.22	43.87	49.10	133.21	4.15	4.15	77.87	68.88	50.05	50.05

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	-152.75	166.25	853.50	-728.86	41.38	41.38	205.17	205.17	0.35	0.35	-37.75	-37.75
2	0.00	-113.31	99.59	864.06	-390.22	29.57	29.57	173.97	173.97	-0.69	-0.69	-88.72	-88.72
3	0.00	-129.78	-44.11	608.68	-411.80	34.25	34.25	230.94	230.94	0.25	0.25	-139.65	-139.65
4	0.00	-69.77	235.09	319.46	-187.03	160.54	160.54	214.31	214.31	-5.00	-5.00	94.27	94.27
5	0.00	-139.06	190.85	1111.62	-825.08	42.66	42.66	268.60	268.60	1.51	1.51	-71.46	-71.46
6	0.00	74.09	-72.98	6.93	-6.62	-133.69	-133.69	12.31	12.31	-0.24	-0.24	25.54	25.54
7	0.00	20.59	-18.31	217.82	67.19	-13.07	-13.07	54.74	54.74	0.17	0.17	209.09	209.09
8	0.00	89.07	-68.50	-53.38	189.40	-130.91	-130.91	-200.22	-200.22	2.41	2.41	88.71	88.71
9	0.00	651.23	-698.48	-408.53	568.57	-224.95	-224.95	-160.44	-160.44	-0.38	-0.38	285.56	285.56
10	0.00	149.38	-129.93	-266.89	196.84	-118.85	-118.85	-193.24	-193.24	0.66	0.66	-69.27	-69.27
11	0.00	99.87	-129.10	-248.87	339.27	-143.06	-143.06	-367.57	-367.57	2.69	2.69	27.96	27.96
12	0.00	440.82	-132.92	-672.85	1156.31	-95.61	-95.61	-304.85	-304.85	-1.67	-1.67	-139.05	-139.05
13	0.00	-18.05	-35.96	-273.72	219.75	-5.11	-5.11	-108.06	-108.06	0.25	0.25	-16.45	-16.45
14	0.00	86.87	-105.97	-376.60	246.01	-47.03	-47.03	-151.78	-151.78	-0.22	-0.22	19.80	19.80

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	-30.52	27.92	-52.61	96.50	7.59	7.59	-19.31	-19.31	-0.15	-0.15	-20.03	-20.03
2	0.00	-31.64	35.19	76.29	-29.42	9.28	9.28	14.36	14.36	0.38	0.38	-18.82	-18.82

3	0.00	-32.10	31.44	-170.95	208.39	8.25	8.25	-49.25	-49.25	0.59	0.59	-22.74	-22.74
4	0.00	37.38	38.77	113.68	-84.49	10.57	10.57	27.40	27.40	-0.36	-0.36	-16.75	-16.75
5	0.00	-50.68	24.53	-310.79	257.58	16.84	16.84	-129.13	-129.13	0.30	0.30	35.60	35.60
6	0.00	-108.44	173.47	48.88	140.10	152.27	152.27	-65.50	-65.50	-2.37	-2.37	-13.88	-13.88
7	0.00	-60.45	54.66	160.49	-117.42	15.99	15.99	37.72	37.72	2.56	2.56	14.83	14.83
8	0.00	-50.80	49.87	-3.59	3.81	59.16	59.16	-4.35	-4.35	-1.07	-1.07	35.16	35.16
9	0.00	-74.75	65.95	-25.66	31.44	47.69	47.69	-16.28	-16.28	0.53	0.53	87.69	87.69
10	0.00	-61.86	72.18	78.10	38.14	23.72	23.72	14.59	14.59	0.68	0.68	77.22	77.22
11	0.00	119.98	-120.87	28.46	3.26	-200.71	-200.71	22.30	22.30	-0.44	-0.44	-70.62	-70.62
12	0.00	133.87	-136.70	130.97	-197.00	-45.10	-45.10	54.61	54.61	0.50	0.50	-96.50	-96.50
13	0.00	174.23	-124.53	142.62	24.55	-127.13	-127.13	60.66	60.66	1.08	1.08	33.09	33.09
14	0.00	174.14	-227.33	27.35	10.11	-250.92	-250.92	20.10	20.10	0.33	0.33	-42.48	-42.48
15	0.00	138.83	-100.38	111.18	-121.79	-39.86	-39.86	38.49	38.49	0.44	0.44	-22.28	-22.28
16	0.00	28.23	-48.86	-52.05	49.36	-16.86	-16.86	-22.19	-22.19	0.55	0.55	5.33	5.33
17	0.00	165.80	-160.66	-22.49	25.14	-125.56	-125.56	-18.13	-18.13	0.21	0.21	-56.30	-56.30
18	0.00	149.20	-163.51	-50.22	90.20	-65.15	-65.15	-28.28	-28.28	-0.43	-0.43	-70.77	-70.77
19	0.00	203.45	-187.26	37.24	-40.95	-95.30	-95.30	18.11	18.11	0.75	0.75	24.77	24.77

Εντατικά Μεγέθη Δοκών 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	-31.30	29.32	-64.75	73.91	7.87	7.87	-18.00	-18.00	0.16	0.16	-4.24	-4.24
2	0.00	-32.38	34.93	16.19	30.99	9.35	9.35	-3.11	-3.11	0.17	0.17	-7.65	-7.65
3	0.00	-27.05	26.73	-202.17	188.55	6.98	6.98	-50.74	-50.74	0.47	0.47	-7.16	-7.16
4	0.00	-28.63	28.59	-78.55	109.99	7.95	7.95	-26.11	-26.11	-0.32	-0.32	10.29	10.29
5	0.00	-51.69	27.50	-277.90	221.20	17.84	17.84	-113.41	-113.41	0.25	0.25	45.98	45.98
6	0.00	-94.38	146.86	-130.23	127.39	130.33	130.33	-138.10	-138.10	-2.27	-2.27	-46.90	-46.90
7	0.00	-32.92	32.43	-51.79	127.07	9.08	9.08	-23.08	-23.08	2.07	2.07	-32.85	-32.85
8	0.00	-40.91	40.25	-3.50	3.61	47.69	47.69	-4.18	-4.18	-0.45	-0.45	38.22	38.22
9	0.00	-65.43	57.63	-84.17	12.86	41.71	41.71	-32.06	-32.06	0.10	0.10	-33.30	-33.30
10	0.00	-54.53	60.74	-39.40	54.55	20.40	20.40	-16.57	-16.57	0.39	0.39	10.72	10.72
11	0.00	83.06	-71.56	43.28	9.08	-128.84	-128.84	29.41	29.41	-0.79	-0.79	-11.34	-11.34
12	0.00	131.23	-136.45	156.86	-177.43	-44.61	-44.61	55.67	55.67	0.40	0.40	-68.52	-68.52
13	0.00	109.76	-99.71	160.19	-57.66	-89.13	-89.13	92.27	92.27	0.81	0.81	57.96	57.96
14	0.00	87.96	-85.82	46.71	-17.92	-108.61	-108.61	40.28	40.28	0.43	0.43	-10.96	-10.96
15	0.00	197.69	-152.85	163.75	-10.41	-116.85	-116.85	57.11	57.11	0.45	0.45	71.78	71.78
16	0.00	-96.83	119.73	204.70	10.39	72.18	72.18	65.67	65.67	-0.43	-0.43	-67.36	-67.36
17	0.00	18.03	-45.73	98.00	-66.83	-13.11	-13.11	36.19	36.19	0.40	0.40	23.66	23.66
18	0.00	128.91	-118.04	27.35	-9.16	-94.98	-94.98	13.59	13.59	0.46	0.46	15.98	15.98
19	0.00	118.09	-127.09	87.77	-82.21	-51.08	-51.08	35.17	35.17	-0.20	-0.20	10.80	10.80
20	0.00	163.65	-160.73	15.83	-55.98	-79.11	-79.11	14.84	14.84	0.27	0.27	20.43	20.43

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	-17.62	16.09	92.48	-194.78	4.38	4.38	34.28	34.28	-0.21	-0.21	-21.91	-21.91
2	0.00	-10.32	12.21	-175.84	105.01	3.53	3.53	-41.57	-41.57	-0.28	-0.28	45.29	45.29
3	0.00	30.36	24.03	-82.77	-81.98	-18.52	-18.52	-19.94	-19.94	2.96	2.96	-7.54	-7.54
4	0.00	-6.03	3.93	32.12	53.47	1.92	1.92	-16.46	-16.46	-0.41	-0.41	27.89	27.89
5	0.00	-47.42	28.55	1044.27	-164.73	17.22	17.22	251.64	251.64	-0.24	-0.24	24.69	24.69
6	0.00	-74.86	114.44	-368.13	-183.05	101.99	101.99	-116.89	-116.89	-2.35	-2.35	-103.54	-103.54
7	0.00	41.68	-39.14	-649.18	-73.51	-47.32	-47.32	-340.10	-340.10	-1.32	-1.32	-44.09	-44.09
8	0.00	-34.92	24.17	526.36	500.68	19.88	19.88	51.96	51.96	0.53	0.53	97.91	97.91
9	0.00	-32.86	40.27	479.43	-566.67	12.94	12.94	183.95	183.95	-0.26	-0.26	71.58	71.58
10	0.00	34.26	-20.33	-63.03	-38.39	-44.28	-44.28	24.66	24.66	0.41	0.41	26.84	26.84
11	0.00	90.29	12.95	-46.16	-15.36	-27.11	-27.11	-18.20	-18.20	0.14	0.14	48.33	48.33
12	0.00	-113.84	13.79	-69.53	-12.90	40.37	40.37	-21.70	-21.70	0.11	0.11	32.57	32.57

13	0.00	110.57	-57.53	83.77	-224.23	-69.37	-69.37	101.12	101.12	0.88	0.88	-386.56	-386.56
14	0.00	23.72	-25.99	91.45	64.67	-30.29	-30.29	-22.61	-22.61	0.48	0.48	-101.02	-101.02
15	0.00	127.52	-97.46	112.55	-48.85	-89.01	-89.01	55.48	55.48	-0.16	-0.16	-99.38	-99.38
16	0.00	-61.76	88.83	110.73	-230.46	59.90	59.90	129.70	129.70	-0.29	-0.29	-241.55	-241.55
17	0.00	-20.20	-17.40	-141.44	76.68	2.28	2.28	-43.28	-43.28	0.19	0.19	-168.18	-168.18
18	0.00	49.45	-37.23	79.14	91.67	-33.33	-33.33	-5.96	-5.96	0.47	0.47	-20.12	-20.12
19	0.00	83.12	-93.27	91.05	58.40	-36.75	-36.75	8.69	8.69	0.32	0.32	44.63	44.63
20	0.00	85.62	-64.44	42.84	-111.62	-36.59	-36.59	29.19	29.19	-0.30	-0.30	61.34	61.34
21	0.00	-4.86	8.24	56.45	-47.66	1.42	1.42	5.54	5.54	0.15	0.15	-64.31	-64.31
22	0.00	13.18	-8.04	-813.70	358.09	-2.10	-2.10	-115.89	-115.89	0.15	0.15	104.05	104.05
23	0.00	13.56	7.63	96.46	-53.42	-4.34	-4.34	18.30	18.30	0.85	0.85	32.12	32.12

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	346.43	26.37	351.83	-61.64	6.73	145.18	203.34	29.83	29.83	57.17	37.10	120.73	120.73
2	33.72	466.29	31.21	-7.10	3.72	216.97	245.86	2.82	2.82	38.70	14.94	24.44	24.44
3	8.38	13.05	470.40	-47.49	5.89	230.11	215.57	22.22	22.22	21.88	28.89	108.55	108.55
4	485.46	485.58	31.43	-6.03	3.72	283.14	245.89	2.82	2.82	42.03	14.94	24.44	24.44
5	486.15	14.78	486.01	-24.36	9.60	230.88	264.68	8.80	8.80	12.50	42.47	86.21	86.21
6	30.39	449.00	29.48	-9.95	2.69	238.31	256.10	5.61	5.61	39.90	5.02	28.25	28.25
7	111.80	86.42	373.43	-41.26	10.65	241.98	222.76	17.15	17.15	31.77	23.27	122.99	122.99
8	478.64	477.76	29.16	-10.92	2.69	287.64	256.05	5.61	5.61	41.88	5.01	28.25	28.25
9	92.00	223.19	36.86	-6.21	15.87	107.69	152.51	16.61	16.61	10.83	16.72	26.11	26.11
10	126.10	15.58	209.34	-10.83	15.87	124.94	107.44	3.88	3.88	38.54	30.31	24.05	24.05
11	184.99	54.69	214.41	-8.19	2.82	166.63	167.70	4.48	4.48	4.88	13.62	53.89	53.89
12	128.47	238.79	13.94	-2.92	0.86	211.45	198.89	1.81	1.81	29.28	19.61	10.87	10.87
13	125.52	49.72	184.02	-2.54	1.41	91.93	127.01	1.06	1.06	20.81	15.50	59.84	59.84
14	198.43	236.10	14.29	-1.54	0.86	181.72	198.97	1.81	1.81	14.95	19.61	10.87	10.87
15	121.27	96.52	147.04	-5.53	1.17	132.42	188.46	3.55	3.55	37.56	14.57	44.59	44.59
16	288.57	288.57	39.92	-1.18	0.75	156.86	213.31	1.00	1.00	16.16	9.83	26.49	26.49
17	331.75	73.27	331.87	-7.20	2.03	156.92	148.09	4.23	4.23	13.32	12.85	200.60	200.60
18	38.87	302.17	39.92	-1.93	0.75	259.22	213.31	1.00	1.00	8.68	9.83	26.49	26.49
19	9.04	349.33	17.77	-40.90	17.68	187.70	255.51	91.27	91.27	11.58	15.28	567.72	567.72
20	22.37	35.91	26.17	-17.72	7.41	69.20	78.01	80.01	80.01	15.52	16.63	187.64	187.64
21	410.88	461.67	28.19	-94.68	7.41	303.39	77.95	80.01	80.01	54.24	12.83	187.64	187.64
22	198.02	289.27	155.25	-30.83	18.30	162.17	80.37	16.51	16.51	3.08	9.37	321.18	321.18
23	132.42	67.06	54.87	-2.82	3.07	117.78	164.78	1.36	1.36	15.60	22.13	14.23	14.23
24	116.19	167.94	25.63	-0.89	2.12	66.32	113.57	1.17	1.17	8.79	4.81	13.26	13.26
25	136.02	144.50	31.11	-0.88	2.27	114.00	91.74	1.00	1.00	11.35	7.63	13.65	13.65
26	42.34	50.92	21.94	-2.82	4.22	71.73	51.14	11.36	11.36	13.63	14.32	8.12	8.12
27	44.60	18.77	49.41	-4.20	2.12	146.61	132.98	13.26	13.26	24.97	24.96	1.17	1.17
28	32.70	48.85	36.74	-3.45	4.18	81.60	75.05	3.73	3.73	10.16	11.36	21.51	21.51
29	41.67	13.21	41.68	-4.16	2.27	125.40	102.50	13.65	13.65	28.89	28.35	1.00	1.00
30	570.62	417.38	547.10	-34.59	109.51	245.17	353.66	20.41	20.41	86.13	135.15	85.64	85.64
31	112.60	170.18	73.35	-188.99	139.73	220.48	145.72	74.70	74.70	109.44	65.35	27.40	27.40
32	108.04	124.24	157.90	-89.11	25.41	97.81	114.38	40.13	40.13	81.20	36.28	45.58	45.58
33	193.95	282.67	111.57	-17.64	9.88	164.55	130.83	2.70	2.70	13.36	23.19	11.88	11.88
34	161.73	148.91	155.29	-90.11	132.26	85.62	104.41	88.47	88.47	22.78	18.03	110.09	110.09
35	27.93	158.83	26.43	-20.66	24.15	96.98	29.01	8.98	8.98	12.42	19.19	9.55	9.55
36	131.77	123.81	285.53	-10.44	58.22	178.45	132.68	42.79	42.79	42.37	13.16	25.25	25.25
37	228.01	262.87	117.93	-89.68	44.04	118.91	110.27	8.14	8.14	13.44	45.41	37.84	37.84
38	263.52	148.92	242.50	-20.10	34.53	43.01	161.94	13.41	13.41	46.44	94.07	40.02	40.02

Εντατικά Μεγέθη Δοκών Στάθμης 2, Π.Φ. 3

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

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	353.60	-335.50	-1259.74	1342.55	-89.49	-89.49	-337.86	-337.86	1.03	1.03	-17.19	-17.19
2	0.00	325.99	-282.60	-1419.18	775.82	-84.52	-84.52	-304.77	-304.77	-0.21	-0.21	82.94	82.94
3	0.00	259.75	-161.13	-1599.36	1249.01	-95.37	-95.37	-647.17	-647.17	0.84	0.84	164.79	164.79
4	0.00	-47.77	-358.63	-296.18	688.37	-181.34	-181.34	-523.44	-523.44	-1.50	-1.50	-305.83	-305.83
5	0.00	412.80	-140.19	-637.35	763.91	-75.34	-75.34	-193.50	-193.50	1.00	1.00	-144.77	-144.77
6	0.00	53.28	-54.51	-19.88	19.92	-97.97	-97.97	-36.18	-36.18	0.51	0.51	-46.81	-46.81
7	0.00	64.46	-50.26	-202.10	70.07	-38.87	-38.87	-78.39	-78.39	0.23	0.23	120.53	120.53
8	0.00	-45.50	60.31	42.96	-357.44	86.57	86.57	332.42	332.42	-5.03	-5.03	-38.86	-38.86
9	0.00	-385.75	390.86	489.40	-1304.02	129.38	129.38	298.21	298.21	1.26	1.26	-288.93	-288.93
10	0.00	-48.93	45.09	685.91	-267.72	39.91	39.91	404.63	404.63	-0.79	-0.79	51.07	51.07
11	0.00	32.63	-53.19	474.23	-629.85	-52.54	-52.54	690.05	690.05	-5.64	-5.64	-102.67	-102.67
12	0.00	152.92	-37.62	1094.03	-1956.80	-31.26	-31.26	508.47	508.47	1.44	1.44	-359.24	-359.24
13	0.00	24.43	-30.31	-149.90	-136.88	-11.63	-11.63	52.93	52.93	0.59	0.59	-33.65	-33.65
14	0.00	68.01	-74.25	117.87	-99.91	-34.66	-34.66	50.73	50.73	-0.54	-0.54	47.91	47.91

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	110.43	-101.09	62.69	-65.66	-27.47	-27.47	16.58	16.58	0.45	0.45	6.45	6.45
2	0.00	118.04	-131.21	44.00	-61.16	-34.62	-34.62	14.27	14.27	0.85	0.85	-10.51	-10.51
3	0.00	115.88	-113.53	225.23	-237.27	-29.79	-29.79	60.04	60.04	1.83	1.83	-8.38	-8.38
4	0.00	139.34	-144.80	230.19	-216.63	-39.46	-39.46	62.04	62.04	1.28	1.28	-20.79	-20.79
5	0.00	123.74	-80.90	286.61	-213.94	-46.49	-46.49	113.60	113.60	1.01	1.01	-38.74	-38.74
6	0.00	180.41	-331.95	59.88	-96.02	-276.87	-276.87	80.64	80.64	-0.90	-0.90	-34.24	-34.24
7	0.00	166.18	-153.64	250.53	-325.87	-44.42	-44.42	79.92	79.92	3.91	3.91	30.44	30.44
8	0.00	175.07	-168.55	2.44	-2.47	-201.99	-201.99	2.89	2.89	1.02	1.02	20.35	20.35
9	0.00	197.70	-177.17	61.72	13.37	-127.07	-127.07	20.97	20.97	-0.38	-0.38	-34.87	-34.87
10	0.00	88.24	-104.58	69.91	-118.76	-34.12	-34.12	32.62	32.62	1.76	1.76	-54.22	-54.22
11	0.00	-106.59	103.21	-39.57	6.01	174.83	174.83	-31.12	-31.12	1.57	1.57	33.46	33.46
12	0.00	-85.41	87.17	-166.64	202.74	28.76	28.76	-61.38	-61.38	1.39	1.39	80.40	80.40
13	0.00	-56.91	45.40	-135.98	60.20	43.28	43.28	-82.41	-82.41	-1.32	-1.32	-20.65	-20.65
14	0.00	144.01	-190.51	-77.81	29.23	-209.07	-209.07	-65.48	-65.48	-1.13	-1.13	-29.89	-29.89
15	0.00	55.23	-30.94	-285.93	374.11	-14.13	-14.13	-109.85	-109.85	1.22	1.22	-23.28	-23.28
16	0.00	53.66	-59.29	-61.40	83.46	-24.79	-24.79	-31.74	-31.74	2.01	2.01	-6.43	-6.43
17	0.00	259.76	-250.97	-49.89	37.63	-196.44	-196.44	-33.05	-33.05	0.70	0.70	-60.80	-60.80
18	0.00	218.77	-242.00	-155.32	160.85	-95.99	-95.99	-65.28	-65.28	1.52	1.52	-91.68	-91.68
19	0.00	264.61	-243.54	-94.18	138.96	-123.94	-123.94	-56.20	-56.20	0.73	0.73	37.67	37.67

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	111.99	-104.51	160.20	-174.82	-28.12	-28.12	43.49	43.49	0.55	0.55	8.60	8.60
2	0.00	119.00	-128.09	-28.80	-89.73	-34.32	-34.32	10.37	10.37	0.63	0.63	14.94	14.94
3	0.00	93.50	-91.46	501.32	-472.44	-24.02	-24.02	126.45	126.45	1.54	1.54	13.47	13.47
4	0.00	106.72	-106.35	150.49	-244.86	-29.59	-29.59	54.75	54.75	1.05	1.05	-35.45	-35.45
5	0.00	114.84	-81.35	637.17	-504.51	-44.57	-44.57	259.45	259.45	0.91	0.91	-104.97	-104.97
6	0.00	131.92	-235.64	106.78	-166.24	-198.61	-198.61	141.21	141.21	0.69	0.69	66.45	66.45
7	0.00	84.01	-82.27	184.67	-311.42	-23.09	-23.09	68.73	68.73	2.50	2.50	87.42	87.42
8	0.00	137.11	-131.66	5.52	-5.63	-157.98	-157.98	6.56	6.56	0.83	0.83	-67.87	-67.87
9	0.00	164.90	-148.48	106.16	14.52	-106.23	-106.23	33.33	33.33	0.25	0.25	51.59	51.59
10	0.00	78.12	-90.27	54.29	-70.92	-29.80	-29.80	21.92	21.92	1.11	1.11	17.73	17.73
11	0.00	-82.44	76.70	-105.13	-15.64	132.60	132.60	-76.83	-76.83	2.95	2.95	35.90	35.90
12	0.00	-87.09	89.35	-380.72	421.62	29.41	29.41	-133.57	-133.57	1.13	1.13	151.27	151.27
13	0.00	-40.94	40.53	-273.13	98.16	34.60	34.60	-156.28	-156.28	-0.83	-0.83	-38.70	-38.70
14	0.00	62.97	-62.32	-119.81	44.51	-78.30	-78.30	-102.44	-102.44	1.41	1.41	14.37	14.37
15	0.00	112.68	-88.41	-374.30	-6.49	-67.03	-67.03	-124.22	-124.22	-0.46	-0.46	105.64	105.64

16	0.00	34.68	-40.11	-444.64	6.47	-24.88	-24.88	-148.58	-148.58	1.31	1.31	80.85	80.85
17	0.00	60.36	-54.00	-62.83	60.17	-25.02	-25.02	-26.95	-26.95	1.47	1.47	18.42	18.42
18	0.00	208.67	-193.01	-79.03	15.02	-154.49	-154.49	-35.78	-35.78	1.70	1.70	41.95	41.95
19	0.00	177.07	-192.78	-194.50	228.07	-77.05	-77.05	-87.89	-87.89	0.71	0.71	12.56	12.56
20	0.00	205.41	-196.53	35.19	88.90	-98.03	-98.03	-20.07	-20.07	0.47	0.47	24.42	24.42

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	32.10	-30.26	334.51	-351.89	-8.10	-8.10	88.97	88.97	0.62	0.62	80.91	80.91
2	0.00	33.53	-36.78	-51.51	-235.05	-11.06	-11.06	38.04	38.04	-0.26	-0.26	157.89	157.89
3	0.00	-105.69	-74.56	64.49	89.30	43.36	43.36	-43.18	-43.18	5.82	5.82	-22.21	-22.21
4	0.00	9.39	3.38	111.52	-165.36	-1.94	-1.94	58.66	58.66	-1.29	-1.29	-66.76	-66.76
5	0.00	77.53	-60.59	-1267.48	604.39	-31.38	-31.38	-421.54	-421.54	0.63	0.63	-83.27	-83.27
6	0.00	53.01	-124.24	823.53	524.29	-93.62	-93.62	188.80	188.80	0.70	0.70	-47.77	-47.77
7	0.00	71.52	-81.80	597.36	64.79	-90.15	-90.15	314.59	314.59	1.18	1.18	129.43	129.43
8	0.00	95.04	-74.99	-639.46	-190.42	-57.63	-57.63	-183.41	-183.41	-0.42	-0.42	171.80	171.80
9	0.00	42.88	-55.62	-173.67	-301.81	-17.43	-17.43	58.12	58.12	0.49	0.49	239.34	239.34
10	0.00	-37.10	23.06	-217.96	-107.59	48.74	48.74	-90.70	-90.70	-1.41	-1.41	47.39	47.39
11	0.00	-83.20	24.74	-90.48	44.17	34.65	34.65	-43.71	-43.71	0.45	0.45	58.96	58.96
12	0.00	47.89	24.46	50.86	33.73	-12.95	-12.95	-19.60	-19.60	-0.33	-0.33	79.59	79.59
13	0.00	-44.31	19.88	-198.98	248.02	26.40	26.40	-59.87	-59.87	-0.77	-0.77	511.11	511.11
14	0.00	11.48	14.54	-333.41	-212.14	-15.83	-15.83	-74.37	-74.37	-1.13	-1.13	-69.36	-69.36
15	0.00	68.56	-60.99	-404.01	44.25	-51.22	-51.22	-176.27	-176.27	0.53	0.53	-134.48	-134.48
16	0.00	25.83	-26.79	165.80	112.53	-20.28	-20.28	51.86	51.86	-0.81	-0.81	-88.94	-88.94
17	0.00	21.49	-16.90	259.22	33.31	-7.90	-7.90	51.32	51.32	0.50	0.50	-208.00	-208.00
18	0.00	80.27	-63.44	-70.08	-109.24	-55.27	-55.27	15.78	15.78	-1.57	-1.57	51.65	51.65
19	0.00	122.86	-139.95	-106.14	-21.98	-54.75	-54.75	-19.65	-19.65	1.16	1.16	130.41	130.41
20	0.00	111.37	-91.17	51.73	301.40	-49.39	-49.39	-61.76	-61.76	1.04	1.04	186.74	186.74
21	0.00	14.99	-22.59	150.11	158.71	-4.10	-4.10	5.10	5.10	-0.06	-0.06	-146.93	-146.93
22	0.00	-47.72	29.39	414.18	-136.14	7.64	7.64	51.19	51.19	-0.22	-0.22	-296.19	-296.19
23	0.00	-23.54	-11.17	341.90	165.19	5.17	5.17	59.09	59.09	3.01	3.01	-78.11	-78.11

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	-177.29	-69.34	-177.29	2.20	-0.31	-98.70	-1.47	1.30	1.30	2.04	16.99	4.41	4.41
2	-50.45	4.67	-47.37	-0.28	0.05	-70.81	17.12	-0.17	-0.17	-11.57	3.37	-17.17	-17.17
3	-87.25	136.97	-87.25	0.94	-0.41	-160.15	-52.57	0.70	0.70	-10.53	-26.74	14.81	14.81
4	-47.37	73.96	-47.37	-0.39	-0.05	-110.17	-17.11	-0.17	-0.17	19.27	3.37	-17.17	-17.17
5	-97.79	133.74	-97.79	-1.92	0.15	-168.37	-62.12	-1.14	-1.14	16.08	31.79	13.74	13.74
6	-52.15	81.54	-52.15	0.15	0.14	-122.65	-24.99	0.01	0.01	-14.34	2.56	-18.04	-18.04
7	-169.57	-55.54	-169.57	-1.15	-0.11	-115.82	-1.45	-0.57	-0.57	-11.08	-28.92	5.83	5.83
8	-57.83	-10.23	-52.15	-0.13	-0.14	-72.54	25.00	0.01	0.01	19.84	2.56	-18.04	-18.04
9	-124.79	-124.40	-72.29	-0.14	0.63	-6.43	65.56	-0.59	-0.59	38.77	43.48	-5.67	-5.67
10	-23.07	-3.52	-15.19	0.09	-0.62	-37.06	24.79	0.54	0.54	17.16	9.52	-2.66	-2.66
11	-13.45	-2.32	-4.19	-0.17	0.02	-27.25	23.97	-0.16	-0.16	-8.02	-0.29	0.33	0.33
12	-11.46	3.08	-10.99	0.01	0.02	-29.38	5.39	-0.01	-0.01	-15.41	-10.11	-3.26	-3.26
13	-6.79	19.01	-4.22	0.64	-0.03	-33.79	11.33	0.55	0.55	-18.32	-24.08	-2.02	-2.02
14	-11.00	14.80	-11.00	-0.04	-0.02	-37.12	-5.39	-0.01	-0.01	-5.38	-10.11	-3.26	-3.26
15	-22.52	-14.03	-7.79	0.53	-0.03	-17.54	22.10	0.40	0.40	-3.28	-3.79	-2.17	-2.17
16	-10.15	-5.16	-7.10	-0.05	0.37	-12.68	9.79	-0.29	-0.29	-0.43	-1.12	-3.42	-3.42
17	-14.55	-8.76	-8.28	-0.75	-0.77	-13.09	13.77	0.01	0.01	-0.80	0.36	7.31	7.31
18	-7.10	22.15	-7.10	-0.78	-0.37	-31.51	-9.79	-0.29	-0.29	-1.94	-1.12	-3.42	-3.42
19	-7.44	39.69	-7.44	-8.71	-1.46	-43.17	-17.83	-24.16	-24.16	-8.27	-9.03	-16.95	-16.95
20	-16.56	-7.22	-16.56	-1.46	0.97	-33.51	-28.72	-8.09	-8.09	-8.62	-8.90	-3.73	-3.73
21	-41.83	-29.72	-17.18	-9.86	-0.97	-22.49	28.72	-8.09	-8.09	6.93	7.63	-3.73	-3.73

22	-20.94	67.29	-10.36	12.53	-5.79	-53.51	17.84	6.21	6.21	1.47	3.12	12.77	12.77
23	-44.39	11.26	13.02	-0.33	-0.01	-46.13	40.27	-0.08	-0.08	-12.49	-6.29	-0.04	-0.04
24	-43.49	-43.49	32.02	0.07	-0.28	16.45	46.85	0.14	0.14	-2.13	-2.37	1.25	1.25
25	-6.39	6.52	-4.02	-0.08	-0.21	-15.94	6.12	0.05	0.05	-0.47	-0.35	-1.11	-1.11
26	0.10	89.42	45.59	-0.70	-0.29	-56.48	-45.47	-0.87	-0.87	-10.18	-10.02	-1.35	-1.35
27	-15.22	8.00	-15.22	-0.29	0.28	-53.45	-46.91	-1.25	-1.25	14.39	14.43	0.14	0.14
28	0.10	10.71	6.62	-0.63	-0.30	-7.89	0.42	-0.71	-0.71	2.74	2.77	0.42	0.42
29	-2.64	1.04	-2.64	-0.31	0.21	-9.83	-6.09	-1.11	-1.11	6.27	6.30	-0.05	-0.05
30	-123.39	112.15	277.56	-0.23	-12.72	-140.74	156.02	2.08	2.08	61.69	-9.75	-13.65	-13.65
31	-74.88	-9.46	78.83	-4.49	4.30	-68.62	107.92	-2.00	-2.00	-13.72	4.59	-3.16	-3.16
32	0.10	142.82	67.66	13.31	3.14	-85.03	32.49	5.50	5.50	-9.46	-3.47	0.75	0.75
33	-157.96	135.10	-7.40	-0.23	0.08	-130.19	114.62	-0.04	-0.04	2.40	12.53	-3.11	-3.11
34	-54.33	66.46	-50.54	2.38	-2.58	-79.36	13.06	1.97	1.97	-0.25	0.05	32.28	32.28
35	-21.63	118.47	-3.77	-2.82	7.34	-84.68	26.02	-2.12	-2.12	8.86	5.00	0.58	0.58
36	-402.13	-402.13	324.93	0.82	0.92	109.92	384.44	-0.06	-0.06	0.22	11.47	-7.35	-7.35
37	-158.89	313.42	59.33	0.91	0.42	-266.62	139.48	0.08	0.08	-12.67	-21.94	2.92	2.92
38	-72.38	-64.15	80.72	0.55	1.02	-35.24	133.04	-0.39	-0.39	-22.23	-61.43	-13.32	-13.32

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	29.91	-37.37	-48.09	65.13	-28.82	36.34	-39.12	12.20	12.20	0.00	0.00	43.88	43.88
2	26.75	-54.74	-10.24	20.70	9.94	37.89	-25.53	1.49	1.49	-0.07	-0.07	44.42	44.42
3	18.74	-5.44	-11.75	54.92	1.10	23.42	-26.28	12.23	12.23	0.01	0.01	-33.94	-33.94
4	-11.34	-11.34	-64.02	40.38	-13.03	-20.53	-36.43	28.87	28.87	-0.36	-0.36	-21.85	-21.85
5	63.20	-57.82	1.01	38.38	-12.88	57.78	-41.44	7.12	7.12	0.17	0.17	-0.16	-0.16
6	5.33	5.33	-3.98	-0.10	0.28	-8.55	-8.37	-0.34	-0.34	-0.03	-0.03	13.74	13.74
7	1.07	0.97	-1.11	16.64	1.14	0.38	-1.80	5.26	5.26	0.00	0.00	8.90	8.90
8	9.51	9.51	-13.51	-9.96	-13.73	-18.38	-19.94	3.14	3.14	-0.45	-0.45	23.06	23.06
9	12.82	-9.05	-10.21	-87.10	91.21	14.77	-15.16	-29.72	-29.72	0.09	0.09	54.04	54.04
10	2.99	-5.57	2.22	-14.47	18.71	9.52	-2.89	-14.12	-14.12	-0.07	-0.07	-1.40	-1.40
11	11.21	11.21	-11.80	-13.51	5.71	-8.32	-20.45	-12.02	-12.02	0.13	0.13	21.72	21.72
12	40.27	-31.68	-16.45	-21.63	72.80	45.43	-40.35	-15.74	-15.74	-0.18	-0.18	29.26	29.26
13	2.41	-13.46	-0.50	-16.79	11.46	9.97	-4.27	-6.21	-6.21	0.10	0.10	4.06	4.06
14	1.60	0.50	-2.43	-21.48	10.38	1.58	-3.01	-7.77	-7.77	-0.11	-0.11	4.87	4.87

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	20.96	-26.23	-39.52	-5.74	7.79	26.24	-29.69	-1.76	-1.76	-0.01	-0.01	1.93	1.93
2	17.66	-36.76	-23.37	8.36	-6.34	28.37	-24.65	2.04	2.04	0.02	0.02	3.00	3.00
3	27.34	-33.83	-50.51	-12.87	11.88	33.94	-38.28	-3.21	-3.21	0.02	0.02	5.28	5.28
4	18.89	-41.22	-26.92	12.16	-12.15	31.41	-27.44	3.38	3.38	-0.01	-0.01	6.46	6.46
5	8.19	-13.78	-11.94	-9.91	5.93	19.55	-18.71	-3.60	-3.60	0.01	0.01	2.08	2.08
6	-3.87	-4.49	-6.33	0.42	4.79	2.04	-4.02	-2.36	-2.36	-0.33	-0.33	0.89	0.89
7	23.77	-42.01	-29.36	9.79	-9.59	34.79	-31.27	2.69	2.69	0.28	0.28	4.92	4.92
8	3.15	3.15	-3.02	-0.08	0.08	-2.51	-4.75	-0.09	-0.09	-0.00	-0.00	0.11	0.11
9	2.46	2.46	-4.00	0.86	1.64	-1.46	-2.92	-0.27	-0.27	-0.02	-0.02	3.24	3.24
10	4.94	-6.58	-10.44	5.25	-3.12	8.84	-10.20	1.48	1.48	0.03	0.03	4.81	4.81
11	1.90	-3.35	1.90	4.16	-0.49	1.29	7.46	3.88	3.88	-0.02	-0.02	0.49	0.49
12	6.87	-13.50	-11.66	6.01	-8.71	13.27	-12.66	2.45	2.45	0.50	0.50	-5.17	-5.17
13	1.43	-2.35	-1.70	3.50	0.51	6.17	-5.61	1.27	1.27	-0.07	-0.07	-0.02	-0.02
14	0.43	0.43	-10.93	-0.16	0.79	-0.89	-13.31	-0.59	-0.59	0.14	0.14	-1.20	-1.20
15	21.22	-37.13	-28.42	0.24	-0.72	37.45	-34.55	0.16	0.16	-0.25	-0.25	-6.69	-6.69
16	2.84	-17.98	-1.99	-2.85	4.14	13.59	-6.56	-1.54	-1.54	0.06	0.06	-1.60	-1.60
17	1.01	1.01	-0.54	-5.79	4.42	-2.16	0.97	-3.93	-3.93	-0.13	-0.13	-2.50	-2.50

18	3.47	2.30	-9.61	-5.53	5.22	2.14	-7.10	-2.24	-2.24	0.01	0.01	-2.71	-2.71
19	4.22	4.22	-6.28	0.29	2.94	-0.32	-4.80	-0.65	-0.65	-0.26	-0.26	-1.64	-1.64

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	13.47	-21.79	-27.85	-1.71	3.91	19.10	-20.68	-0.73	-0.73	-0.00	-0.00	-3.55	-3.55
2	18.37	-33.24	-28.85	3.35	-5.66	28.07	-26.84	1.25	1.25	0.00	0.00	-0.76	-0.76
3	19.30	-25.90	-40.05	1.72	4.37	25.32	-28.99	-0.34	-0.34	-0.01	-0.01	-6.19	-6.19
4	23.47	-44.05	-28.94	0.26	-3.99	35.41	-31.21	0.59	0.59	-0.00	-0.00	-4.54	-4.54
5	6.85	-11.87	-9.74	2.15	-3.54	16.54	-15.57	1.29	1.29	0.01	0.01	0.16	0.16
6	-2.22	-5.13	-2.22	2.44	1.94	3.27	-0.13	0.27	0.27	-0.14	-0.14	3.32	3.32
7	17.48	-32.61	-24.24	2.38	2.81	26.66	-24.34	-0.06	-0.06	0.11	0.11	-7.21	-7.21
8	1.95	1.95	-1.98	0.02	-0.03	-0.81	-3.82	0.03	0.03	-0.01	-0.01	-0.95	-0.95
9	0.08	-0.44	-0.82	1.57	0.00	0.82	-1.07	0.53	0.53	-0.02	-0.02	3.22	3.22
10	3.43	-4.35	-8.45	3.75	3.21	6.22	-7.67	0.09	0.09	0.03	0.03	0.59	0.59
11	3.45	-5.51	3.45	-0.72	-1.67	5.79	9.15	0.79	0.79	-0.46	-0.46	1.49	1.49
12	5.20	-10.52	-8.55	-1.36	-0.48	10.15	-9.50	-0.15	-0.15	0.32	0.32	-2.85	-2.85
13	1.19	-1.55	-1.86	-1.23	1.63	4.80	-5.06	-1.21	-1.21	-0.04	-0.04	-0.45	-0.45
14	2.69	2.69	-6.10	0.92	0.58	-1.32	-9.67	0.21	0.21	0.03	0.03	1.58	1.58
15	7.11	-20.06	2.18	2.47	-0.92	25.83	-11.00	1.13	1.13	0.23	0.23	5.14	5.14
16	9.72	-14.12	9.72	5.56	0.93	16.61	-0.71	1.54	1.54	-0.14	-0.14	-1.47	-1.47
17	2.78	-11.37	-2.40	-5.98	3.58	10.00	-6.06	-2.10	-2.10	0.06	0.06	0.59	0.59
18	1.84	-1.02	1.84	-4.37	4.44	-0.97	3.17	-3.39	-3.39	0.29	0.29	0.58	0.58
19	2.64	-0.45	-7.43	1.59	2.38	3.65	-6.56	-0.16	-0.16	-0.17	-0.17	3.00	3.00
20	4.15	4.15	-4.05	1.38	-2.01	-2.13	-1.87	0.83	0.83	-0.20	-0.20	1.56	1.56

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
1	18.90	-30.88	-34.38	96.66	-22.89	26.32	-27.22	15.53	15.53	-0.04	-0.04	7.02	7.02
2	23.02	-32.48	21.42	-51.17	10.38	20.68	-3.70	-9.69	-9.69	0.43	0.43	-0.70	-0.70
3	19.30	-15.42	19.30	-26.10	-6.88	55.52	26.13	-22.60	-22.60	-2.59	-2.59	-13.33	-13.33
4	4.08	-6.51	4.08	-3.00	25.28	4.60	-0.10	-6.01	-6.01	0.04	0.04	-9.31	-9.31
5	1.37	-3.37	-2.54	-1.29	21.76	4.12	-3.74	-5.24	-5.24	-0.00	-0.00	-10.42	-10.42
6	7.63	-8.56	7.63	-3.06	25.14	10.54	6.97	-15.24	-15.24	-0.05	-0.05	-19.04	-19.04
7	0.17	-0.67	-0.33	-3.29	9.22	1.77	-1.38	-7.36	-7.36	-0.01	-0.01	1.69	1.69
8	0.80	-2.75	-0.83	11.13	18.02	4.04	-2.74	-2.34	-2.34	-0.03	-0.03	7.34	7.34
9	4.20	-6.14	-8.59	1.55	30.11	7.75	-8.62	-5.06	-5.06	-0.01	-0.01	10.82	10.82
10	3.11	-5.03	3.11	-80.21	-60.06	7.70	5.51	-16.35	-16.35	0.29	0.29	12.11	12.11
11	0.87	-3.19	0.80	-28.79	4.99	2.99	-0.38	-11.06	-11.06	-0.00	-0.00	-2.02	-2.02
12	1.04	-0.97	0.72	-11.95	3.76	1.82	-0.72	-5.07	-5.07	0.03	0.03	-2.82	-2.82
13	0.51	0.02	-0.69	6.96	-15.63	1.04	-1.63	9.32	9.32	0.00	0.00	-6.35	-6.35
14	-1.84	-1.84	-5.19	24.77	16.88	-0.80	-3.29	4.81	4.81	0.09	0.09	-20.54	-20.54
15	20.83	-20.30	20.83	56.82	72.18	21.15	11.39	-6.08	-6.08	-0.07	-0.07	-40.74	-40.74
16	4.74	-10.05	4.74	38.71	-44.37	8.30	3.47	33.06	33.06	0.05	0.05	-19.73	-19.73
17	3.15	-7.92	-1.19	2.51	-19.55	7.70	-4.82	4.72	4.72	-0.00	-0.00	0.57	0.57
18	-0.11	-2.61	-1.07	25.11	22.71	3.12	-1.93	0.92	0.92	-0.46	-0.46	20.40	20.40
19	4.83	-4.89	-10.35	20.41	-1.73	9.20	-11.47	4.61	4.61	0.04	0.04	16.52	16.52
20	2.42	-3.94	-1.72	-10.54	-40.33	5.65	-4.57	7.26	7.26	0.10	0.10	19.19	19.19
21	29.62	-49.41	-3.63	-5.33	-3.56	28.47	-18.47	-0.19	-0.19	0.05	0.05	-22.09	-22.09
22	0.92	-0.99	-0.85	-9.61	-36.28	0.74	-0.72	2.65	2.65	0.05	0.05	-40.51	-40.51
23	2.39	-8.27	2.39	-43.30	-25.26	6.65	0.46	-6.01	-6.01	-0.08	-0.08	-9.29	-9.29

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

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	-348.37	-175.02	-344.31	-6.67	2.23	-182.64	29.45	-4.62	-4.62	39.84	78.22	2.86	2.86
2	-105.65	62.15	-104.75	2.24	1.30	-187.36	15.85	0.49	0.49	-32.21	12.55	-19.14	-19.14
3	-121.94	252.27	-121.94	-1.30	-0.39	-306.59	-48.90	-0.47	-0.47	-38.11	-86.96	17.88	17.88
4	-104.74	134.27	-104.74	-0.35	-1.30	-236.20	-15.84	0.49	0.49	60.90	12.54	-19.14	-19.14
5	-225.80	232.05	-225.80	0.47	-0.33	-357.07	-96.55	0.44	0.44	54.61	101.63	18.71	18.71
6	-133.67	175.75	-133.67	-0.35	-0.00	-294.21	-46.12	-0.19	-0.19	-46.71	4.65	-36.00	-36.00
7	-418.14	-153.90	-418.05	0.53	-0.30	-289.71	16.71	0.45	0.45	-52.35	-103.10	10.60	10.60
8	-140.99	10.29	-133.67	-0.35	0.00	-210.22	46.13	-0.19	-0.19	56.39	4.64	-36.00	-36.00
9	-330.34	-328.54	-195.68	-2.23	2.40	-21.22	171.80	-3.56	-3.56	100.51	113.23	-16.05	-16.05
10	-62.94	-16.08	-37.41	0.05	-2.33	-93.88	72.61	1.83	1.83	43.63	23.38	-11.42	-11.42
11	-34.21	-14.48	2.88	-0.47	-0.07	-59.69	79.00	-0.33	-0.33	-9.26	11.72	-4.55	-4.55
12	-36.32	-0.60	-34.01	-0.07	0.10	-75.88	18.82	-0.14	-0.14	-36.17	-21.16	-6.07	-6.07
13	-38.13	6.22	-19.12	0.58	-0.28	-74.11	51.34	0.71	0.71	-54.55	-71.67	-3.91	-3.91
14	-34.02	41.48	-34.02	-0.27	-0.10	-105.79	-18.82	-0.14	-0.14	-7.33	-21.16	-6.07	-6.07
15	-85.99	-82.24	30.73	1.65	-0.05	-23.03	118.08	1.20	1.20	-13.92	-12.90	-0.14	-0.14
16	-19.79	-0.65	-10.43	-0.05	0.59	-46.73	32.01	-0.45	-0.45	-1.90	-2.65	13.07	13.07
17	0.10	3.37	74.90	3.37	-1.23	-2.00	83.05	3.25	3.25	7.32	8.19	47.89	47.89
18	-10.43	87.45	-10.43	-1.23	-0.59	-105.73	-32.01	-0.45	-0.45	-3.70	-2.65	13.07	13.07
19	-5.06	110.24	-5.06	-15.00	-6.28	-97.92	-51.79	-29.06	-29.06	-17.37	-18.90	-190.78	-190.78
20	-28.31	-6.03	-28.31	-6.28	-0.96	-78.42	-70.21	-17.74	-17.74	-15.84	-16.42	-51.92	-51.92
21	-115.63	-112.41	-30.37	-18.55	0.96	-15.98	70.15	-17.74	-17.74	8.21	12.37	-51.92	-51.92
22	-63.39	36.54	24.65	26.20	-12.36	-80.64	84.55	13.07	13.07	-0.85	-0.19	102.79	102.79
23	-134.96	28.85	54.62	-0.71	-0.16	-134.58	134.73	-0.14	-0.14	-36.03	-16.69	-1.22	-1.22
24	-11.04	-6.20	60.25	0.18	-0.14	-18.49	75.85	0.13	0.13	-0.06	-1.20	-0.17	-0.17
25	-21.14	30.55	-15.75	-0.18	-0.01	-58.31	17.47	-0.07	-0.07	-7.90	-7.14	0.52	0.52
26	0.10	169.82	124.94	-0.53	0.22	-67.97	-35.97	-1.62	-1.62	-27.65	-27.22	-9.13	-9.13
27	-27.28	12.39	-27.28	0.22	0.14	-95.42	-75.97	0.17	0.17	31.70	31.75	0.13	0.13
28	0.10	21.84	16.69	-0.81	0.24	-19.25	10.10	-2.28	-2.28	8.77	8.78	1.25	1.25
29	-13.71	-2.59	-13.71	0.24	0.01	-30.63	-17.39	0.52	0.52	22.20	22.27	0.07	0.07
30	-240.31	192.47	563.60	-12.69	-83.92	-273.03	298.42	11.87	11.87	113.30	-8.06	-56.41	-56.41
31	-119.88	15.33	158.90	10.48	-5.96	-131.25	204.07	3.74	3.74	-30.23	16.27	-5.11	-5.11
32	0.10	283.29	137.58	57.11	27.44	-169.88	69.46	16.03	16.03	-35.84	-23.64	6.21	6.21
33	-420.13	326.83	-37.33	14.46	-0.93	-304.86	306.51	2.14	2.14	10.90	23.40	-12.43	-12.43
34	-101.10	74.42	-78.07	-10.36	27.37	-134.13	42.67	-15.02	-15.02	3.62	5.28	79.77	79.77
35	-61.88	216.12	12.83	-16.30	21.57	-177.01	88.02	-7.91	-7.91	20.61	21.56	-6.22	-6.22
36	-784.64	-784.64	504.42	1.10	1.33	104.79	754.45	-0.14	-0.14	-9.60	22.60	-12.74	-12.74
37	-374.01	596.81	102.73	-0.80	-16.01	-565.36	297.78	2.53	2.53	-27.41	-32.84	-7.83	-7.83
38	-164.69	-143.46	140.06	5.51	-0.22	-80.82	268.79	4.77	4.77	-62.16	-126.61	-44.08	-44.08

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	14.64	-15.65	14.64	39.53	-44.96	3.93	3.93	10.97	10.97	-0.08	-0.08	27.49	27.49
2	48.88	-39.76	48.88	119.51	-90.53	12.31	12.31	29.17	29.17	-0.02	-0.02	79.09	79.09
3	24.13	24.13	-8.06	134.69	-104.03	-7.32	-7.32	54.25	54.25	-0.02	-0.02	-11.69	-11.69
4	-5.16	-5.16	-53.01	91.60	-104.56	-25.86	-25.86	106.03	106.03	0.01	0.01	46.07	46.07
5	40.29	-20.67	40.29	15.31	-46.34	8.47	8.47	8.56	8.56	-0.05	-0.05	42.50	42.50
6	3.52	3.52	-3.06	1.55	-1.55	-5.98	-5.98	2.82	2.82	-0.05	-0.05	-1.01	-1.01
7	4.64	-2.91	4.64	31.68	-17.43	2.56	2.56	16.65	16.65	0.02	0.02	13.52	13.52
8	11.28	11.28	-15.65	-20.46	-12.47	-22.42	-22.42	-6.65	-6.65	0.52	0.52	71.34	71.34
9	20.46	-6.91	20.46	-46.77	100.73	4.56	4.56	-24.58	-24.58	-0.06	-0.06	101.73	101.73
10	16.86	-16.85	16.86	-84.69	49.68	14.34	14.34	-57.18	-57.18	-0.09	-0.09	-2.05	-2.05
11	49.78	49.78	-47.21	-27.05	-7.08	-60.62	-60.62	-12.48	-12.48	0.20	0.20	93.19	93.19
12	8.90	8.90	-3.60	-149.66	226.73	-2.08	-2.08	-62.73	-62.73	-0.13	-0.13	119.57	119.57

13	9.37	-10.14	9.37	-25.88	18.08	4.29	4.29	-9.66	-9.66	0.09	0.09	19.35	19.35
14	9.39	-7.88	9.39	-6.91	14.87	4.21	4.21	-5.31	-5.31	-0.03	-0.03	15.02	15.02

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	3.88	-3.99	3.88	-3.51	8.90	1.02	1.02	-1.61	-1.61	-0.07	-0.07	-2.02	-2.02
2	1.67	-0.57	1.67	8.78	-1.94	0.31	0.31	1.49	1.49	0.07	0.07	-1.87	-1.87
3	2.27	-1.32	2.27	-3.19	8.26	0.47	0.47	-1.49	-1.49	-0.08	-0.08	-1.69	-1.69
4	2.65	-3.57	2.65	4.06	-1.77	0.86	0.86	0.81	0.81	0.02	0.02	-0.93	-0.93
5	4.14	4.14	-4.72	7.16	-9.88	-2.01	-2.01	3.87	3.87	-0.01	-0.01	-0.41	-0.41
6	5.03	-4.02	5.03	-9.94	5.74	4.89	4.89	-8.48	-8.48	0.10	0.10	0.57	0.57
7	0.95	-1.25	0.95	5.35	-0.88	0.31	0.31	0.87	0.87	-0.13	-0.13	0.13	0.13
8	4.72	4.72	-5.63	0.07	-0.08	-6.09	-6.09	0.09	0.09	0.06	0.06	-2.51	-2.51
9	4.34	-4.88	4.34	-1.07	0.75	3.12	3.12	-0.62	-0.62	-0.03	-0.03	-2.16	-2.16
10	5.89	5.89	-5.50	2.29	-0.96	-2.02	-2.02	0.58	0.58	-0.06	-0.06	2.20	2.20
11	8.35	-6.98	8.35	1.89	0.70	12.77	12.77	0.99	0.99	-0.13	-0.13	8.23	8.23
12	3.25	-3.04	3.25	3.99	3.48	1.05	1.05	0.09	0.09	0.04	0.04	0.25	0.25
13	6.04	-9.16	6.04	0.56	-1.81	6.47	6.47	1.01	1.01	-0.00	-0.00	-0.27	-0.27
14	27.55	27.55	-37.60	0.49	1.78	-40.72	-40.72	-0.80	-0.80	0.18	0.18	-2.78	-2.78
15	0.44	0.44	-3.39	4.43	-8.94	-0.64	-0.64	2.23	2.23	-0.06	-0.06	-9.06	-9.06
16	4.23	-3.87	4.23	0.72	1.90	1.78	1.78	-0.26	-0.26	-0.04	-0.04	-2.34	-2.34
17	8.04	-7.23	8.04	-1.67	-0.62	5.87	5.87	-0.40	-0.40	-0.17	-0.17	0.42	0.42
18	3.83	3.83	-3.46	-2.27	-0.07	-1.52	-1.52	-0.46	-0.46	0.02	0.02	-1.55	-1.55
19	2.06	-2.57	2.06	-0.58	0.07	1.13	1.13	-0.16	-0.16	-0.00	-0.00	-2.44	-2.44

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	5.47	-5.36	5.47	13.50	-26.44	1.41	1.41	5.19	5.19	-0.03	-0.03	9.01	9.01
2	1.71	1.71	-3.98	-23.73	-5.97	-0.79	-0.79	-2.47	-2.47	0.01	0.01	10.96	10.96
3	0.67	-5.77	0.67	34.21	-51.38	0.84	0.84	11.11	11.11	-0.09	-0.09	12.81	12.81
4	2.21	2.21	0.75	-19.30	-3.09	-0.20	-0.20	-2.25	-2.25	0.00	0.00	3.99	3.99
5	3.14	3.14	-4.29	17.30	-5.51	-1.69	-1.69	5.18	5.18	-0.01	-0.01	-3.66	-3.66
6	6.58	-5.91	6.58	22.22	-20.21	6.75	6.75	22.94	22.94	-0.40	-0.40	4.35	4.35
7	0.51	-0.19	0.51	-6.52	-9.46	0.10	0.10	0.41	0.41	0.23	0.23	3.55	3.55
8	3.87	3.87	-4.97	0.15	-0.14	-5.20	-5.20	0.17	0.17	0.01	0.01	2.78	2.78
9	8.03	-8.41	8.03	6.29	-5.24	5.57	5.57	3.91	3.91	0.08	0.08	1.89	1.89
10	6.44	6.44	-6.27	-1.26	0.45	-2.25	-2.25	-0.30	-0.30	-0.10	-0.10	-0.93	-0.93
11	11.42	-11.42	11.42	-4.55	3.14	19.03	19.03	-6.41	-6.41	0.63	0.63	1.74	1.74
12	1.45	-1.23	1.45	-27.52	13.94	0.45	0.45	-6.91	-6.91	-0.19	-0.19	18.50	18.50
13	3.92	-4.41	3.92	-12.58	7.23	3.55	3.55	-8.43	-8.43	0.01	0.01	-2.77	-2.77
14	23.68	23.68	-23.77	-2.80	-2.83	-29.66	-29.66	0.02	0.02	-0.80	-0.80	-15.80	-15.80
15	50.09	-53.30	50.09	-23.68	4.47	34.46	34.46	-9.38	-9.38	0.46	0.46	29.55	29.55
16	44.83	-32.83	44.83	-32.18	-4.43	25.89	25.89	-9.25	-9.25	-0.07	-0.07	27.30	27.30
17	8.54	-20.89	8.54	-10.77	4.46	6.47	6.47	-3.35	-3.35	-0.01	-0.01	2.65	2.65
18	6.25	-5.44	6.25	-5.79	7.46	4.50	4.50	-5.10	-5.10	0.29	0.29	-3.25	-3.25
19	3.22	3.22	-3.05	7.74	16.06	-1.31	-1.31	-1.73	-1.73	-0.03	-0.03	-0.38	-0.38
20	2.19	-2.48	2.19	8.09	0.78	1.14	1.14	1.78	1.78	-0.02	-0.02	1.05	1.05

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 Γ

		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	6.31	-3.32	6.31	4.14	-284.08	1.25	1.25	37.43	37.43	-0.17	-0.17	-49.15	-49.15
2	49.21	-30.20	49.21	-152.10	231.87	12.51	12.51	-60.47	-60.47	0.49	0.49	-42.26	-42.26
3	104.17	-14.08	104.17	-26.62	-26.53	139.04	139.04	-0.11	-0.11	-2.46	-2.46	-11.92	-11.92
4	94.43	-58.51	94.43	230.55	474.79	32.52	32.52	-51.93	-51.93	-3.39	-3.39	189.96	189.96
5	5.37	5.37	-3.81	23.85	56.02	-2.09	-2.09	-7.31	-7.31	0.00	0.00	-132.95	-132.95
6	24.57	-27.26	24.57	52.07	143.08	28.02	28.02	-49.20	-49.20	-0.47	-0.47	-132.31	-132.31
7	12.67	12.67	-10.90	75.04	76.76	-13.87	-13.87	-1.01	-1.01	0.03	0.03	27.43	27.43
8	9.50	-10.19	9.50	90.02	-1.84	6.67	6.67	31.14	31.14	0.10	0.10	23.62	23.62
9	6.64	6.64	-6.20	-24.42	-15.76	-2.27	-2.27	-1.53	-1.53	-0.15	-0.15	16.28	16.28
10	-0.68	-4.13	-0.68	-65.13	-120.34	2.80	2.80	44.81	44.81	-2.38	-2.38	31.45	31.45
11	3.36	3.36	-0.47	-378.85	92.87	-1.25	-1.25	-154.38	-154.38	1.10	1.10	-33.19	-33.19
12	0.23	0.23	-0.54	-251.38	64.60	-0.25	-0.25	-102.02	-102.02	-0.03	-0.03	-20.12	-20.12
13	2.74	-4.39	2.74	14.76	17.04	2.94	2.94	-0.94	-0.94	-0.02	-0.02	-31.32	-31.32
14	8.94	8.94	-33.43	-126.71	-111.08	-25.83	-25.83	-9.53	-9.53	2.39	2.39	-74.81	-74.81
15	55.91	-50.83	55.91	525.03	38.05	42.24	42.24	192.69	192.69	-0.91	-0.91	-79.13	-79.13
16	34.56	-27.79	34.56	241.49	-98.88	24.81	24.81	135.43	135.43	-0.05	-0.05	-23.19	-23.19
17	4.42	-19.45	4.42	-45.49	-18.46	5.10	5.10	-5.78	-5.78	-0.01	-0.01	38.41	38.41
18	5.66	-8.10	5.66	15.98	9.04	5.29	5.29	2.67	2.67	-0.68	-0.68	1.60	1.60
19	3.89	3.89	-3.46	6.86	-6.30	-1.53	-1.53	2.74	2.74	-0.07	-0.07	-0.25	-0.25
20	4.03	-3.53	4.03	-10.26	-20.90	1.84	1.84	2.59	2.59	-0.02	-0.02	-1.08	-1.08
21	36.78	-19.23	36.78	-14.99	-209.38	6.12	6.12	21.23	21.23	-0.02	-0.02	66.62	66.62
22	1.24	-2.46	1.24	-26.07	156.88	0.37	0.37	-18.14	-18.14	-0.00	-0.00	-18.40	-18.40
23	128.38	-182.00	128.38	-630.39	-474.57	103.44	103.44	-51.93	-51.93	5.44	5.44	188.58	188.58

Δυσμενή Δοκών Στάθμης 2

A/A	M+		M-		Q+		Q-	
	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]	
	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	8.25	17.67	-64.96	-57.46	42.07	4.60	-2.14	-40.14
2	14.49	9.76	-50.57	-47.42	35.43	2.73	-3.94	-34.66
3	6.82	5.30	-20.24	-22.99	27.33	2.20	-3.45	-28.02
4	6.86	25.13	-28.77	-48.40	29.73	21.77	-22.51	-30.46
5	25.69	19.63	-71.96	-28.36	59.82	4.81	-5.00	-49.20
6	7.08	2.90	-2.78	-6.07	5.15	5.24	-12.03	-11.94
7	2.37	3.71	-3.98	-2.68	3.53	2.42	-1.55	-2.62
8	9.18	6.13	-5.18	-9.61	9.99	9.37	-15.43	-16.38
9	33.91	15.51	-27.71	-49.17	19.58	4.99	-11.26	-26.60
10	4.90	0.82	-4.44	-4.79	7.98	1.02	-3.66	-9.12
11	12.28	16.05	-11.39	-13.99	21.73	17.04	-14.93	-22.38
12	36.75	9.82	-74.86	-26.47	55.94	4.75	-9.47	-44.06
13	7.04	3.29	-18.20	-6.10	11.31	3.39	-2.36	-8.67
14	5.97	2.17	-3.54	-7.13	3.42	0.96	-2.92	-5.06

Δυσμενή Δοκών Στάθμης 3

A/A	M+		M-		Q+		Q-	
	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]	
	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	3.66	2.41	-30.51	-41.50	27.84	0.62	-1.46	-30.18
2	2.36	4.75	-39.58	-27.73	29.08	2.11	-0.59	-26.64
3	3.68	3.52	-37.63	-53.51	35.51	0.92	-1.48	-39.11
4	3.63	4.67	-45.46	-30.51	32.61	2.19	-0.96	-29.39
5	1.85	2.24	-16.85	-14.44	20.93	0.99	-1.15	-19.49
6	5.24	16.68	-17.51	-11.55	21.03	18.20	-8.59	-11.82
7	4.62	1.42	-47.24	-29.96	36.38	0.44	-1.40	-31.51
8	6.54	4.34	-4.43	-6.38	6.07	5.03	-7.39	-8.60
9	4.19	5.29	-5.98	-5.42	4.47	3.68	-3.18	-3.85
10	1.35	1.47	-8.88	-10.71	9.72	0.47	-0.50	-10.29
11	5.19	6.40	-6.58	-7.60	10.43	13.63	-13.36	-10.39

12	6.03	2.46	-14.36	-19.38	13.53	0.79	-1.99	-15.19
13	5.35	0.75	-4.03	-5.10	7.51	0.82	-4.04	-9.13
14	7.85	13.62	-12.23	-19.08	21.03	15.82	-15.50	-22.71
15	11.13	4.87	-46.18	-34.45	40.75	1.62	-3.85	-36.71
16	4.55	3.50	-22.26	-6.18	15.07	4.23	-1.69	-11.00
17	6.13	6.14	-5.56	-6.46	4.27	5.87	-6.17	-4.64
18	6.04	2.62	-5.66	-10.26	5.53	1.05	-2.58	-7.34
19	6.21	1.98	-3.72	-6.61	3.36	0.98	-2.85	-4.96

Δυσμενή Δοκών Στάθμης 4

A/A	M+		M-		Q+		Q-	
	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]	
	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	3.27	2.68	-23.81	-31.45	20.16	0.72	-1.34	-21.68
2	3.90	2.94	-37.26	-31.38	29.26	1.32	-1.12	-28.09
3	3.81	3.27	-29.76	-43.21	26.96	0.92	-1.62	-29.90
4	4.12	3.89	-47.44	-33.67	36.24	1.73	-1.04	-33.16
5	1.61	1.75	-14.15	-12.31	17.58	0.74	-1.07	-16.35
6	4.32	16.05	-15.86	-8.91	18.67	17.07	-6.88	-8.68
7	2.78	1.25	-35.19	-25.61	27.48	0.33	-0.86	-24.72
8	6.42	4.48	-4.58	-6.47	6.57	5.15	-7.31	-8.91
9	3.62	6.55	-7.34	-4.49	5.56	4.52	-2.65	-3.51
10	1.62	1.01	-6.55	-8.62	7.09	0.33	-0.62	-7.75
11	6.55	6.73	-6.41	-7.91	10.74	12.43	-13.52	-11.85
12	5.89	2.46	-11.43	-16.17	10.44	0.79	-1.97	-11.98
13	3.94	0.72	-3.11	-4.83	6.09	0.64	-3.26	-7.67
14	7.43	7.84	-7.85	-10.99	13.14	9.40	-10.66	-15.29
15	13.40	9.95	-23.32	-16.99	27.60	7.43	-8.22	-24.89
16	8.56	19.35	-21.50	-10.88	21.05	12.74	-5.25	-14.27
17	5.00	2.11	-14.41	-5.98	11.13	2.43	-1.88	-9.25
18	8.63	7.92	-6.86	-8.76	5.38	7.47	-8.45	-6.40
19	6.21	2.99	-6.34	-10.87	6.16	1.23	-2.67	-7.94
20	6.55	2.16	-2.21	-6.12	1.03	1.15	-3.19	-3.05

Δυσμενή Δοκών Στάθμης 5

A/A	M+		M-		Q+		Q-	
	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]	
	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	1.88	4.88	-39.16	-36.23	28.03	1.29	-0.49	-27.29
2	3.85	26.54	-32.86	-11.30	20.43	6.71	-1.27	-11.94
3	3.15	15.80	-18.52	-9.48	46.63	25.37	-6.42	-14.55
4	1.00	2.08	-5.77	-1.14	3.92	1.07	-0.35	-2.21
5	2.35	4.00	-7.41	-5.11	5.89	1.93	-1.06	-4.97
6	11.30	35.48	-36.64	-11.48	40.58	38.66	-12.12	-13.77
7	8.46	6.58	-7.65	-8.57	9.74	8.08	-9.81	-11.30
8	3.49	8.02	-9.71	-4.99	8.94	5.39	-2.41	-5.65
9	1.83	2.29	-9.64	-9.08	9.03	0.77	-0.66	-8.77
10	3.99	4.02	-5.06	-5.31	7.97	7.05	-7.05	-8.31
11	7.28	0.66	-3.96	-2.25	3.09	1.13	-3.01	-4.42
12	1.35	0.65	-3.97	-2.24	2.03	0.47	-0.43	-1.41
13	3.70	0.27	-1.54	-1.32	2.03	0.44	-2.02	-3.10
14	18.21	11.95	-15.68	-15.70	17.76	16.78	-20.34	-21.86
15	10.55	19.85	-19.56	-10.74	19.86	14.70	-7.81	-12.41
16	5.90	13.50	-16.08	-7.58	13.38	11.15	-4.57	-7.16
17	2.22	1.95	-9.61	-2.24	8.38	1.47	-0.61	-6.21
18	5.46	4.84	-4.98	-8.40	5.96	3.47	-4.99	-7.55
19	5.34	3.38	-9.31	-14.96	11.21	1.38	-2.46	-13.30
20	5.26	3.36	-6.62	-8.59	6.82	1.63	-2.66	-7.68

21	1.59	11.47	-49.96	-19.55	28.35	1.83	-0.49	-20.90
22	1.93	1.95	-3.59	-2.89	1.11	0.39	-0.31	-1.05
23	3.28	4.66	-9.72	-0.47	7.34	1.76	-0.70	-1.32

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
1	0.00	2.04	-0.17	-25.61	3.61	-1.04	-1.04	-13.80	-13.80	0.23	0.23	-0.11	-0.11
2	0.00	-0.68	2.37	3.55	3.19	0.19	0.19	0.02	0.02	-0.17	-0.17	13.80	13.80
3	0.00	0.04	-0.56	53.20	44.38	-0.32	-0.32	4.78	4.78	0.89	0.89	-15.95	-15.95
4	0.00	0.10	0.07	23.50	15.71	-0.01	-0.01	2.82	2.82	0.43	0.43	0.45	0.45
5	0.00	-0.31	0.24	15.71	22.93	0.03	0.03	-0.45	-0.45	-0.07	-0.07	2.82	2.82
6	0.00	-1.25	0.16	12.78	3.42	1.20	1.20	7.95	7.95	0.35	0.35	-13.55	-13.55
7	0.00	-0.50	0.24	-106.66	-23.93	0.09	0.09	-10.31	-10.31	-0.34	-0.34	-22.61	-22.61
8	0.00	-0.25	0.36	47.47	-26.31	0.04	0.04	4.31	4.31	-0.71	-0.71	13.60	13.60

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
1	0.00	-0.59	-0.11	-9.24	-1.85	0.23	0.23	-3.54	-3.54	0.28	0.28	-1.47	-1.47
2	0.00	-0.33	0.50	-1.84	24.16	0.05	0.05	-1.49	-1.49	-0.11	-0.11	3.54	3.54
3	0.00	-0.86	-0.54	8.32	10.09	-0.34	-0.34	-3.15	-3.15	-0.44	-0.44	-6.67	-6.67
4	0.00	-0.14	0.22	16.47	-4.59	0.12	0.12	6.12	6.12	-0.26	-0.26	2.09	2.09
5	0.00	-0.21	0.30	-4.59	31.71	0.03	0.03	-2.10	-2.10	-0.22	-0.22	6.12	6.12
6	0.00	-0.87	-0.28	-13.03	-14.04	0.76	0.76	1.73	1.73	0.79	0.79	-9.26	-9.26
7	0.00	1.22	-1.27	-11.52	27.04	-0.31	-0.31	-4.49	-4.49	1.11	1.11	14.91	14.91
8	0.00	0.55	-0.46	33.39	-21.08	-0.06	-0.06	3.09	3.09	0.05	0.05	5.73	5.73

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
1	0.00	1.25	0.28	-28.56	-6.38	-0.47	-0.47	-10.49	-10.49	-0.21	-0.21	2.44	2.44
2	0.00	1.00	-1.45	-6.31	-46.30	-0.15	-0.15	2.48	2.48	0.28	0.28	10.49	10.49
3	0.00	-2.42	-0.27	8.71	-12.80	1.21	1.21	10.84	10.84	-1.04	-1.04	-22.79	-22.79
4	0.00	0.34	-0.37	48.83	10.13	-0.26	-0.26	17.19	17.19	0.49	0.49	-4.39	-4.39
5	0.00	0.49	-0.68	10.13	-66.54	-0.07	-0.07	4.40	4.40	0.37	0.37	17.19	17.19
6	0.00	-0.63	0.95	12.15	9.29	1.31	1.31	4.44	4.44	-1.07	-1.07	-15.48	-15.48
7	0.00	-0.56	0.83	24.54	-76.03	0.17	0.17	11.85	11.85	-0.50	-0.50	-40.22	-40.22
8	0.00	0.46	-0.45	-58.64	60.48	-0.05	-0.05	-6.96	-6.96	0.09	0.09	15.95	15.95

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
1	0.00	2.87	-0.17	-5.22	0.76	-1.44	-1.44	-2.82	-2.82	0.04	0.04	-0.60	-0.60
2	0.00	-0.14	0.46	0.74	7.45	0.04	0.04	-0.42	-0.42	-0.17	-0.17	2.82	2.82
3	0.00	0.63	-0.12	7.11	5.38	-0.41	-0.41	0.94	0.94	0.32	0.32	-2.95	-2.95
4	0.00	0.10	-0.00	4.07	1.68	-0.04	-0.04	0.87	0.87	0.06	0.06	0.21	0.21
5	0.00	-0.02	-0.00	1.68	4.97	0.00	0.00	-0.20	-0.20	0.00	0.00	0.87	0.87
6	0.00	-0.53	0.14	1.55	-0.32	0.56	0.56	1.59	1.59	0.07	0.07	-3.23	-3.23
7	0.00	0.03	-0.05	-15.41	-8.55	-0.01	-0.01	-0.86	-0.86	-0.08	-0.08	-5.98	-5.98
8	0.00	0.10	-0.03	12.80	-4.65	-0.01	-0.01	1.02	1.02	-0.13	-0.13	2.90	2.90

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

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
1	0.00	0.93	-0.08	-3.89	-1.50	-0.48	-0.48	-1.13	-1.13	0.42	0.42	-0.04	-0.04
2	0.00	-0.22	0.86	-1.54	-1.93	0.07	0.07	0.02	0.02	-0.08	-0.08	1.13	1.13
3	0.00	0.38	-0.26	11.50	10.65	-0.34	-0.34	0.46	0.46	0.57	0.57	-0.58	-0.58
4	0.00	0.07	0.01	18.36	11.54	-0.02	-0.02	2.47	2.47	0.37	0.37	-0.71	-0.71
5	0.00	-0.17	0.09	11.55	0.07	0.02	0.02	0.71	0.71	-0.01	-0.01	2.47	2.47
6	0.00	-0.08	0.12	-2.14	0.11	0.17	0.17	-1.91	-1.91	0.12	0.12	-2.31	-2.31
7	0.00	0.52	-0.47	-47.41	-153.95	-0.12	-0.12	13.28	13.28	-0.07	-0.07	-52.36	-52.36
8	0.00	-0.01	0.03	8.68	-0.17	0.00	0.00	0.52	0.52	-0.26	-0.26	0.36	0.36

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 Y

Ιδιοπερίοδοι και Συντελεστές SRQ

Ti	Bd(t)	Rd(t)	TiTi-3	TiTi-2	TiTi-1	TiTi	TiTi+1	TiTi+2	TiTi+3	X	Y
[sec]										[%]	[%]
0.538	2.500	1.935				1.0000	0.0705	0.0186	0.0047	66.40	4.80
0.376	2.500	1.935			0.0705	1.0000	0.0809	0.0108	0.0034	6.60	85.40
0.269	2.500	1.935		0.0186	0.0809	1.0000	0.0302	0.0067	0.0060	17.40	2.20
0.155	2.723	2.107	0.0047	0.0108	0.0302	1.0000	0.0326	0.0269	0.0233	6.10	0.40
0.092	3.042	2.354	0.0034	0.0067	0.0326	1.0000	0.7904	0.5379	0.2706	1.00	4.30
0.087	3.065	2.372	0.0060	0.0269	0.7904	1.0000	0.8553	0.4419	0.1385	1.40	0.40
0.084	3.082	2.386	0.0233	0.5379	0.8553	1.0000	0.6639	0.1883	0.1475	0.10	0.40
0.078	3.111	2.408	0.2706	0.4419	0.6639	1.0000	0.3514	0.2607	0.2260	0.10	0.10
0.068	3.160	2.446	0.1385	0.1883	0.3514	1.0000	0.9054	0.8075	0.5008	0.20	0.20
0.066	3.171	2.454	0.1475	0.2607	0.9054	1.0000	0.9735	0.6873	0.5482	0.10	0.20
0.065	3.177	2.459	0.2260	0.8075	0.9735	1.0000	0.7940	0.6446	0.2447	0.10	0.80
0.061	3.193	2.471	0.5008	0.6873	0.7940	1.0000	0.9486	0.3926	0.2916	0.10	0.30
0.060	3.200	2.477	0.5482	0.6446	0.9486	1.0000	0.4950	0.3632	0.2399	0.00	0.00
0.054	3.228	2.499	0.2447	0.3926	0.4950	1.0000	0.9109	0.6304	0.3258	0.00	0.00
0.053	3.237	2.505	0.2916	0.3632	0.9109	1.0000	0.8299	0.4417	0.2592	0.00	0.00
0.050	3.248	2.514	0.2399	0.6304	0.8299	1.0000	0.6898	0.3960	0.3179	0.00	0.00
0.047	3.265	2.527	0.3258	0.4417	0.6898	1.0000	0.7594	0.6146		0.00	0.00
0.044	3.278	2.537	0.2592	0.3960	0.7594	1.0000	0.9503			0.10	0.40
0.043	3.283	2.541	0.3179	0.6146	0.9503	1.0000				0.00	0.00

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Έλεγχοι

Πεδίο	Περιγραφή
A/A	Αύξων αριθμός στάθμης
Σ(G+P)(kN)	Το συνολικό κατακόρυφο φορτίο (μόνιμο και κινητό) της στάθμης
ΣEI(Y)(kNm2)	Το άθροισμα των αδρανειών των τοιχείων της στάθμης κατά την Υ διεύθυνση
ΣEI(X)(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)	ΣEI(Y)	ΣEI(X)	αy	αχ	.25 x Dy	Bx x .25	FY/ΣF	FX/ΣF
	[kN]	[kNm^2]	[kNm^2]						
2	18663.4	267513371.706	214256937.155	0.15	0.17	0	0	0.88	0.92
3	12874.1	156483115.771	18530931.738	0.12	0.35	0	0	0.79	0.58
4	8187.9	156483115.771	18530931.738	0.06	0.18	0	0	0.73	0.52
5	3634.7	156483115.771	18530931.738	0.02	0.07	0	0	0.53	0.31

Πεδίο	Περιγραφή
A/A	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 ευσταθείας της στάθμης, κατά τον άξονα Υ-Υ
ΘΧ	Ο συντελεστής ευσταθείας 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

A/A	W	VY	VX	ΔELYm	ΔELXm	ΘΥ	ΘΧ	ΔΥ/Η	ΔΧ/Η	γΥ	γΧ	q
	[kN]	[kN]	[kN]	mm	mm							
2	16946	2055	2051	1.75	0.80	0.0112	0.0052	0.0004	0.0002	0.0005	0.0002	3.5
3	11704	2075	1666	2.99	5.47	0.0127	0.0289	0.0006	0.0012	0.0009	0.0016	3.5
4	7508	1578	1314	2.82	5.00	0.0134	0.0286	0.0008	0.0014	0.0011	0.0020	3.5
5	3378	835	747	2.08	3.77	0.0057	0.0116	0.0004	0.0007	0.0006	0.0010	3.5

Παρ. 4.1.7.2 [3],[4] Ε.Α.Κ και ΣΧΟΛΙΑ

Lx-JOINT=53 mm,
Ly-JOINT=34 mm,

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

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	0.61	OK
nvy	0.77	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	LY	X	Υα	Υδ	L	LX	Y
			[m]	[m]				[m]	[m]	
2	K	K11		15	***	K1	K10	16	16	OK
3	K	K11		15	***	K1	K10	16	16	OK

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

A/A	eox	eoy	ρmx	ρmy	ip	ix	iy	Έλεγχος
1	4.38	-5.21	7.48	10.63	6.30	4.35	4.55	OK
2	3.54	-6.22	7.02	11.16	6.10	4.19	4.42	OK
3	3.86	-5.96	7.19	11.02	6.06	4.17	4.40	OK
4	4.16	-6.56	7.35	11.35	6.76	4.94	4.62	OK

Αποστάσεις πόλου στροφής από Κ.Β.: Xp = 23.55, Yp = 33.16

στ.	Χκβ	Υκβ	Δκβ-p	ip	Έλεγχος
3	27.90	27.55	7.10	6.06	OK

Επάρκεια ανά διεύθυνσηΧ (**OK**), Υ (**OK**)

Στάθμη 2 (nv)
L>LMIN Y-Y 1-4-5-7-8-10-
L>LMIN X-X 9-11-13-

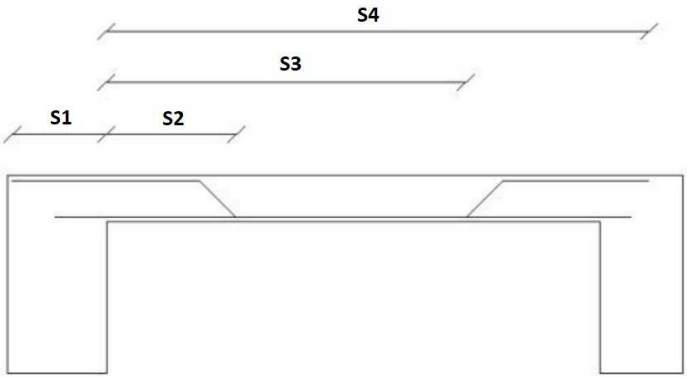
Στάθμη 4
L>LMIN Y-Y 1-4-5-7-8-10-
L>LMIN X-X 9-11-13-

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

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)



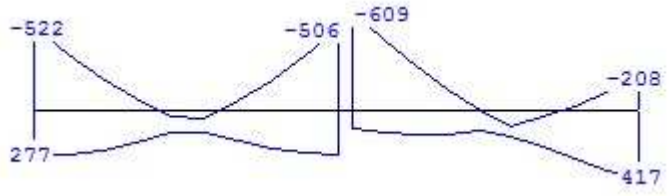
Απαιτούμενος Οπλισμός Στήριξης Άνω [cm^2]	Απαιτούμενος Οπλισμός Ανοίγματος Άνω [cm2]	Απαιτούμενος Οπλισμός Στήριξης Άνω [cm^2]
Πρόσθετα Στήριξης Άνω	Οπλισμός Ανοίγματος Άνω	Πρόσθετα Στήριξης Άνω
Α/Α Στοιχείου Στήριξης	Α/Α Δοκού	Α/Α Στοιχείου Στήριξης
Απαιτούμενος Οπλισμός Στήριξης Κάτω [cm^2]	Απαιτούμενος 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)

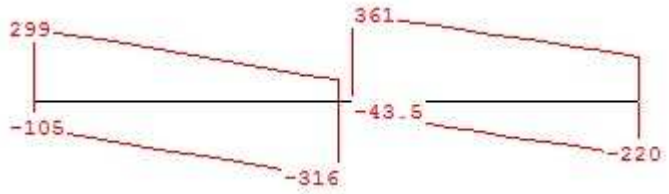
Οπλισμοί Δοκών στάθμης 2

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

ΣΤΑΘΜΗ 2

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(19)	(9.0)	(20)	(8.4)	(8.9)
4Φ12	10Φ12	4Φ18	8Φ14	0Φ0
Κ4	Δ1	Κ5	Δ2	Κ6
(11)	30x75	(11)	30x75	(13)
0Φ0	(10)	0Φ0	(9.7)	1Φ14
	8Φ14ι		8Φ14ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	4Φ12παραπ.		4Φ12παραπ.	
	78Φ10/10[2]		72Φ10/10[2]	
Ec=-.9	Ec=-.4	Ec=-1.1	Ec=-.7	Ec=-.5
	Trd1=89.11		Trd1=89.11	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.6	Ec=-.3	Ec=-.5	Ec=-.4	Ec=-.9

(Δ1)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	61,2	905,6	61,2	14,70	12,72
ΜΕΣΗ	58,9	905,6	58,9	12,72	10,18
ΤΕΛΟΣ	78,9	905,6	78,9	30,54	25,04

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,35 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ2)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	84,6	905,6	84,6	30,54	25,04
ΜΕΣΗ	64,2	905,6	64,2	12,32	10,18
ΤΕΛΟΣ	61,8	905,6	61,8	10,18	13,85

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,85 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

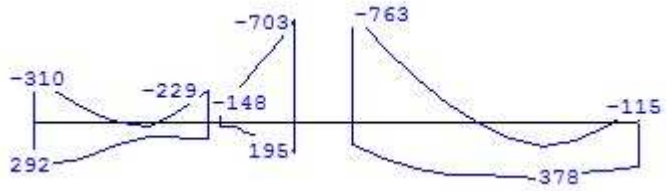
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
1	10Φ12	10,30	-0,75	8Φ14	10,18	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			9,1	10,8

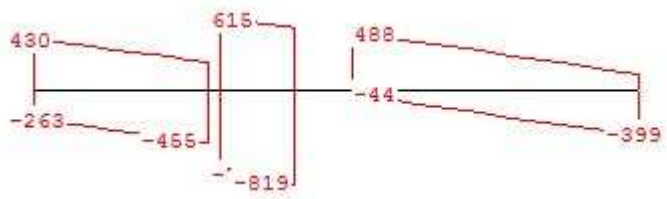
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

2	8Φ14	9,93	-1,85	8Φ14	9,68	-1,85	0Φ0	0,0	0,00			8,5	9,7
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
4	4Φ12	3,33	0,45	0Φ0	0.0	0,00	19,88	11,3					
5	4Φ18	5,94	2,74	0Φ0	0.0	0,00	20,19	11,1					
6	0Φ0	0.0	0,00	1Φ14	2,70	2,06	8,94	13,5					

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

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 2(Δ3 Δ4 Δ5) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(9.8)	(1.4)	(9.8)	(6.7)	(15)	(6)	(9.8)
5Φ12	4Φ12	0Φ0	4Φ20	0Φ0	5Φ14	2Φ14
Κ7	Δ3	Κ8	Δ4	Κ9	Δ5	Κ10
(7.2)	30x115	(2.3)	30x115	(6.5)	30x115	(5.0)
0Φ0	(9.8)	0Φ0	(9.8)	0Φ0	(9.8)	0Φ0
	7Φ14ι		4Φ20ι		7Φ14ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι		0Φ0ι	
	8Φ12παραπ.		8Φ12παραπ.		8Φ12παραπ.	
	45Φ10/10[2]		19Φ12/10[2]		72Φ10/10[2]	
Ec=-.6	Ec=-.5	Ec=-.4	Ec=-1.1	Ec=-1.3	Ec=-.4	Ec=-.3
	Trd1=148.96		Trd1=148.96		Trd1=148.96	
	Asw/sw=0		Asw/sw=.77		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=1.1		Διαμηκ=0	
Ec=-1	Ec=-.9	Ec=-.8	Ec=-.2	Ec=-.5	Ec=-.4	Ec=-.4

(Δ3)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	119,4	1423,1	119,4	10,18	10,78
ΜΕΣΗ	120,1	1423,1	120,1	10,78	4,52
ΤΕΛΟΣ	127,4	1423,1	127,4	17,09	23,34

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,61 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ4)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	107,5	1423,1	107,5	17,09	23,34
ΜΕΣΗ	102,3	1423,1	102,3	12,57	12,57
ΤΕΛΟΣ	111,1	1423,1	111,1	20,26	23,34

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,83 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ5)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	143,4	1423,1	143,4	20,26	23,34
ΜΕΣΗ	132,5	1423,1	132,5	10,78	7,70
ΤΕΛΟΣ	132,5	1423,1	132,5	10,78	10,78

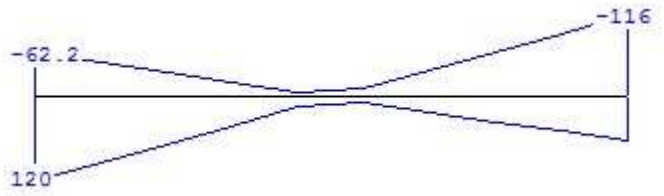
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,34 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

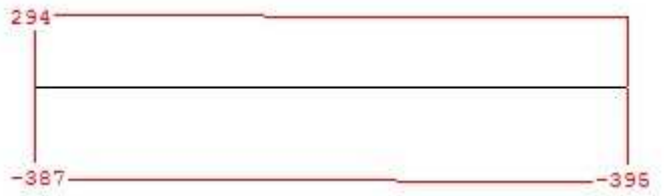
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
3	4Φ12	7,30	-0,75	7Φ14	7,18	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			1,4	9,9
4	4Φ20	8,25	-2,60	4Φ20	8,25	-2,60	0Φ0	0,0	0,00			6,8	9,9
5	5Φ14	11,43	-3,35	7Φ14	11,18	-3,35	0Φ0	0,0	0,00			6,0	9,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
7	5Φ12	3,05	0,45	0Φ0	0.0	0,00	9,87	7,2					
10	2Φ14	3,18	2,30	0Φ0	0.0	0,00	9,87	5,1					

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

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.0)	(4.4)	(7.4)
0Φ0	3Φ18	0Φ0
Κ7	Δ6	Σ1007
(7.6)	30x50	(4.2)
0Φ0	(4.7)	0Φ0
	3Φ18ι	
	0Φ0ι	
	4Φ12παραπ.	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

	12Φ12/10[2]	
Ec=-1.1	Ec=-1.1	Ec=-1.9
	Trd1=53.67	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-2	Ec=-1.2	Ec=-1.2

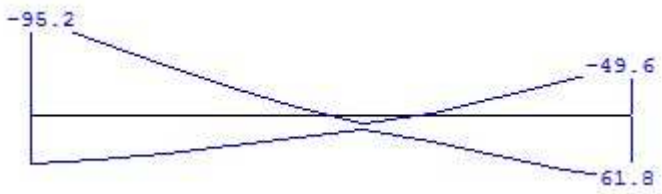
(Δ6)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	48,2	582,2	48,2	7,63	7,63
ΜΕΣΗ	48,2	582,2	48,2	7,63	7,63
ΤΕΛΟΣ	48,2	582,2	48,2	7,63	7,63

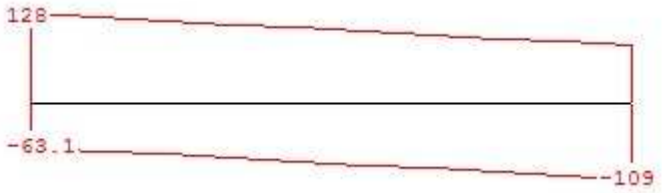
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,76 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
6	3Φ18	3,35	-1,13	3Φ18	2,73	-0,81	0Φ0	0,0	0,00			4,4	4,7
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
7	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .		
1007	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .		

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.0)	(2.3)	(5.2)
0Φ0	3Φ16	0Φ0
Κ11	Δ7	Κ12
(5.0)	30x50	(1.6)
0Φ0	(4.0)	0Φ0

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

	3Φ16ι	
	0Φ0ι	
	30Φ10/10[2]	
Ec=-.9	Ec=-.7	Ec=-.4
	Trd1=53.67	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.2	σc=0	Ec=-.2

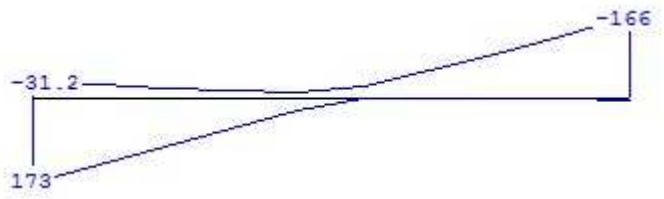
(Δ7)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	22,2	582,2	22,2	6,03	6,03
ΜΕΣΗ	22,2	582,2	22,2	6,03	6,03
ΤΕΛΟΣ	22,2	582,2	22,2	6,03	6,03

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,77 %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	3Φ16	4,67	-1,00	3Φ16	4,40	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			2,4	4,0
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
11	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		
12	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο+αγκ.		

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.9)	(4.1)	(7.8)
0Φ0	3Φ20	0Φ0

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Κ1	Δ8	Κ4
(8.5)	30x60	(.2)
0Φ0	(5.1)	0Φ0
	3Φ20ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	13Φ10/10[4]	
Ec=-.5	Ec=-.5	Ec=-.7
	Trd1=67.08	
	Asw/sw=1.23	
	Διαμηκ=1.1	
Ec=-2	Ec=-1.2	Ec=-1.2

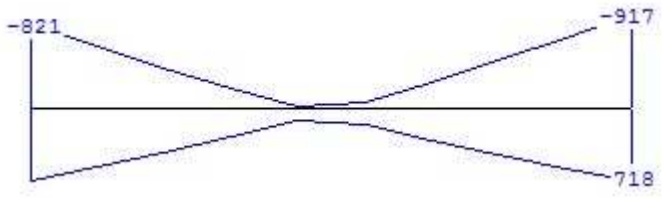
(Δ8)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	63,8	711,6	63,8	9,42	9,42
ΜΕΣΗ	63,8	711,6	63,8	9,42	9,42
ΤΕΛΟΣ	63,8	711,6	63,8	9,42	9,42

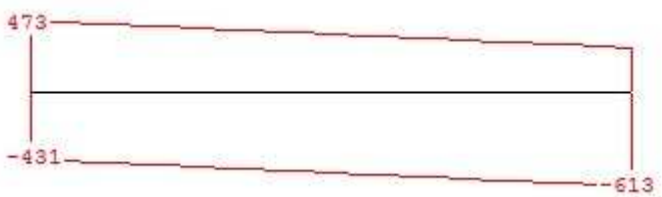
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,60 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
8	3Φ20	3,70	-1,25	3Φ20	3,01	-0,91	0Φ0	0,0	0,00			4,2	5,1
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
1	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		
4	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 6(Δ9) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(15)	(15)	(25)
0Φ0	6Φ20	3Φ18
Κ4	Δ9	Κ7
(21)	30x115	(14)
2Φ20	(9.8)	0Φ0
	5Φ20ι	
	0Φ0ι	
	8Φ12παραπ.	
	61Φ10/10[2]	
Ec=-.7	Ec=-.3	Ec=-.6
	Trd1=148.96	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-1.5	σc=0	Ec=-2.6

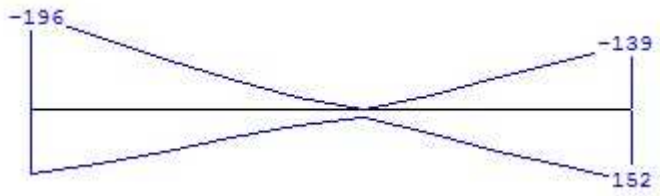
(Δ9)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	61,0	1423,1	61,0	18,85	21,99
ΜΕΣΗ	57,4	1423,1	57,4	15,71	18,85
ΤΕΛΟΣ	69,8	1423,1	69,8	26,48	15,71

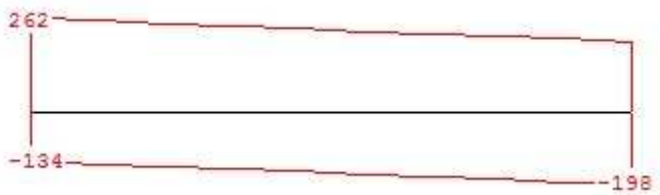
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,91 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
9	6Φ20	8,50	-1,25	5Φ20	7,81	-0,91	0Φ0	0,0	0,00			16,0	9,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
4	0Φ0	0.0	0,00	2Φ20	3,77	-0,59	15,12	21,8					
7	3Φ18	3,43	2,30	0Φ0	0.0	0,00	25,80	14,3					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
4	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		ευθυγραμμο .
7	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 7(Δ10) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(9.4)	(5.2)	(4.9)
2Φ14	6Φ12	0Φ0
Κ8	Δ10	Κ11
(4.5)	30x60	(7.1)
0Φ0	(4.9)	0Φ0
	5Φ14ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	24Φ10/10[2]	
Ec=-2.3	Ec=-1.3	Ec=-2.1
	Trd1=67.08	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.9	Ec=-.7	Ec=-.8

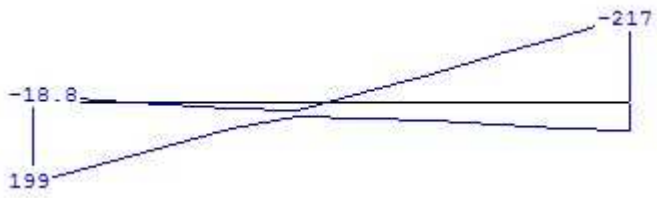
(Δ10)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	66,1	711,6	66,1	9,86	7,70
ΜΕΣΗ	63,6	711,6	63,6	7,70	6,79
ΤΕΛΟΣ	62,6	711,6	62,6	6,79	7,70

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
10	6Φ12	3,85	-0,75	5Φ14	3,62	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			5,2	4,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
8	2Φ14	2,14	-1,62	0Φ0	0.0	0,00	9,48	4,5					

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

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 8(Δ11) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ



ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(5.7)	(1.3)	(5.7)
0Φ0	3Φ16	0Φ0
Κ2	Δ11	Κ5
(5.8)	35x60	(.0)
0Φ0	(5.7)	0Φ0
	3Φ16ι	
	0Φ0ι	
	17Φ10/10[2]	
Ec=-.5	Ec=-.6	Ec=-.7
	Trd1=86.91	
	Asw/sw=.77	
	Διαμηκ=.7	
Ec=-3	Ec=-2.1	Ec=-1.8

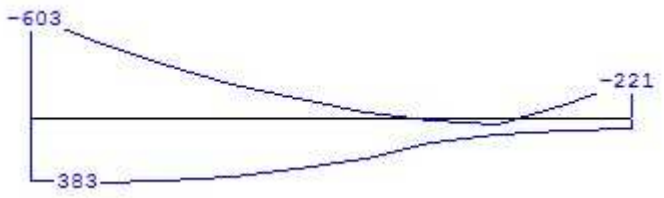
(Δ11)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	112,2	830,2	112,2	6,03	6,03
ΜΕΣΗ	112,2	830,2	112,2	6,03	6,03
ΤΕΛΟΣ	112,2	830,2	112,2	6,03	6,03

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,45 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

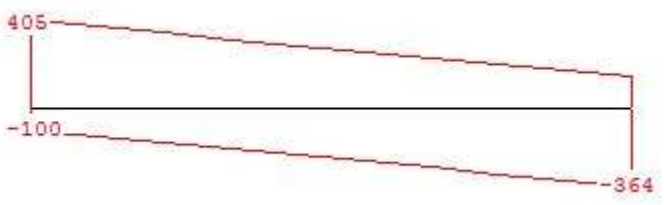
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
11	3Φ16	3,32	-0,72	3Φ16	3,05	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			1,4	5,8
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
2	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο+αγκ.		
5	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 9(Δ12) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ



ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(14)	(8.1)	(11)
3Φ14	4Φ18	1Φ14
Κ5	Δ12	Κ9
(4.2)	35x115	(3.1)
0Φ0	(11)	0Φ0
	4Φ20ι	
	0Φ0ι	
	8Φ12παραπ.	
	61Φ10/10[2]	
Ec=-.3	Ec=-.2	Ec=-.4
	Trd1=197.33	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-1.6	Ec=-1.6	Ec=-.8

(Δ12)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	114,0	1660,3	114,0	14,80	12,72
ΜΕΣΗ	111,6	1660,3	111,6	12,72	10,18
ΤΕΛΟΣ	110,4	1660,3	110,4	11,72	12,72

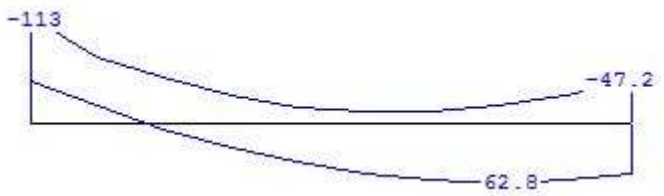
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,39 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

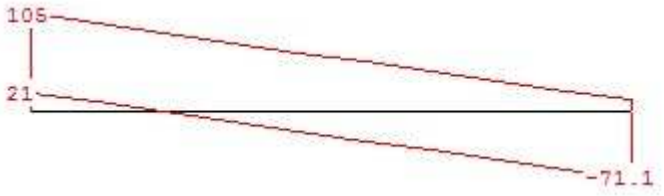
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
12	4Φ18	8,25	-1,13	4Φ20	7,81	-0,91	0Φ0	0,0	0,00			8,2	11,5
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
5	3Φ14	3,18	-0,92	0Φ0	0.0	0,00	14,25	4,2					
9	1Φ14	3,18	2,30	0Φ0	0.0	0,00	11,51	3,1					

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

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 10(Δ13) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(5.7)	(.6)	(5.7)
2Φ14	3Φ12	3Φ12
K9	Δ13	K12
(.2)	35x60	(.8)
0Φ0	(5.7)	0Φ0
	6Φ14ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	46Φ10/10[2]	
Ec=-1.4	Ec=-1.2	Ec=-1.3
	Trd1=86.91	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.3	Ec=-.3	Ec=-.3

(Δ13)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	100,2	830,2	100,2	6,47	9,24
ΜΕΣΗ	103,4	830,2	103,4	9,24	3,39
ΤΕΛΟΣ	100,6	830,2	100,6	6,79	9,24

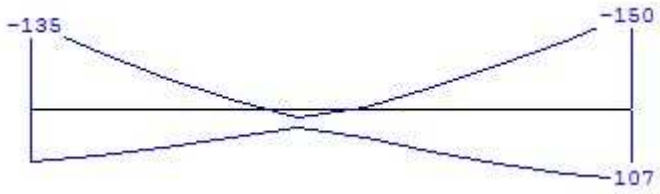
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,19 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

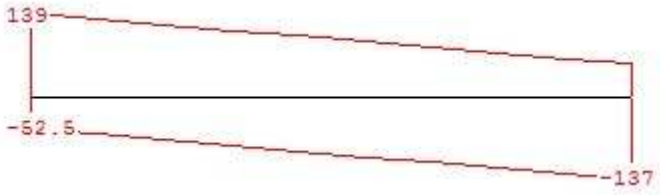
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
13	3Φ12	6,05	-0,75	6Φ14	5,82	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			0,6	5,8
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
9	2Φ14	2,08	0,58	0Φ0	0.0	0,00	5,76	0,3					
12	3Φ12	2,08	1,20	0Φ0	0.0	0,00	5,76	0,9					

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

12	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 11(Δ14) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.9)	(1.7)	(5.5)
0Φ0	3Φ16	0Φ0
Κ10	Δ14	Κ13
(2.1)	30x60	(2.4)
0Φ0	(4.9)	0Φ0
	3Φ16ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	41Φ10/10[2]	
Ec=-2.2	Ec=-1.3	Ec=-2.2
	Trd1=67.08	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.5	Ec=-.5	Ec=-.6

(Δ14)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	81,9	711,6	81,9	6,03	6,03
ΜΕΣΗ	81,9	711,6	81,9	6,03	6,03
ΤΕΛΟΣ	81,9	711,6	81,9	6,03	6,03

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,41 %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	3Φ16	5,82	-1,00	3Φ16	5,55	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			1,8	4,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

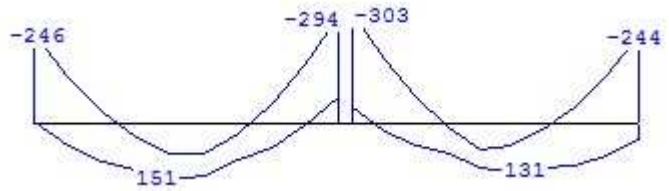
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

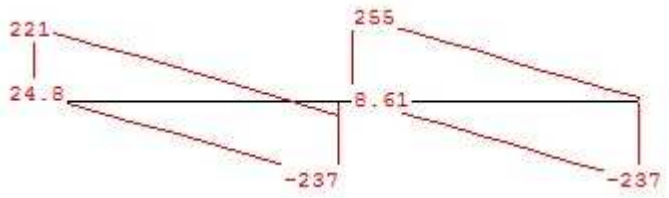
Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
10	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		
13	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο+αγκ.		

Οπλισμοί Δοκών στάθμης 3

ΣΤΑΘΜΗ 3

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(14)	(4.5)	(18)	(4.6)	(14)
7Φ12	6Φ12	4Φ20	6Φ12	5Φ14
Κ1	Δ1	Κ2	Δ2	Κ3
(5.7)	40x50	(3.3)	40x50	(6.3)
0Φ0	(13)	0Φ0	(11)	0Φ0
	9Φ14ι		9Φ14ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	78Φ10/10[2]		73Φ10/10[2]	
Ec=-3.1	Ec=-1	Ec=-3.1	Ec=-1.2	Ec=-3.1
	Trd1=83.74		Trd1=83.74	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.8	Ec=-1	Ec=-.6	Ec=-.8	Ec=-.7

(Δ1)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	87,8	776,2	87,8	14,70	13,85
ΜΕΣΗ	86,7	776,2	86,7	13,85	6,79
ΤΕΛΟΣ	102,0	776,2	102,0	26,14	27,71

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,11 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ2)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	102,7	776,2	102,7	26,14	27,71

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

ΜΕΣΗ	87,4	776,2	87,4	13,85	6,79
ΤΕΛΟΣ	88,2	776,2	88,2	14,48	13,85

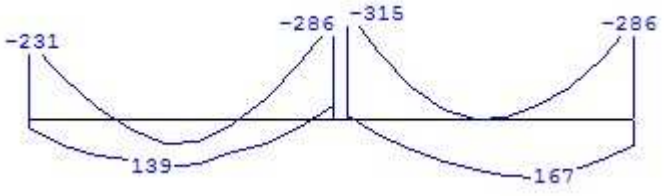
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,04 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

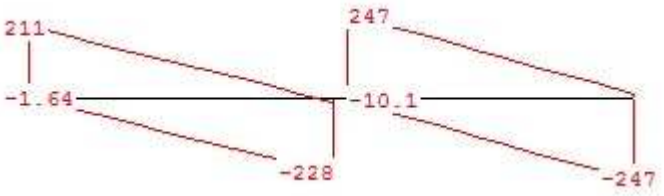
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
1	6Φ12	9,80	-0,75	9Φ14	9,68	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			4,6	13,5
2	6Φ12	9,08	-1,35	9Φ14	9,18	-1,35	0Φ0	0,0	0,00			4,6	11,8

ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K
1	7Φ12	2,31	0,23	0Φ0	0.0	0,00	14,36	5,8
2	4Φ20	5,17	2,39	0Φ0	0.0	0,00	18,58	3,3
3	5Φ14	2,50	1,89	0Φ0	0.0	0,00	14,33	6,3

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

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 2(Δ3 Δ4) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(17)	(5.5)	(25)	(7.2)	(21)
8Φ12	8Φ12	5Φ20	8Φ12	12Φ12
Κ4	Δ3	Κ5	Δ4	Κ6
(7.2)	70x40	(5.9)	70x40	(10)
0Φ0	(15)	0Φ0	(14)	0Φ0
	11Φ14ι		11Φ14ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	78Φ10/10[2]		72Φ10/10[2]	
Ec=-3.1	Ec=-1.1	Ec=-3.1	Ec=-1.3	Ec=-3.1
	Trd1=133.36		Trd1=133.36	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.5	Ec=-.6	Ec=-.5	Ec=-.6	Ec=-.6

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

(Δ3)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	127,2	1056,6	127,2	18,10	16,93
ΜΕΣΗ	125,7	1056,6	125,7	16,93	9,05
ΤΕΛΟΣ	147,8	1056,6	147,8	33,80	33,87

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

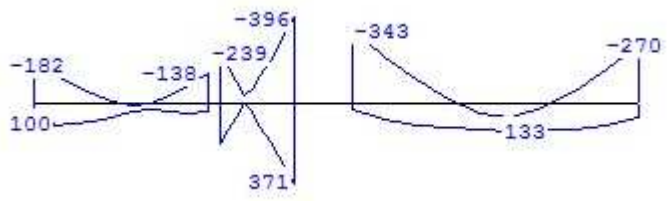
(Δ4)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	147,1	1056,6	147,1	33,80	33,87
ΜΕΣΗ	124,9	1056,6	124,9	16,93	9,05
ΤΕΛΟΣ	132,4	1056,6	132,4	22,62	16,93

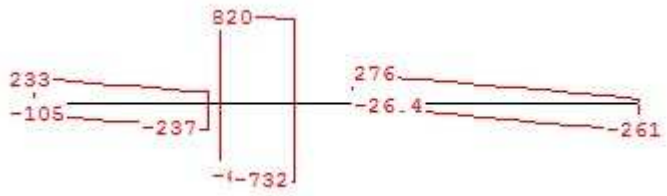
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,04 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
3	8Φ12	9,60	-0,75	11Φ14	9,48	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			5,5	15,7
4	8Φ12	8,88	-1,15	11Φ14	8,98	-1,15	0Φ0	0,0	0,00			7,3	15,0
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
4	8Φ12	2,16	0,23	0Φ0	0.0	0,00	17,29	7,2					
5	5Φ20	5,16	2,33	0Φ0	0.0	0,00	25,00	5,9					
6	12Φ12	2,60	2,08	0Φ0	0.0	0,00	21,95	10,2					

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

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 3(Δ5 Δ6 Δ7) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(8.8)	(4.2)	(11)	(12)	(20)	(4.6)	(13)
2Φ12	6Φ12	0Φ0	7Φ20	0Φ0	4Φ14	6Φ14
Κ7	Δ5	Κ8	Δ6	Κ9	Δ7	Κ10
(3.7)	30x60	(7.7)	30x60	(16)	30x60	(5.3)
0Φ0	(4.9)	0Φ0	(10)	0Φ0	(9.7)	0Φ0
	4Φ14ι		4Φ20ι		7Φ14ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι		0Φ0ι	
					2Φ12παραπ.	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

	45Φ10/10[2]		19Φ12/10[4]		72Φ10/10[2]	
Ec=-2.1	Ec=-1.1	Ec=-2.9	Ec=-3.1	Ec=-3.1	Ec=-1.4	Ec=-3.1
	Trd1=67.08		Trd1=67.08		Trd1=67.08	
	Asw/sw=0		Asw/sw=.72		Asw/sw=1.18	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=.6		Διαμηκ=1.1	
Ec=-.5	Ec=-.5	Ec=-.7	Ec=-.8	Ec=-1	Ec=-.3	Ec=-.3

(Δ5)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	64,4	711,6	64,4	9,05	6,16
ΜΕΣΗ	61,1	711,6	61,1	6,16	6,79
ΤΕΛΟΣ	87,2	711,6	87,2	28,78	18,72

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,45 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ6)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	90,2	711,6	90,2	28,78	18,72
ΜΕΣΗ	71,5	711,6	71,5	12,57	21,99
ΤΕΛΟΣ	89,5	711,6	89,5	28,15	23,34

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

(Δ7)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	85,4	711,6	85,4	28,15	23,34
ΜΕΣΗ	65,4	711,6	65,4	10,78	6,16
ΤΕΛΟΣ	70,7	711,6	70,7	15,39	10,78

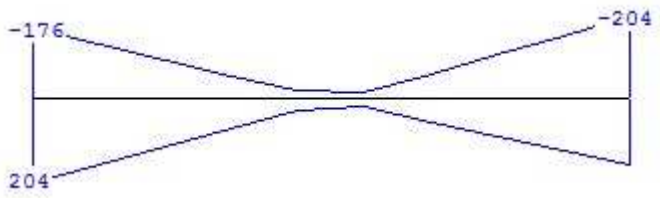
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,16 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
5	6Φ12	6,65	-0,75	4Φ14	6,53	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			4,3	4,9
6	7Φ20	6,05	-1,50	4Φ20	6,05	-1,50	0Φ0	0,0	0,00			12,1	10,9
7	4Φ14	10,78	-2,70	7Φ14	10,53	-2,70	0Φ0	0,0	0,00			4,6	9,7

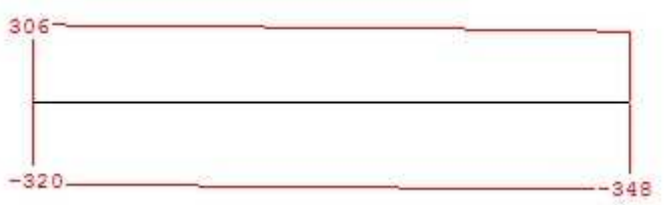
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K
7	2Φ12	2,02	0,45	0Φ0	0.0	0,00	8,90	3,8
10	6Φ14	3,33	2,21	0Φ0	0.0	0,00	13,36	5,3

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

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 4(Δ8) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ



ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(7.8)	(4.9)	(9.4)
0Φ0	3Φ20	0Φ0
Κ7	Δ8	Κ11
(9.4)	30x60	(7.2)
0Φ0	(5.3)	0Φ0
	3Φ20ι	
	0Φ0ι	
	4Φ12παραπ.	
	18Φ10/10[2]	
Ec=-2.2	Ec=-1.5	Ec=-2.9
	Trd1=67.08	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-2.5	Ec=-1.6	Ec=-2.1

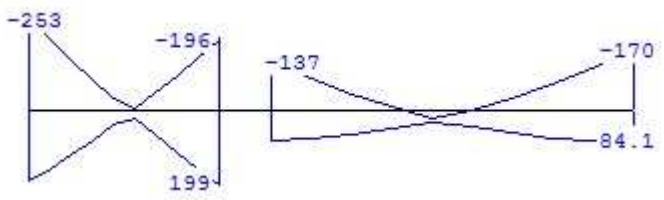
(Δ8)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	67,2	711,6	67,2	9,42	9,42
ΜΕΣΗ	67,2	711,6	67,2	9,42	9,42
ΤΕΛΟΣ	67,2	711,6	67,2	9,42	9,42

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

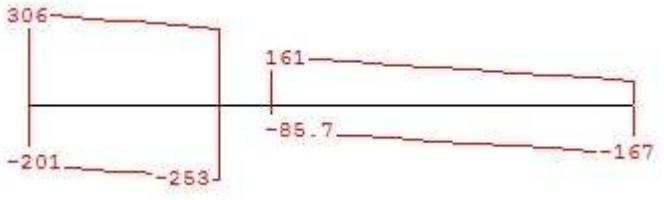
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
8	3Φ20	4,20	-1,25	3Φ20	3,81	-1,20	0Φ0	0,0	0,00			4,9	5,3
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
7	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .		
11	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 5(Δ9 Δ10) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ



ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(12)	(7.0)	(8.4)	(2.7)	(7.1)
2Φ18	3Φ18	1Φ14	3Φ18	1Φ12
Κ11	Δ9	Κ12	Δ10	Κ13
(7.6)	30x60	(9.5)	30x60	(4.9)
0Φ0	(4.9)	0Φ0	(4.9)	0Φ0
	3Φ18ι		3Φ18ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.			
	30Φ10/10[2]		57Φ10/10[2]	
Ec=-3	Ec=-1.6	Ec=-2.6	Ec=-1.3	Ec=-3.1
	Trd1=67.08		Trd1=67.08	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.9	Ec=-.7	Ec=-.8	Ec=-.3	Ec=-.3

(Δ9)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	60,5	711,6	60,5	12,72	7,63
ΜΕΣΗ	54,6	711,6	54,6	7,63	7,63
ΤΕΛΟΣ	65,2	711,6	65,2	16,81	15,27

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,99 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ10)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	63,1	711,6	63,1	16,81	15,27
ΜΕΣΗ	52,5	711,6	52,5	7,63	7,63
ΤΕΛΟΣ	53,8	711,6	53,8	8,77	7,63

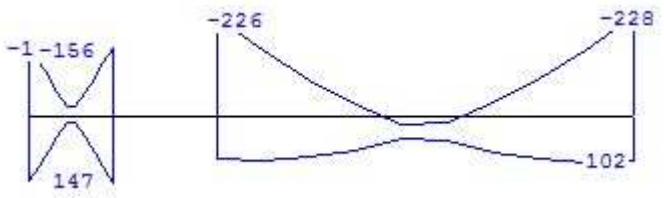
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,53 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

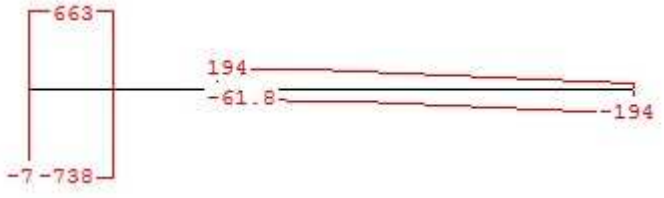
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
9	3Φ18	6,08	-1,13	3Φ18	5,76	-0,81	0Φ0	0,0	0,00			7,0	4,9
10	3Φ18	8,78	-2,00	3Φ18	8,46	-2,00	0Φ0	0,0	0,00			2,7	4,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
11	2Φ18	2,84	-1,37	0Φ0	0.0	0,00	12,63	7,6					
12	1Φ14	3,25	1,25	0Φ0	0.0	0,00	8,49	9,5					
13	1Φ12	1,95	1,20	0Φ0	0.0	0,00	7,18	4,9					

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

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(7.9)	(4.8)	(11)	(2.9)	(9.3)
0Φ0	4Φ18	3Φ14	3Φ16	2Φ16
Κ1	Δ11	Κ4	Δ12	Κ7
(5.0)	30x60	(7.2)	30x60	(5.7)
0Φ0	(4.9)	0Φ0	(5.4)	0Φ0
	4Φ18ι		3Φ16ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	13Φ12/10[4]		61Φ10/10[2]	
Ec=-1.8	Ec=-1.1	Ec=-2.5	Ec=-1.6	Ec=-3.1
	Trd1=67.08		Trd1=67.08	
	Asw/sw=.89		Asw/sw=.69	
	Διαμηκ=.8		Διαμηκ=.6	
Ec=-.8	Ec=-.4	Ec=-.7	Ec=-.3	Ec=-.4

(Δ11)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	63,7	711,6	63,7	10,18	10,18
ΜΕΣΗ	63,7	711,6	63,7	10,18	10,18
ΤΕΛΟΣ	76,0	711,6	76,0	20,83	16,21

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

(Δ12)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	70,0	711,6	70,0	20,83	16,21
ΜΕΣΗ	52,9	711,6	52,9	6,03	6,03
ΤΕΛΟΣ	57,5	711,6	57,5	10,05	6,03

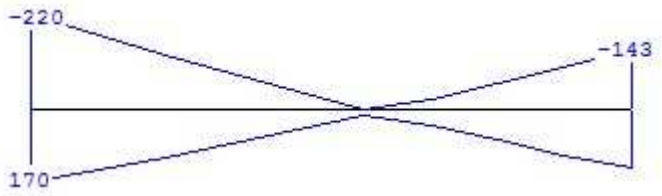
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,32 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

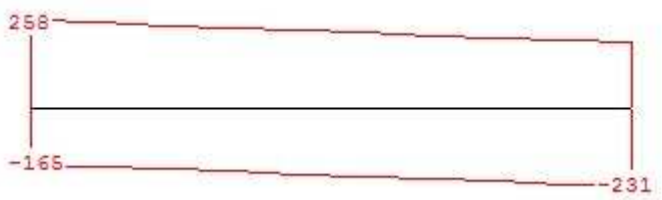
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
11	4Φ18	5,03	-1,13	4Φ18	4,71	-0,81	0Φ0	0,0	0,00			4,9	4,9
12	3Φ16	9,70	-2,70	3Φ16	9,42	-2,70	0Φ0	0,0	0,00			2,9	5,4
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

4	3Φ14	4,56	1,20	0Φ0	0.0	0,00	11,62	7,2
7	2Φ16	2,97	1,97	0Φ0	0.0	0,00	9,34	5,7

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
1	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		
7	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(9.7)	(5.1)	(6.8)
2Φ14	6Φ12	1Φ12
K8	Δ13	K11
(7.8)	30x60	(5.5)
1Φ12	(5.4)	0Φ0
	5Φ14ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	24Φ10/10[2]	
Ec=-2.9	Ec=-1.8	Ec=-2.5
	Trd1=67.08	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.9	Ec=-.7	Ec=-.9

(Δ13)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	67,7	711,6	67,7	9,86	8,83
ΜΕΣΗ	65,2	711,6	65,2	7,70	6,79
ΤΕΛΟΣ	65,4	711,6	65,4	7,92	7,70

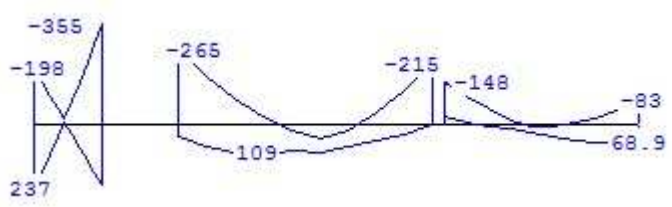
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,84 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

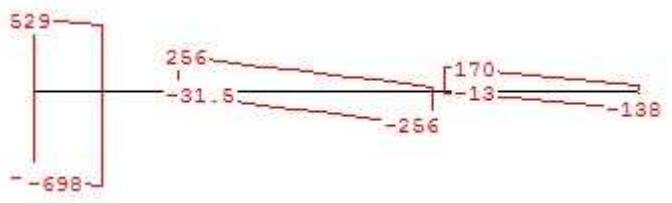
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
13	6Φ12	3,85	-0,75	5Φ14	3,62	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			5,2	5,4
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
8	2Φ14	2,31	-1,62	1Φ12	2,23	-1,96	9,75	7,9					
11	1Φ12	1,95	1,20	0Φ0	0.0	0,00	6,82	5,6					

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

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 8(Δ14 Δ15 Δ16) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(9.2)	(9.1)	(16)	(4.0)	(9.3)	(2.2)	(5.7)
0Φ0	4Φ18	3Φ16	3Φ16	2Φ16	3Φ12	3Φ12
Κ2	Δ14	Κ5	Δ15	Κ9	Δ16	Κ12
(9.2)	35x60	(9.5)	35x60	(2.7)	35x60	(2.9)
0Φ0	(5.8)	0Φ0	(6.9)	0Φ0	(5.7)	0Φ0
	4Φ18ι		4Φ16ι		5Φ14ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι		0Φ0ι	
	17Φ10/10[4]		61Φ10/10[2]		46Φ10/10[2]	
Ec=-2.1	Ec=-2.5	Ec=-3.1	Ec=-1.1	Ec=-2.4	Ec=-.8	Ec=-1.1
	Trd1=86.91		Trd1=86.91		Trd1=86.91	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.7	Ec=-.4	Ec=-.6	Ec=-.3	Ec=-.2	Ec=-.3	Ec=-.3

(Δ14)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	80,2	830,2	80,2	10,18	10,18
ΜΕΣΗ	80,2	830,2	80,2	10,18	10,18

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

ΤΕΛΟΣ	94,1	830,2	94,1	22,24	18,22

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,81 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ15)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	96,6	830,2	96,6	22,24	18,22
ΜΕΣΗ	80,2	830,2	80,2	8,04	6,03
ΤΕΛΟΣ	86,4	830,2	86,4	13,45	15,74

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,13 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ16)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	88,0	830,2	88,0	13,45	15,74
ΜΕΣΗ	81,3	830,2	81,3	7,70	3,39
ΤΕΛΟΣ	80,3	830,2	80,3	6,79	7,70

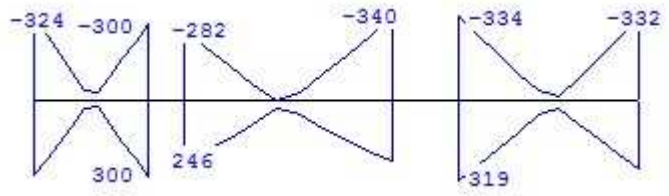
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,34 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

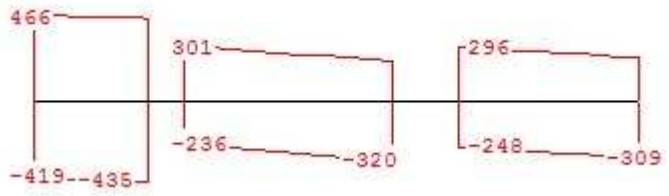
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
14	4Φ18	5,80	-1,20	4Φ18	5,80	-1,20	0Φ0	0,0	0,00			9,1	5,9
15	3Φ16	10,50	-3,00	4Φ16	10,50	-3,00	0Φ0	0,0	0,00			4,0	7,0
16	3Φ12	6,80	-1,50	5Φ14	6,68	-1,50	0Φ0	0,0	0,00			2,2	5,8
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
5	3Φ16	5,31	1,47	0Φ0	0.0	0,00	16,67	9,6					
9	2Φ16	3,80	1,67	0Φ0	0.0	0,00	9,30	2,7					
12	3Φ12	1,95	1,20	0Φ0	0.0	0,00	5,76	2,9					

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

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 9(Δ17 Δ18 Δ19) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(16)	(8.9)	(14)	(6.5)	(16)	(7.4)	(16)
3Φ18	4Φ18	3Φ16	3Φ18	3Φ20	3Φ18	3Φ18
Κ3	Δ17	Κ6	Δ18	Κ10	Δ19	Κ13
(11)	30x60	(13)	30x60	(14)	30x60	(10)
2Φ12	(6.1)	0Φ0	(8.1)	0Φ0	(8.8)	1Φ12
	4Φ18ι		4Φ18ι		4Φ18ι	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

	0Φ0ι		0Φ0ι		0Φ0ι	
	26Φ12/10[2]		49Φ10/10[2]		41Φ10/10[2]	
Ec=-3.1	Ec=-2.1	Ec=-3.1	Ec=-2.6	Ec=-3.1	Ec=-2.4	Ec=-3.1
	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=-1.1	Ec=-.8	Ec=-1	Ec=-.6	Ec=-1	Ec=-.7	Ec=-.9

(Δ17)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	73,4	711,6	73,4	17,81	12,44
ΜΕΣΗ	64,6	711,6	64,6	10,18	10,18
ΤΕΛΟΣ	80,4	711,6	80,4	23,84	20,36

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,96 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ18)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	75,3	711,6	75,3	23,84	20,36
ΜΕΣΗ	59,5	711,6	59,5	10,18	7,63
ΤΕΛΟΣ	76,2	711,6	76,2	24,69	20,36

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,78 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ19)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	86,5	711,6	86,5	24,69	20,36
ΜΕΣΗ	69,8	711,6	69,8	10,18	7,63
ΤΕΛΟΣ	75,6	711,6	75,6	15,27	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
17	4Φ18	5,80	-1,20	4Φ18	5,80	-1,20	0Φ0	0,0	0,00			8,9	6,1
18	3Φ18	9,50	-2,00	4Φ18	9,50	-2,00	0Φ0	0,0	0,00			6,6	8,1
19	3Φ18	7,95	-2,70	4Φ18	7,95	-2,70	0Φ0	0,0	0,00			7,5	8,8
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
3	3Φ18	2,83	0,40	2Φ12	2,23	-0,26	16,50	11,9					
6	3Φ16	4,17	1,47	0Φ0	0.0	0,00	14,44	13,9					
10	3Φ20	6,13	2,39	0Φ0	0.0	0,00	16,16	14,2					
13	3Φ18	3,25	2,10	1Φ12	2,23	1,68	16,71	10,9					

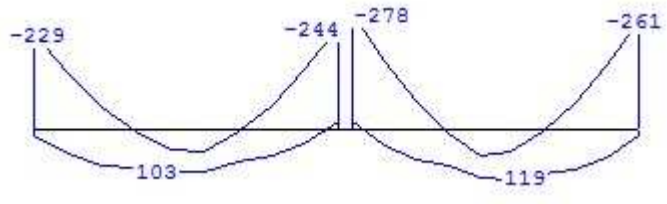
Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
3	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	ευθυγραμμο .
13	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	ευθυγραμμο .

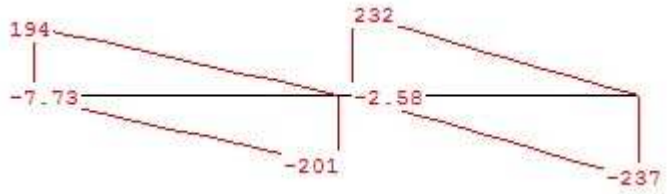
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Οπλισμοί Δοκών στάθμης 4

ΣΤΑΘΜΗ 4

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(13)	(3.5)	(16)	(4.1)	(15)
7Φ12	5Φ12	4Φ20	5Φ12	7Φ14
Κ1	Δ1	Κ2	Δ2	Κ3
(4.4)	40x50	(4.0)	40x50	(4.9)
0Φ0	(9.4)	0Φ0	(11)	0Φ0
	8Φ14ι		8Φ14ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	78Φ10/10[2]		73Φ10/10[2]	
Ec=-3.1	Ec=-1	Ec=-3.1	Ec=-1.2	Ec=-3.1
	Trd1=83.74		Trd1=83.74	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.7	Ec=-.8	Ec=-.6	Ec=-.8	Ec=-.7

(Δ1)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	91,3	776,2	91,3	13,57	12,32
ΜΕΣΗ	89,7	776,2	89,7	12,32	5,65
ΤΕΛΟΣ	104,1	776,2	104,1	23,88	24,63

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

(Δ2)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	100,8	776,2	100,8	23,88	24,63
ΜΕΣΗ	86,4	776,2	86,4	12,32	5,65
ΤΕΛΟΣ	91,5	776,2	91,5	16,43	12,32

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

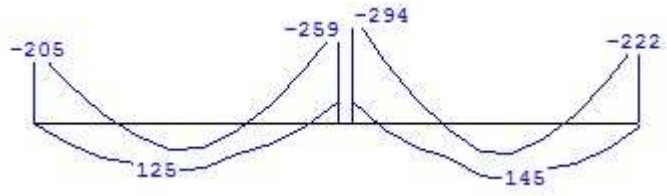
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K

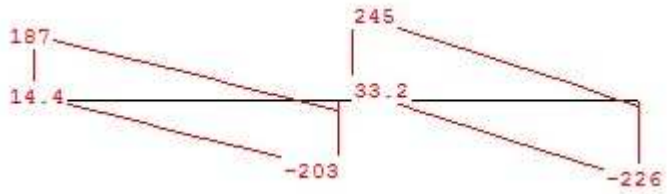
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

1	5Φ12	9,80	-0,75	8Φ14	9,68	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			3,6	9,5
2	5Φ12	9,08	-1,35	8Φ14	9,18	-1,35	0Φ0	0,0	0,00			4,1	11,2
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
1	7Φ12	2,55	0,23	0Φ0	0.0	0,00	13,06	4,5					
2	4Φ20	5,28	2,44	0Φ0	0.0	0,00	16,50	4,1					
3	7Φ14	2,81	2,20	0Φ0	0.0	0,00	15,64	5,0					

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

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 2(Δ3 Δ4) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(14)	(4.9)	(22)	(5.7)	(15)
7Φ12	6Φ12	5Φ20	6Φ12	8Φ12
Κ4	Δ3	Κ5	Δ4	Κ6
(5.7)	70x40	(3.5)	70x40	(7.2)
0Φ0	(13)	0Φ0	(15)	0Φ0
	11Φ14ι		11Φ14ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	78Φ10/10[4]		72Φ10/10[4]	
Ec=-2.8	Ec=-1	Ec=-3.1	Ec=-1	Ec=-3.1
	Trd1=133.36		Trd1=133.36	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.5	Ec=-.6	Ec=-.4	Ec=-.7	Ec=-.5

(Δ3)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	130,0	1056,6	130,0	14,70	16,93
ΜΕΣΗ	132,9	1056,6	132,9	16,93	6,79

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

ΤΕΛΟΣ	149,1	1056,6	149,1	29,28	33,87

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,08 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

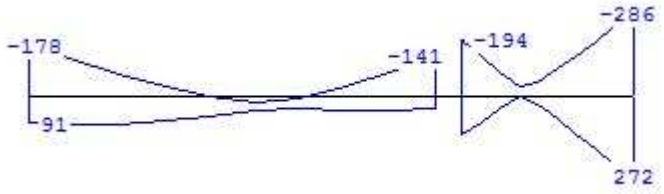
(Δ4)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	144,7	1056,6	144,7	29,28	33,87
ΜΕΣΗ	128,5	1056,6	128,5	16,93	6,79
ΤΕΛΟΣ	127,0	1056,6	127,0	15,83	16,93

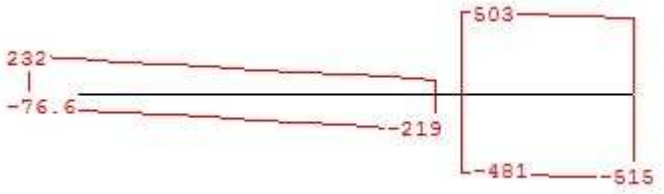
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,06 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
3	6Φ12	9,60	-0,75	11Φ14	9,48	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			4,9	13,7
4	6Φ12	8,88	-1,15	11Φ14	8,98	-1,15	0Φ0	0,0	0,00			5,7	15,5
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
4	7Φ12	2,23	0,23	0Φ0	0.0	0,00	14,55	5,7					
5	5Φ20	5,23	2,43	0Φ0	0.0	0,00	22,87	3,5					
6	8Φ12	2,24	1,71	0Φ0	0.0	0,00	15,72	7,2					

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

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(9.3)	(4.7)	(8.2)	(9.6)	(14)
3Φ12	6Φ12	0Φ0	4Φ18	2Φ18
Κ7	Δ5	Κ8	Δ6	Κ9
(2.4)	30x60	(6.5)	30x60	(11)
0Φ0	(4.9)	0Φ0	(6.7)	1Φ12
	4Φ14ι		4Φ18ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	45Φ10/10[2]		19Φ12/10[2]	
Ec=-1.9	Ec=-.8	Ec=-2.6	Ec=-2.1	Ec=-3.1

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

	Trd1=67.08		Trd1=67.08	
	Asw/sw=0		Asw/sw=.63	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=.6	
Ec=-.6	Ec=-.3	Ec=-.5	Ec=-.8	Ec=-1

(Δ5)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	56,3	711,6	56,3	10,18	6,16
ΜΕΣΗ	51,7	711,6	51,7	6,16	6,79
ΤΕΛΟΣ	64,1	711,6	64,1	16,96	16,34

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,41 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ6)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	67,5	711,6	67,5	16,96	16,34
ΜΕΣΗ	59,7	711,6	59,7	10,18	10,18
ΤΕΛΟΣ	65,5	711,6	65,5	15,27	11,31

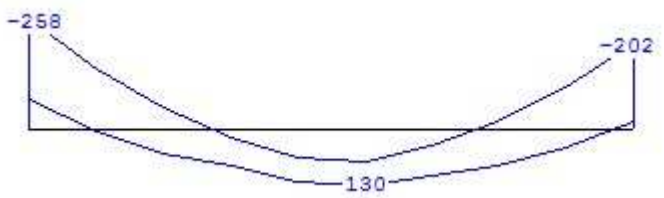
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,95 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

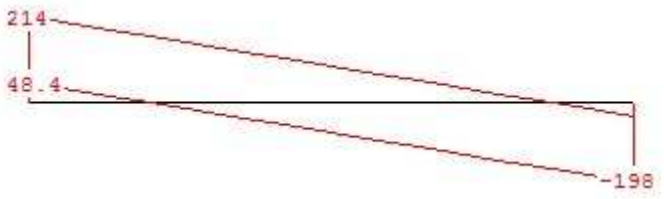
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
5	6Φ12	6,65	-0,75	4Φ14	6,53	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			4,7	4,9
6	4Φ18	4,48	-1,50	4Φ18	4,16	-1,50	0Φ0	0,0	0,00			9,7	6,8
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
7	3Φ12	1,96	0,45	0Φ0	0.0	0,00	9,39	2,4					
9	2Φ18	2,64	1,51	1Φ12	2,23	1,68	14,63	11,1					

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

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(20)	(5.0)	(15)
4Φ20	6Φ14	5Φ14
Κ9	Δ7	Κ10

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

(4.6)	60x40	(3.9)
0Φ0	(14)	0Φ0
	8Φ16ι	
	0Φ0ι	
	72Φ10/10[2]	
Ec=-2.7	Ec=-1.3	Ec=-3
	Trd1=108.19	
	Asw/sw=.61	
	Διαμηκ=.6	
Ec=-.3	Ec=-.6	Ec=-.5

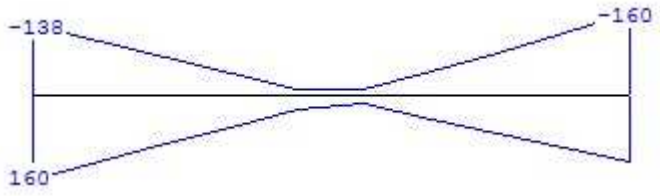
(Δ7)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	111,6	905,6	111,6	21,80	16,08
ΜΕΣΗ	104,1	905,6	104,1	16,08	9,24
ΤΕΛΟΣ	105,2	905,6	105,2	16,93	16,08

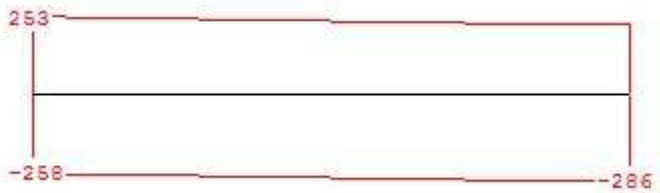
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,16 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
7	6Φ14	8,95	-0,88	8Φ16	8,65	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			5,0	14,2
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
9	4Φ20	3,26	-0,25	0Φ0	0.0	0,00	20,07	4,6					
10	5Φ14	2,29	1,42	0Φ0	0.0	0,00	15,77	4,0					

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

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

(7.0)	(2.7)	(6.3)
0Φ0	3Φ18	0Φ0
Κ7	Δ8	Κ11
(6.3)	30x60	(6.5)
0Φ0	(4.9)	0Φ0
	3Φ18ι	
	0Φ0ι	
	4Φ12παραπ.	
	18Φ10/10[2]	
Ec=-1.6	Ec=-1.4	Ec=-2.6
	Trd1=67.08	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-2.3	Ec=-1.5	Ec=-1.5

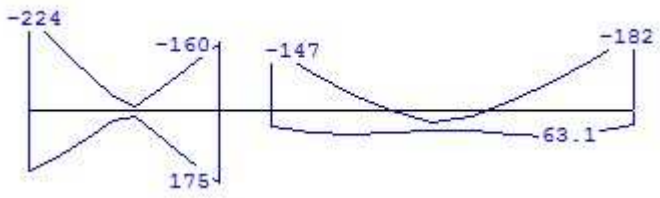
(Δ8)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	59,8	711,6	59,8	7,63	7,63
ΜΕΣΗ	59,8	711,6	59,8	7,63	7,63
ΤΕΛΟΣ	59,8	711,6	59,8	7,63	7,63

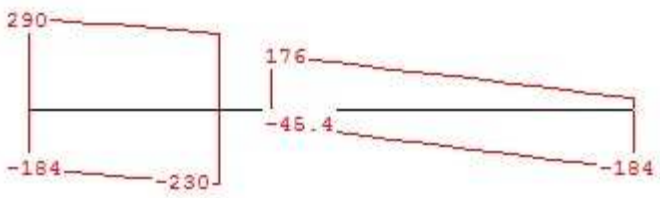
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,98 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
8	3Φ18	4,03	-1,20	3Φ18	3,71	-1,20	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
7	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .		
11	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 6(Δ9 Δ10) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(9.9)	(4.9)	(8.1)	(3.1)	(8.5)
2Φ14	3Φ18	0Φ0	3Φ18	1Φ12
Κ11	Δ9	Κ12	Δ10	Κ13
(7.4)	30x60	(6.9)	30x60	(2.6)
0Φ0	(4.9)	0Φ0	(4.9)	0Φ0
	3Φ18ι		3Φ18ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.	
	30Φ10/10[2]		57Φ10/10[2]	
Ec=-3	Ec=-1.8	Ec=-1.9	Ec=-1	Ec=-2.2
	Trd1=67.08		Trd1=67.08	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.7	Ec=-.6	Ec=-.9	Ec=-.3	Ec=-.3

(Δ9)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	61,9	711,6	61,9	10,71	7,63
ΜΕΣΗ	58,4	711,6	58,4	7,63	7,63
ΤΕΛΟΣ	67,2	711,6	67,2	15,27	15,27

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,94 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

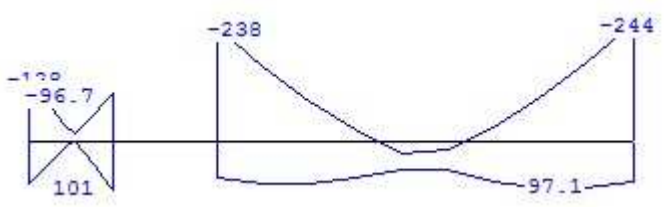
(Δ10)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	75,0	711,6	75,0	15,27	15,27
ΜΕΣΗ	66,2	711,6	66,2	7,63	7,63
ΤΕΛΟΣ	67,5	711,6	67,5	8,77	7,63

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,26 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

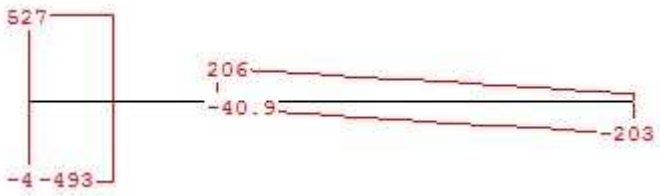
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
9	3Φ18	6,08	-1,13	3Φ18	5,76	-0,81	0Φ0	0,0	0,00			4,9	4,9
10	3Φ18	8,78	-2,00	3Φ18	8,46	-2,00	0Φ0	0,0	0,00			3,1	4,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
11	2Φ14	2,31	-1,62	0Φ0	0.0	0,00	9,92	7,4					
13	1Φ12	1,95	1,20	0Φ0	0.0	0,00	8,58	2,6					

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

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



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ



ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(6.3)	(3.8)	(12)	(3.1)	(10)
0Φ0	3Φ18	2Φ20	3Φ16	2Φ18
Κ1	Δ11	Κ4	Δ12	Κ7
(3.8)	30x60	(5.0)	30x60	(5.7)
0Φ0	(4.9)	0Φ0	(5.7)	0Φ0
	3Φ18ι		3Φ16ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	13Φ10/10[4]		61Φ10/10[2]	
Ec=-1.5	Ec=-1.1	Ec=-2.6	Ec=-1.5	Ec=-3.1
	Trd1=67.08		Trd1=67.08	
	Asw/sw=0		Asw/sw=.57	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=.5	
Ec=-.5	Ec=-.3	Ec=-.5	Ec=-.3	Ec=-.3

(Δ11)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	62,1	711,6	62,1	7,63	7,63
ΜΕΣΗ	62,1	711,6	62,1	7,63	7,63
ΤΕΛΟΣ	76,4	711,6	76,4	19,95	13,67

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,94 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ12)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	57,2	711,6	57,2	19,95	13,67
ΜΕΣΗ	41,1	711,6	41,1	6,03	6,03
ΤΕΛΟΣ	47,0	711,6	47,0	11,12	6,03

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

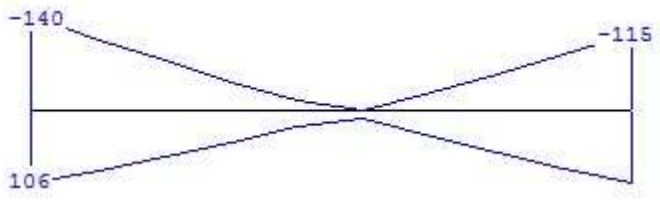
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
11	3Φ18	5,03	-1,13	3Φ18	4,71	-0,81	0Φ0	0,0	0,00			3,9	4,9
12	3Φ16	9,70	-2,70	3Φ16	9,42	-2,70	0Φ0	0,0	0,00			3,1	5,7

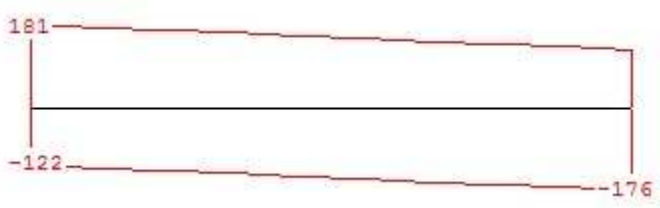
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K
4	2Φ20	4,88	1,20	0Φ0	0.0	0,00	12,45	5,1
7	2Φ18	3,29	2,16	0Φ0	0.0	0,00	10,55	5,7

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
1	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		
7	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	

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

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(7.1)	(3.1)	(6.9)
2Φ14	4Φ12	3Φ12
K8	Δ13	K11
(6.3)	30x50	(4.8)
1Φ12	(4.3)	0Φ0
	4Φ14ι	
	0Φ0ι	
	24Φ10/10[2]	
Ec=-2.9	Ec=-1.7	Ec=-2.6
	Trd1=53.67	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.8	Ec=-.6	Ec=-1

(Δ13)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	56,4	582,2	56,4	7,60	7,29
ΜΕΣΗ	54,6	582,2	54,6	6,16	4,52
ΤΕΛΟΣ	56,8	582,2	56,8	7,92	6,16

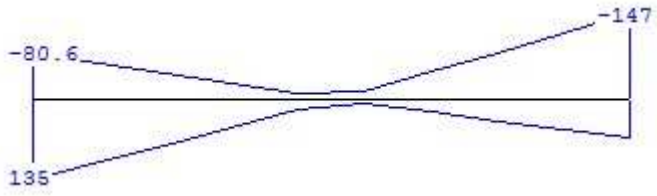
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,72 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

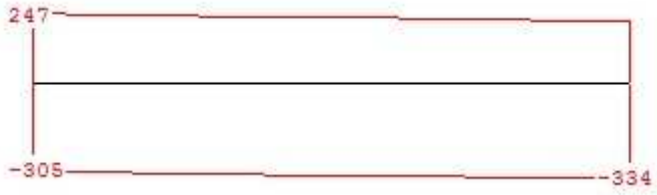
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
13	4Φ12	3,85	-0,75	4Φ14	3,62	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			3,2	4,3
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
8	2Φ14	2,28	-1,62	1Φ12	2,03	-1,96	7,13	6,4					
11	3Φ12	2,10	1,23	0Φ0	0.0	0,00	7,00	4,8					

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

11	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(5.9)	(5.6)	(11)
0Φ0	4Φ20	0Φ0
K2	Δ14	K5
(9.1)	35x40	(4.4)
0Φ0	(5.1)	0Φ0
	4Φ18ι	
	0Φ0ι	
	17Φ12/10[2]	
Ec=-2.1	Ec=-2.2	Ec=-3.1
	Trd1=50.31	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.8	Ec=-.6	Ec=-.5

(Δ14)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	67,7	528,3	67,7	12,57	10,18
ΜΕΣΗ	64,5	528,3	64,5	10,18	12,57
ΤΕΛΟΣ	67,7	528,3	67,7	12,57	10,18

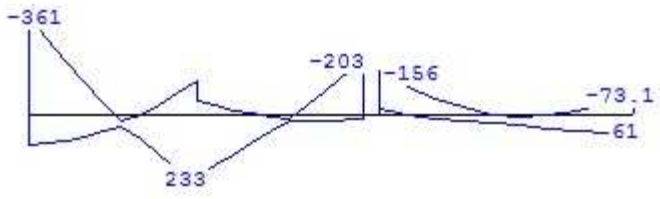
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,81 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

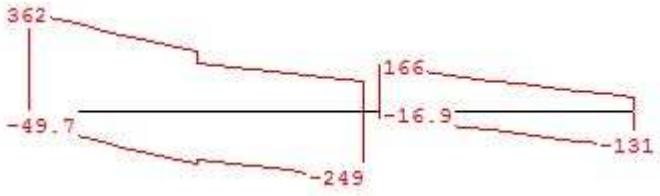
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
14	4Φ20	3,73	-0,88	4Φ18	3,23	-0,81	0Φ0	0,0	0,00			5,7	5,1
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
2	ορθη γωνια .	καμπυλο+αγκιστ.		
5	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 10(Δ15 Δ17) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(18)	(5.3)	(8.3)	(2.5)	(5.7)
4Φ20	3Φ16	2Φ16	2Φ14	2Φ14
Κ5	Δ15	Κ9	Δ17	Κ12
(4.1)	35x60	(2.4)	35x60	(2.3)
0Φ0	(11)	0Φ0	(5.7)	0Φ0
	6Φ20ι		3Φ16ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	61Φ10/10[2]		46Φ10/10[2]	
Ec=-3.1	Ec=-1.5	Ec=-2.4	Ec=-1	Ec=-.9
	Trd1=86.91		Trd1=86.91	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.4	Ec=-.6	Ec=0	Ec=-.2	Ec=-.3

(Δ15)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	73,5	830,2	73,5	18,60	18,85
ΜΕΣΗ	73,8	830,2	73,8	18,85	6,03
ΤΕΛΟΣ	67,2	830,2	67,2	13,13	24,88

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,44 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ17)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	82,4	830,2	82,4	13,13	24,88
ΜΕΣΗ	74,2	830,2	74,2	6,03	3,08
ΤΕΛΟΣ	74,3	830,2	74,3	6,16	6,03

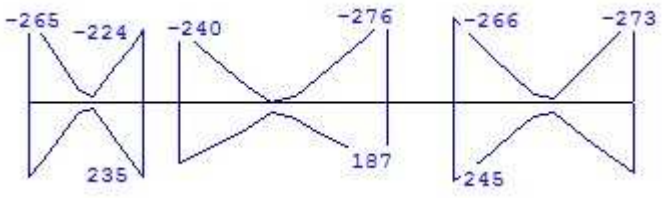
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,41 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

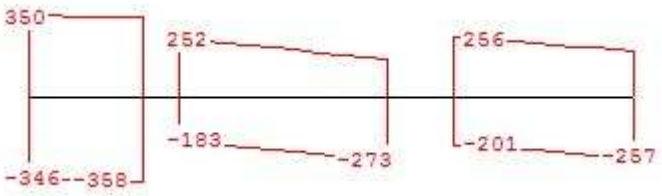
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
15	3Φ16	8,50	-1,00	6Φ20	8,41	-0,91	0Φ0	0,0	0,00			5,3	11,0
17	2Φ14	6,93	-1,50	3Φ16	6,77	-1,50	0Φ0	0,0	0,00			2,5	5,8
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
5	4Φ20	3,49	-0,55	0Φ0	0.0	0,00	18,32	4,1					
9	2Φ16	3,95	1,58	0Φ0	0.0	0,00	8,40	2,4					
12	2Φ14	2,08	1,20	0Φ0	0.0	0,00	5,76	2,4					

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

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 11(Δ18 Δ19 Δ20) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(12)	(6.3)	(11)	(6.3)	(13)	(5.9)	(13)
3Φ14	3Φ18	2Φ16	3Φ18	2Φ20	3Φ18	2Φ20
Κ3	Δ18	Κ6	Δ19	Κ10	Δ20	Κ13
(10)	30x60	(9.7)	30x60	(11)	30x60	(9.2)
2Φ14	(6.3)	0Φ0	(5.6)	0Φ0	(7.0)	1Φ14
	3Φ18ι		3Φ18ι		3Φ18ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι		0Φ0ι	
					2Φ12παραπ.	
	26Φ10/10[2]		49Φ10/10[2]		41Φ10/10[2]	
Ec=-3.1	Ec=-2	Ec=-3	Ec=-1.6	Ec=-3.1	Ec=-1.8	Ec=-3.1
	Trd1=67.08		Trd1=67.08		Trd1=67.08	
	Asw/sw=.71		Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=.6		Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.9	Ec=-.6	Ec=-1	Ec=-.5	Ec=-.8	Ec=-.6	Ec=-.8

(Δ18)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	68,6	711,6	68,6	12,25	11,12

ΜΕΣΗ	63,7	711,6	63,7	8,04	7,63
ΤΕΛΟΣ	76,7	711,6	76,7	19,29	15,68

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,99 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ19)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	79,0	711,6	79,0	19,29	15,68
ΜΕΣΗ	65,5	711,6	65,5	7,63	7,63
ΤΕΛΟΣ	81,6	711,6	81,6	21,55	15,68

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

(Δ20)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	80,3	711,6	80,3	21,55	15,68
ΜΕΣΗ	64,7	711,6	64,7	8,04	7,63
ΤΕΛΟΣ	71,5	711,6	71,5	13,92	9,58

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
18	3Φ18	5,80	-1,20	3Φ18	5,80	-1,20	0Φ0	0,0	0,00			6,3	6,4
19	3Φ18	9,50	-2,00	3Φ18	9,50	-2,00	0Φ0	0,0	0,00			6,4	5,6
20	3Φ18	7,95	-2,70	3Φ18	7,95	-2,70	0Φ0	0,0	0,00			6,0	7,0

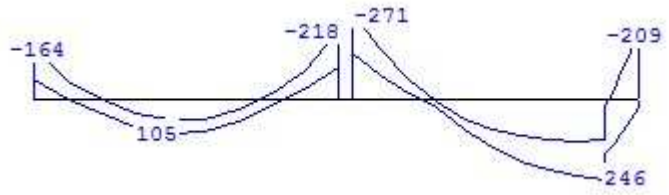
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K
3	3Φ14	2,18	-0,17	2Φ14	2,40	-0,17	12,19	10,7
6	2Φ16	3,98	1,45	0Φ0	0.0	0,00	11,30	9,7
10	2Φ20	5,65	2,14	0Φ0	0.0	0,00	13,54	11,2
13	2Φ20	2,90	2,02	1Φ14	2,40	1,76	13,45	9,3

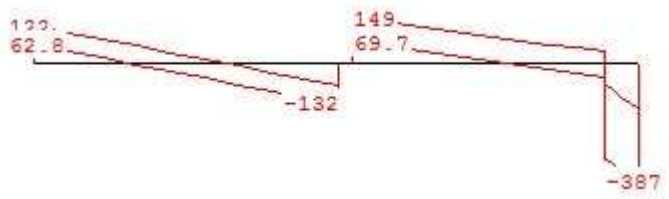
Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
3	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	ευθυγραμμο+αγκ.	ευθυγραμμο .
13	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	καμπυλο+αγκιστ.	ευθυγραμμο .

Οπλισμοί Δοκών στάθμης 5

ΣΤΑΘΜΗ 5

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





ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(8.5)	(2.5)	(11)	(2.9)	(8.5)
4Φ12	4Φ12	3Φ18	4Φ12	3Φ14
Κ1	Δ1	Κ2	Δ2	Κ3
(2.5)	50x62	(.4)	50x62	(10)
0Φ0	(8.5)	0Φ0	(9.9)	0Φ0
	7Φ14ι		7Φ14ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.		4Φ12παραπ.	
	77Φ10/10[2]		73Φ10/10[4]	
Ec=-1	Ec=0	Ec=-1.5	Ec=-.7	Ec=-1.7
	Trd1=161.68		Trd1=161.68	
	Asw/sw=0		Asw/sw=3.51	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=3.9	
Ec=-.2	Ec=-.6	Ec=-.2	Ec=-.7	Ec=-.8

(Δ1)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	105,3	1229,1	105,3	9,05	10,78
ΜΕΣΗ	107,2	1229,1	107,2	10,78	4,52
ΤΕΛΟΣ	113,9	1229,1	113,9	16,68	21,55

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,51 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

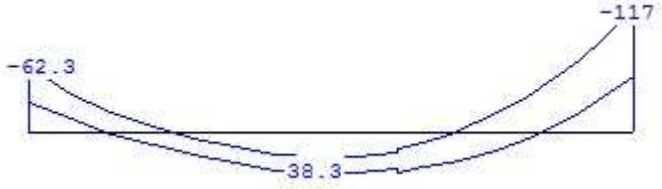
(Δ2)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	130,2	1229,1	130,2	16,68	21,55
ΜΕΣΗ	123,5	1229,1	123,5	10,78	4,52
ΤΕΛΟΣ	121,6	1229,1	121,6	9,14	10,78

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

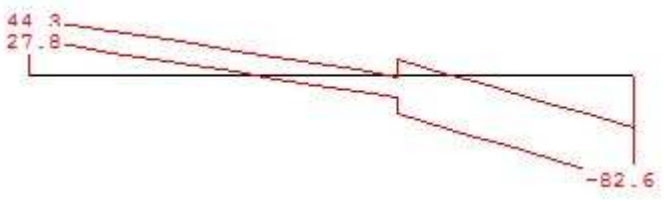
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
1	4Φ12	10,04	-0,75	7Φ14	9,92	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			2,5	8,5
2	4Φ12	9,54	-1,59	7Φ14	9,42	-1,59	0Φ0	0,0	0,00			3,0	10,0
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
1	4Φ12	2,16	0,45	0Φ0	0.0	0,00	8,52	2,5					
2	3Φ18	4,51	1,95	0Φ0	0.0	0,00	11,95	0,4					
3	3Φ14	1,99	1,37	0Φ0	0.0	0,00	8,52	10,1					

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

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



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ



ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.8)	(2.2)	(9.0)
2Φ12	3Φ12	4Φ14
Κ4	Δ4	Κ5
(.3)	30x42	(2.1)
0Φ0	(8.4)	0Φ0
	6Φ14ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	78Φ10/10[2]	
Ec=-1.3	Ec=-.2	Ec=-2.2
	Trd1=42.93	
	Asw/sw=2.24	
	Διαμηκ=1.6	
Ec=-.4	Ec=-.6	σc=0

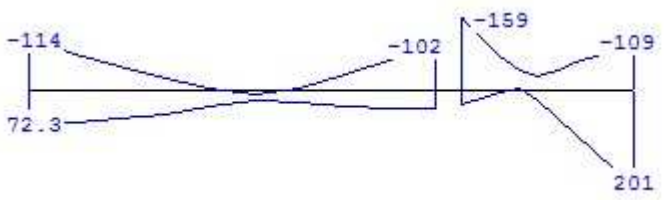
(Δ4)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	42,0	478,7	42,0	5,65	9,24
ΜΕΣΗ	46,7	478,7	46,7	9,24	3,39
ΤΕΛΟΣ	47,1	478,7	47,1	9,55	9,24

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,49 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

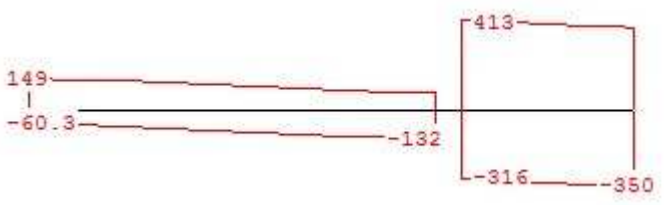
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
4	3Φ12	8,98	-0,75	6Φ14	8,97	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			2,3	8,5
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
4	2Φ12	1,61	0,23	0Φ0	0.0	0,00	4,82	0,3					
5	4Φ14	2,80	1,93	0Φ0	0.0	0,00	9,10	2,1					

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

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



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ



ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(5.4)	(2.7)	(6.2)	(1.4)	(6.2)
1Φ12	4Φ12	0Φ0	3Φ12	2Φ14
Κ7	Δ5	Κ8	Δ6	Κ9
(1.2)	30x60	(2.0)	30x75	(6.0)
0Φ0	(4.9)	0Φ0	(6.2)	0Φ0
	4Φ14ι		4Φ16ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.		4Φ12παραπ.	
	45Φ10/10[2]		19Φ10/10[2]	
Ec=-1.4	Ec=-.8	Ec=-1.8	Ec=-1.1	Ec=-1
	Trd1=67.08		Trd1=89.11	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.4	Ec=-.4	Ec=-.2	Ec=-.5	Ec=-.6

(Δ5)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	63,7	711,6	63,7	5,65	6,16
ΜΕΣΗ	64,3	711,6	64,3	6,16	4,52
ΤΕΛΟΣ	66,3	711,6	66,3	7,92	14,20

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,60 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ6)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	78,3	905,6	78,3	7,92	14,20
ΜΕΣΗ	78,5	905,6	78,5	8,04	3,39
ΤΕΛΟΣ	76,7	905,6	76,7	6,47	8,04

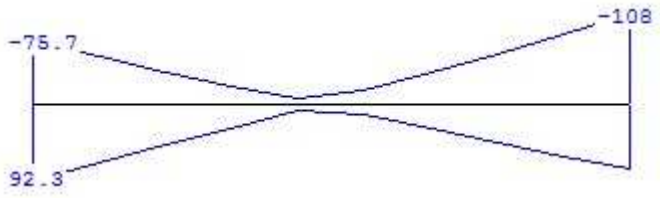
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,92 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

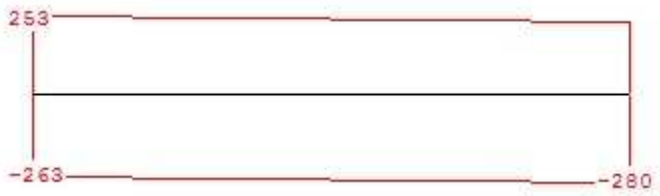
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
5	4Φ12	6,95	-0,75	4Φ14	6,83	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			2,7	4,9
6	3Φ12	4,10	-1,50	4Φ16	4,07	-1,50	0Φ0	0,0	0,00			1,5	6,3
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
7	1Φ12	1,95	0,45	0Φ0	0.0	0,00	5,44	1,3					
9	2Φ14	2,38	1,50	0Φ0	0.0	0,00	6,28	6,0					

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

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.9)	(4.0)	(6.1)
0Φ0	3Φ18	0Φ0
Κ7	Δ7	Κ11
(5.4)	30x60	(2.0)
0Φ0	(4.9)	0Φ0
	3Φ18ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	18Φ10/10[2]	
Ec=-1.4	Ec=-.6	Ec=-1.7
	Trd1=67.08	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.5	Ec=-.3	Ec=-.8

(Δ7)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	49,0	711,6	49,0	7,63	7,63
ΜΕΣΗ	49,0	711,6	49,0	7,63	7,63
ΤΕΛΟΣ	49,0	711,6	49,0	7,63	7,63

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

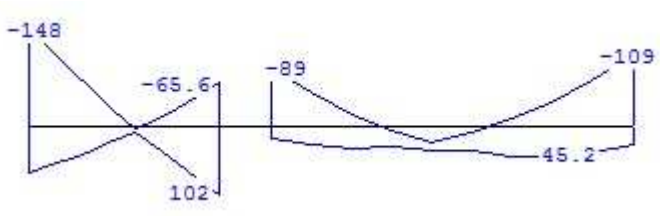
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
7	3Φ18	4,03	-1,20	3Φ18	3,71	-1,20	0Φ0	0,0	0,00			4,1	4,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

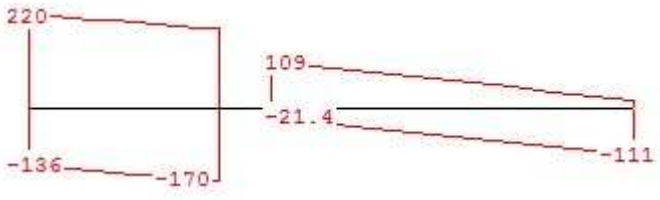
Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος	Οπλισμος Στηριξης

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
7	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .		
11	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(5.0)	(2.0)	(4.9)	(4.6)	(7.7)
1Φ12	3Φ16	0Φ0	3Φ16	2Φ12
Κ11	Δ8	Κ12	Δ9	Κ13
(4.6)	30x60	(4.4)	30x60	(1.0)
0Φ0	(4.9)	0Φ0	(4.9)	0Φ0
	3Φ16ι		3Φ16ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.	
	30Φ10/10[2]		57Φ10/10[2]	
Ec=-2.3	Ec=-1.6	Ec=-.7	σc=0	Ec=-.8
	Trd1=67.08		Trd1=67.08	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.3	σc=0	Ec=-.7	σc=0	σc=0

(Δ8)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	40,9	711,6	40,9	7,16	6,03
ΜΕΣΗ	39,6	711,6	39,6	6,03	6,03
ΤΕΛΟΣ	46,6	711,6	46,6	12,06	12,06

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

(Δ9)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	31,8	711,6	31,8	12,06	12,06
ΜΕΣΗ	24,9	711,6	24,9	6,03	6,03
ΤΕΛΟΣ	27,5	711,6	27,5	8,29	6,03

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,20 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

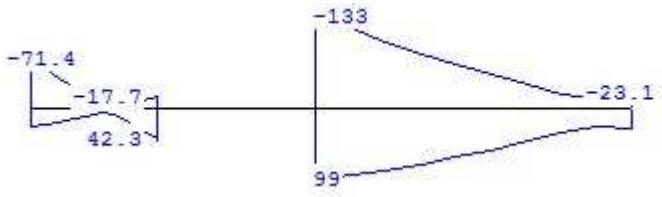
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K

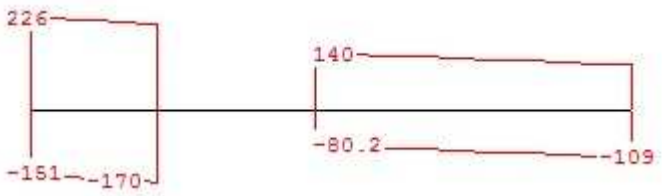
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

8	3Φ16	5,95	-1,00	3Φ16	5,67	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			2,0	4,9
9	3Φ16	8,65	-2,00	3Φ16	8,37	-2,00	0Φ0	0,0	0,00			4,6	4,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
11	1Φ12	1,95	-1,75	0Φ0	0.0	0,00	5,08	4,6					
13	2Φ12	2,20	1,20	0Φ0	0.0	0,00	7,79	1,0					

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

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.9)	(2.9)	(5.7)	(3.3)	(.1)
0Φ0	3Φ16	0Φ0	3Φ16	0Φ0
Κ1	Δ10	Κ4	Δ11	Σ1002
(1.1)	30x60	(4.1)	30x60	(1.6)
0Φ0	(4.9)	0Φ0	(3.6)	0Φ0
	3Φ16ι		3Φ16ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.	
	13Φ10/10[2]		31Φ10/10[2]	
Ec=-.9	Ec=-.5	Ec=-1.6	Ec=-1.5	Ec=-1
	Trd1=67.08		Trd1=67.08	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.2	σc=0	Ec=-.6	Ec=-.5	Ec=-.2

(Δ10)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	53,3	711,6	53,3	6,03	6,03
ΜΕΣΗ	53,3	711,6	53,3	6,03	6,03

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

ΤΕΛΟΣ	60,3	711,6	60,3	12,06	9,11

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,82 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ11)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	70,6	711,6	70,6	12,06	9,11
ΜΕΣΗ	60,2	711,6	60,2	3,08	6,03
ΤΕΛΟΣ	56,6	711,6	56,6	0,00	0,00

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,57 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

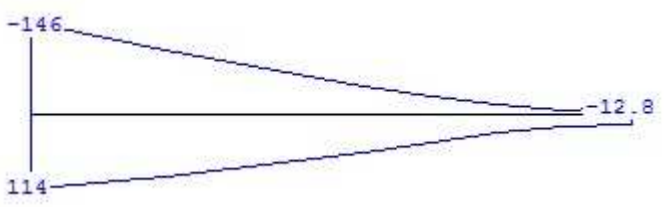
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

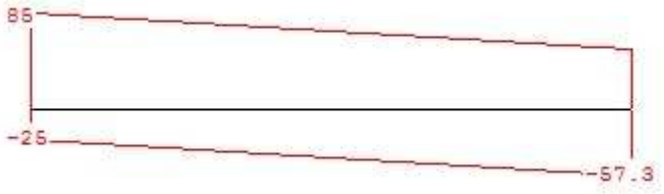
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
10	3Φ16	4,90	-1,00	3Φ16	4,62	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			3,0	4,9
11	3Φ16	5,70	-2,70	3Φ16	5,70	-2,70					3,4	3,6	

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

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
1	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(6.1)	(4.0)	(.1)
0Φ0	3Φ16	0Φ0
Κ7	Δ12	Σ1002
(4.2)	30x60	(1.4)
0Φ0	(3.4)	0Φ0
	3Φ16ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	30Φ10/10[2]	
Ec=-2	Ec=-1.5	Ec=-1.6
	Trd1=67.08	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.7	Ec=-.7	Ec=-.6

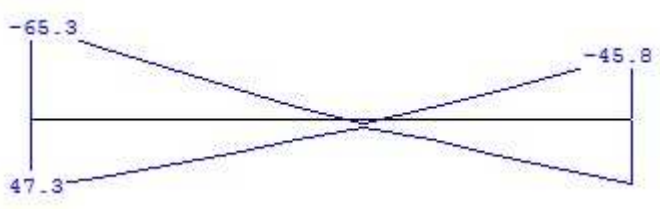
(Δ12)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	62,8	711,6	62,8	6,03	3,08
ΜΕΣΗ	59,4	711,6	59,4	3,08	6,03
ΤΕΛΟΣ	55,8	711,6	55,8	0,00	0,00

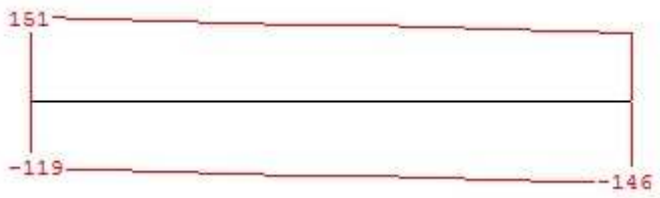
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,29 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
12	3Φ16	4,00	-1,00	3Φ16	3,72	-0,72				4,1	3,4		
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
7	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(8.7)	(7.3)	(5.3)
0Φ0	8Φ12	0Φ0
Κ8	Δ13	Κ11
(4.4)	30x60	(7.7)
0Φ0	(6.2)	0Φ0
	6Φ14ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	24Φ10/10[2]	
σc=0	σc=0	Ec=-1.6

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

	Trd1=67.08	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-1.1	Ec=-1.1	Ec=-.6

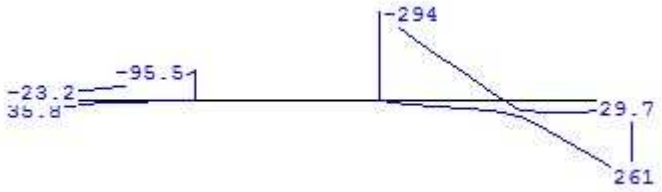
(Δ13)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	-11,8	711,6	0,0	9,05	9,24
ΜΕΣΗ	-11,6	711,6	0,0	9,24	9,05
ΤΕΛΟΣ	-11,8	711,6	0,0	9,05	9,24

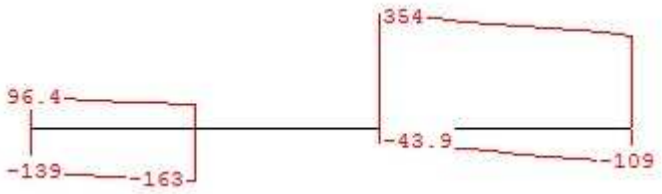
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,86 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
13	8Φ12	3,85	-0,75	6Φ14	3,62	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			7,4	6,2
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 .		
11	καμπυλο .	ορθη γωνια .		

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 9(Δ14 Δ15) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(5.7)	(2.8)	(13)	(6.5)	(0)
0Φ0	4Φ16	0Φ0	4Φ16	0Φ0
Κ2	Δ14	Κ5	Δ15	Σ1001
(.7)	35x60	(.2)	35x60	(10)
0Φ0	(5.7)	0Φ0	(6.0)	0Φ0
	4Φ16ι		4Φ16ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

	17Φ10/10[2]		25Φ10/10[2]	
Ec=-.2	Ec=-1	Ec=-3.1	Ec=-1.8	σc=0
	Trd1=86.91		Trd1=86.91	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.3	Ec=-.2	Ec=-.9	Ec=-.9	Ec=-1.2

(Δ14)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	72,3	830,2	72,3	8,04	8,04
ΜΕΣΗ	72,3	830,2	72,3	8,04	8,04
ΤΕΛΟΣ	81,6	830,2	81,6	16,08	14,20

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,70 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ15)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	93,6	830,2	93,6	16,08	14,20
ΜΕΣΗ	82,1	830,2	82,1	6,16	8,04
ΤΕΛΟΣ	75,0	830,2	75,0	0,00	0,00

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,12 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

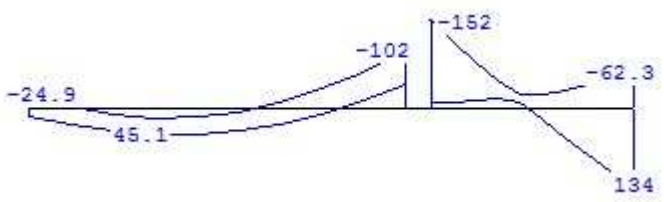
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

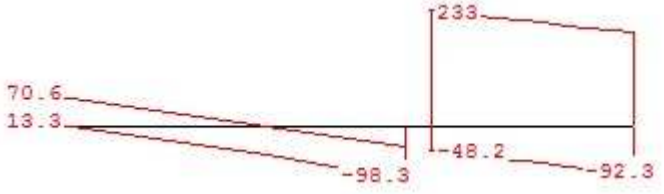
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
14	4Φ16	5,32	-0,72	4Φ16	5,32	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			2,9	5,8
15	4Φ16	5,45	-3,00	4Φ16	5,45	-3,00				6,5	6,1		

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

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
2	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο+αγκ.		

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 10(Δ17 Δ16) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

(5.7)	(2.4)	(7.1)	(3.2)	(4.4)
2Φ12	4Φ12	1Φ14	4Φ16	0Φ0
K12	Δ17	K9	Δ16	Σ1001
(5.3)	35x60	(2.6)	35x60	(2.4)
0Φ0	(5.7)	0Φ0	(1.2)	0Φ0
	4Φ14ι		4Φ16ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.	
	46Φ10/10[2]		25Φ10/10[2]	
σc=0	σc=0	Ec=-1.3	σc=0	Ec=-.5
	Trd1=86.91		Trd1=86.91	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
σc=0	Ec=-.1	σc=0	Ec=-.8	Ec=-1

(Δ17)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	30,6	830,2	30,6	6,79	6,16
ΜΕΣΗ	29,9	830,2	29,9	6,16	4,52
ΤΕΛΟΣ	39,1	830,2	39,1	14,11	9,24

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,19 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ16)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	59,8	830,2	59,8	14,11	9,24
ΜΕΣΗ	47,1	830,2	47,1	3,08	8,04
ΤΕΛΟΣ	43,5	830,2	43,5	0,00	0,00

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,21 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

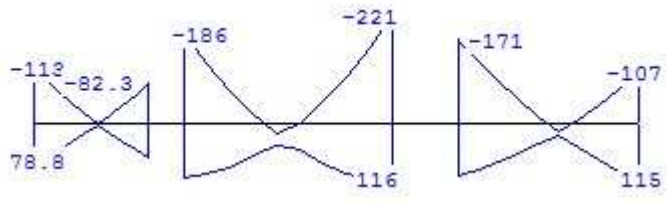
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
17	4Φ12	6,80	-0,75	4Φ14	6,75	-0,70	0Φ0	0,0	0,00			2,4	5,8
16	4Φ16	3,95	-1,50	4Φ16	3,95	-1,50				3,2	1,2		

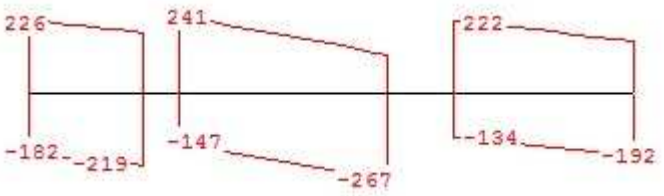
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K
12	2Φ12	1,95	0,45	0Φ0	0.0	0,00	5,76	5,3
9	1Φ14	4,07	1,32	0Φ0	0.0	0,00	7,10	2,7

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

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 11(Δ18 Δ19 Δ20) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ



ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(5.8)	(3.7)	(7.9)	(7.1)	(12)	(2.6)	(8.3)
0Φ0	3Φ18	0Φ0	3Φ18	2Φ18	3Φ18	1Φ12
Κ3	Δ18	Κ6	Δ19	Κ10	Δ20	Κ13
(5.4)	30x60	(7.6)	30x60	(8.2)	30x60	(3.7)
0Φ0	(4.9)	0Φ0	(5)	0Φ0	(7.1)	0Φ0
	3Φ18ι		3Φ18ι		3Φ18ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι		0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.		2Φ12παραπ.	
	26Φ10/10[2]		49Φ10/10[2]		41Φ10/10[2]	
Ec=-1.3	Ec=-.8	Ec=-2.5	Ec=-.7	Ec=-2.5	Ec=-1.5	Ec=-.6
	Trd1=67.08		Trd1=67.08		Trd1=67.08	
	Asw/sw=.9		Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=.8		Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.4	Ec=-.2	Ec=-.5	Ec=-.1	Ec=-.4	Ec=0	Ec=-.6

(Δ18)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	44,2	711,6	44,2	7,63	7,63
ΜΕΣΗ	44,2	711,6	44,2	7,63	7,63
ΤΕΛΟΣ	53,0	711,6	53,0	15,27	15,27

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

(Δ19)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	43,9	711,6	43,9	15,27	15,27
ΜΕΣΗ	35,1	711,6	35,1	7,63	7,63
ΤΕΛΟΣ	49,8	711,6	49,8	20,36	15,27

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,60 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ20)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	39,6	711,6	39,6	20,36	15,27
ΜΕΣΗ	24,9	711,6	24,9	7,63	7,63
ΤΕΛΟΣ	26,2	711,6	26,2	8,77	7,63

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
18	3Φ18	5,80	-1,20	3Φ18	5,20	-0,60	0Φ0	0,0	0,00			3,7	4,9
19	3Φ18	9,50	-2,00	3Φ18	9,50	-2,00	0Φ0	0,0	0,00			7,1	5,0
20	3Φ18	7,95	-2,70	3Φ18	7,95	-2,70	0Φ0	0,0	0,00			2,6	7,2

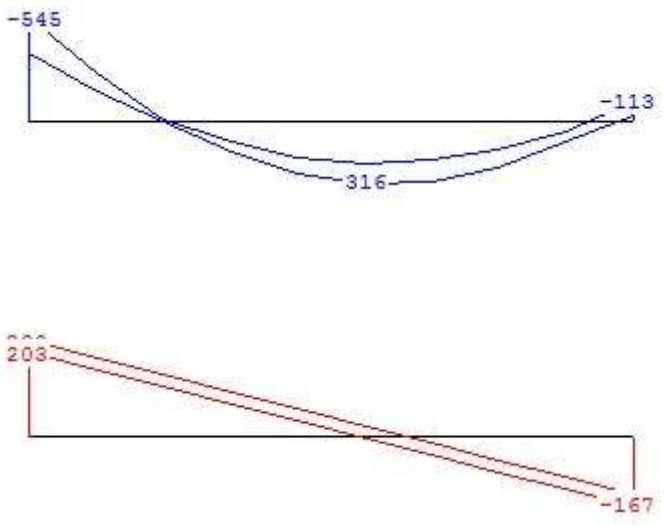
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K
10	2Φ18	4,78	1,82	0Φ0	0.0	0,00	12,79	8,3
13	1Φ12	1,74	1,20	0Φ0	0.0	0,00	8,35	3,7

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος	Οπλισμος Στηριξης

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
3	ευθυγραμμο+αγκ.	ορθη γωνια .		
13	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	ευθυγραμμο+αγκ.	

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



ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(27)	(6.9)	(6.5)
12Φ14	6Φ14	0Φ0
Σ1001	Δ21	Σ1003
(0)	40x60	(8.1)
0Φ0	(13)	0Φ0
	8Φ16ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	90Φ10/10[2]	
Ec=-3.1	Ec=-.5	Ec=-2.5
	Trd1=108.19	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
σc=0	Ec=-.5	Ec=-.4

(Δ21)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	119,9	948,8	119,9	27,71	16,08
ΜΕΣΗ	106,5	948,8	106,5	16,08	9,24
ΤΕΛΟΣ	98,5	948,8	98,5	9,24	16,08

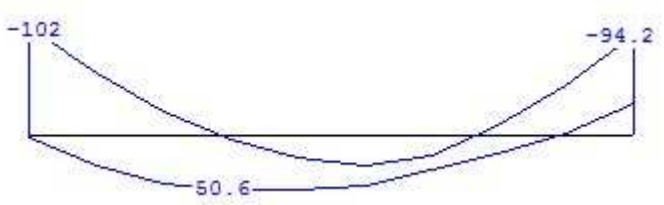
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,82 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

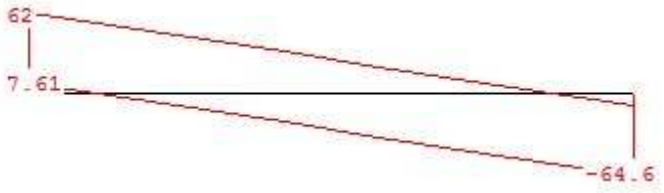
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
21	6Φ14	10,73	-0,88	8Φ16	10,43	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			6,9	13,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
12Φ14		2,99	0,64	0Φ0	0.0	0,00	27,77	0,0					

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
1001	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	
1003	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .		

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(6.5)	(1.2)	(6.5)
0Φ0	6Φ14	6Φ14
Κ13	Δ22	Σ1001
(2.7)	40x60	(.4)
0Φ0	(6.5)	0Φ0
	8Φ14ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	100Φ10/10[2]	
Ec=-2.8	Ec=-2.7	Ec=-2.5
	Trd1=108.19	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.1	Ec=-.1	Ec=-.6

(Δ22)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	82,6	948,8	82,6	9,24	12,32
ΜΕΣΗ	86,2	948,8	86,2	12,32	9,24
ΤΕΛΟΣ	93,3	948,8	93,3	18,47	12,32

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,12 %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	6Φ14	11,68	-0,88	8Φ14	11,19	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			1,2	6,6
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
6Φ14		0.0	0,00	0Φ0	0.0	0,00	6,58	0,4					

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
13	καμπυλο .	ορθη γωνια .		
1001	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .		

Οπλισμοί Υποστυλωμάτων

Πεδίο	Περιγραφή
Κεφ	Κεφαλή Υποστυλώματος
Ποδ	Πόδας Υποστυλώματος
Nsd (kN)	Τιμή σχεδιασμού του αξονικού φορτίου
Msdy (kNm)	Τιμή σχεδιασμού ροπής κατά Y άξονα
Msdx (kNm)	Τιμή σχεδιασμού ροπής κατά X άξονα
acdy	Ικανοτικός Συντελεστής Μεγέθυνσης κατά Y
acdx	Ικανοτικός Συντελεστής Μεγέθυνσης κατά X
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

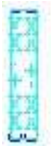
Α/Α Υποστυλώματος Διαστάσεις Υποστυλώματος (cm)					
Α/Α Στάθμης (Διαμήκης Οπλισμός)(Δυσμενέστερος Συνδυασμός) (Γεωμετρικό ποσοστό οπλισμού)					
Αντοχή Σκυροδέματος και Χάλυβα Έναντι κάμψης [Mpa]		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Τιμές Σχεδιασμού	Τάση Σκυροδέματος (Mpa)	Ροπή ικανοτικού Ελέγχου (Mpa)	Ανηγμένη αξονική δύναμη	Εκκεντρότητα κατά Y	
Τιμές Σχεδιασμού			Συντελεστής Λυγισμού		
Τιμές Σχεδιασμού	Τάση Χάλυβα (MPa)	Ροπή ικανοτικού Ελέγχου (MPa)	Συντελεστής Λυγισμού	Εκκεντρότητα κατά X	
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)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

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 Πόδα	Με Σεισμό στο Μέσον	Με σεισμό στην Κεφαλή	(Τοιχείο)	Επιτρεπόμενη 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 30x150					
Σταθμη 2 4Φ10+8Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2+3+8)(ρ=10.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 407	σc=10.97	Μεπ-y=341	vd= .13	ey=0	
Msdy=12	x 1 as=100		Sy= .75		
Msdx=909	σs=375.44	Μεπ-x=1760	Sx= 0	ex=0	
+:Φ10 X:Φ18 o:Φ20 Σχαρες:Φ10/10(οριζ) Φ10/10(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) 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. (.467 -50) (1.065-2) (.951 -8) (.477 -44)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ1.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.340 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=303 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-655 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.09As (δισδ)=0					Msd=.2349
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=21	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=30		As =0
Vcd=303	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=91		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=264 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-655 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=224	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=792	as=.3	(60x30)
Vcd 264	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=66	ρh=5	Nsd= 540
				ρv=5	Νεπ= 5637
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,15000		vd=0,18



Υποστυλώματα

Κ 2 35x80					
Σταθμη 2 14Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+14-16)(ρ=24.5/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 1097	σc=8.8	Μεπ-y=453	vd= .29	ey=0	
Msdy=36	x 1 as=2.8		Sy= .69		

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Msdx=246	σs=134.94	Μεπ-x=939	Sx= .75	ex=0		
o:Φ25						
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος(2) +Ενδιαμεσος +Σιγμα						
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) 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. (.555 -83) (.653 -1) (.793 -42) (.505 -43)						
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ2.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.497 Wτιθ.=.567 a=.31						fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=277 Vrd2=1000						
.1AcFcd= -467 Nsd=-1002=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.95As (δισδ)=0						Msd=.1428
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.			Trd1=126.4
Vsd=6	Vsd=132	Vsd=132	Vsd=132			As =0
Vcd=277	Vcd=250	Vcd=277	Vcd=250			
As/s=.044	=0,04400	=0,04400	=0,04400			=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=258 Vrd2=1116						
.1AcFcd= -467 Nsd=-1002=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0						
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.			
Vsd=97	Vsd=132	Vsd=132	Vsd=132			
Vcd 258	Vcd=233	Vcd=258	Vcd=233			
As/s=.01925	=0,01925	=0,01925	=0,01925			



Υποστυλώματα

Κ 3 35x80						
Σταθμη 2 18Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8)(ρ=31.5/1000)						
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ			
Nsd= 914	σc=9.91	Μεπ-y=551	vd= .18	ey=0		
Msdy=66	x 1 as=2.68		Sy= .75			
Msdx=274	σs=149.15	Μεπ-x=1050	Sx= .75	ex=0		
o:Φ25						
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος +Σιγμα						
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) 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. (.564 -65) (.357 -1) (.92 -1) (.204 -43)						
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ3.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.304 Wτιθ.=.328 a=.31						fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=218 Vrd2=1000						
.1AcFcd= -467 Nsd=-603 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0						Msd=.1835
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.			Trd1=126.4
Vsd=33	Vsd=93	Vsd=93	Vsd=93			As =0
Vcd=218	Vcd=196	Vcd=218	Vcd=196			
As/s=.044	=0,04400	=0,04400	=0,04400			=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=199 Vrd2=1116						
.1AcFcd= -467 Nsd=-603 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0						
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.			
Vsd=117	Vsd=105	Vsd=105	Vsd=105			
Vcd 199	Vcd=179	Vcd=199	Vcd=179			
As/s=.01925	=0,01925	=0,01925	=0,01925			

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ



Υποστυλώματα

Κ 4 30x150					
Σταθμη 2 4Φ10+20Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2+3+8)(ρ=13.9/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 1347	σc=14.16	Μεπ-y=452	vd= .22	ey=0	
Msdy=46	x 1 as=100		Sy= .75		
Msdx=1764	σs=434.78	Μεπ-x=2212	Sx= 0	ex=0	
X:Φ10 o:Φ20 Σχαρες:Φ10/11(οριζ) Φ10/12(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (440cm) Φ12/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.649-7) (2.616-8) (1.78 -8) (1.411-44)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ4.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.854 Wτιθ.=1.02 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=391 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-1242=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=0 As (δισδ)=0					Msd=.1692
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=24	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=22		As =0
Vcd=391	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=352		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=352 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-1242=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.44As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=106	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=942	as=.41381	(60x30)
Vcd 352	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=246	ρh=4.5	Nsd= 1356
				ρv=4.5	Nεπ= 6071
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,13500		vd=0,45



Υποστυλώματα

Κ 5 35x180				
Σταθμη 2 2Φ10+12Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+14-15)(ρ=8.8/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 2735	σc=13.82	Μεπ-y=593	vd= .27	ey=0
Msdy=21	x 1 as=100		Sy= .75	
Msdx=2268	σs=330.81	Μεπ-x=3085	Sx= 0	ex=0
+:Φ10 X:Φ18 o:Φ20 Σχαρες:Φ10/17(οριζ) Φ10/18(κατ.)				

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (440cm) Φ12/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.16 -29) (1.558-33) (1.806-33) (1.351-29)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ5.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.731 Wτιθ.=.818 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=679 Vrd2=2251					
.1AcFcd= -1050 Nsd=-2615=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.08As (δισδ)=0					Msd=.3354
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=330.6
Vsd=5	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=7		As =0
Vcd=679	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=611		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=625 Vrd2=2101					
.1AcFcd= -1050 Nsd=-2615=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.48As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=91	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=984	as=.3	(70x35)
Vcd 625	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=438	ρh=2.5	Nsd= 1752
				ρv=2.5	Νεπ= 7517
As/s=.01925	=0,00000	=0,00000	=0,08750		vd=0,43



Υποστυλώματα

Κ 6 35x80					
Σταθμη 2 18Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8)(ρ=31.5/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 433	σc=8.44	Μεπ-y=508	vd= .07	ey=0	
Msdy=159	x 1 as=2.97		Sy= .75		
Msdx=17	σs=122.8	Μεπ-x=1033	Sx= .66	ex=0	
o:Φ25					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (440cm) 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. (.396 -43) (.436 -49) (.753 -1) (.705 -19)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ6.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.126 Wτιθ.=.328 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=169 Vrd2=1000					
.1AcFcd= -467 Nsd=-282 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.1979
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=126.4
Vsd=53	Vsd=131	Vsd=131	Vsd=131		As =0
Vcd=169	Vcd=50	Vcd=169	Vcd=50		
As/s=.044	=0,07099	=0,04400	=0,07099		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=151 Vrd2=1116					
.1AcFcd= -467 Nsd=-282 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.31As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=7	Vsd=131	Vsd=131	Vsd=131		
Vcd 151	Vcd=45	Vcd=151	Vcd=45		
As/s=.01925	=0,02977	=0,01925	=0,02977		

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ



Υποστυλώματα

Κ 7 30x485x50x30x80x515					
Σταθμη 2 55Φ10+28Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2+3+8)(ρ=5.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 794	σc=10.97	Μεπ-y=1449	vd= .08	ey=0	
Msdy=46	x 1 as=100		Sy= .75		
Msdx=8380	σs=434.78	Μεπ-x=18036	Sx= .69	ex=0	
X:Φ10 o:Φ20	Σχαρες:Φ10/12(οριζ) Φ10/13(κατ.)				

Συνδετ./Περιοχη: (440cm) 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. (1.065-7) (.33 -34) (.473 -50) (.46 -30)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ7.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.559 Wτιθ.=.711 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=6 Vrd1=840 Vrd2=5019					
.1AcFcd= -2425 Nsd=-1174=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=0 As (δισδ)=0					Msd=.9252
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=708.3
Vsd=24	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=30		As =0
Vcd=840	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=252		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=727 Vrd2=4957					
.1AcFcd= -2425 Nsd=-1174=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.63As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=182	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=2047	as=.3	(97x30)
Vcd 727	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=181	ρh=4.4090	Nsd= 1436
				ρv=4	Νεπ= 9160
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,12000		vd=0,30
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.301 -40) (.332 -32) (.526 -50) (.473 -50)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ7.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.144 Wτιθ.=.666 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=122 Vrd2=957					
.1AcFcd= -400 Nsd=-194 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=0 As (δισδ)=0					Msd=.1256
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=98.53
Vsd=28	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=36		As =0
Vcd=122	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=36		
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,01650		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=138 Vrd2=828					
.1AcFcd= -400 Nsd=-194 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.63As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=1		
Vcd 138	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=41		
As/s=.044	=0,00000	=0,00000	=0,04400		



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Υποστυλώματα

Κ 8 30x250					
Σταθμη 2 10Φ10+8Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2+3+8)(ρ=6/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 1267	σc=11.91	Μεπ-y=471	vd= .12	ey=0	
Msdy=30	x 1 as=100		Sy= .75		
Msdx=2574	σs=391.48	Μεπ-x=4028	Sx= 0	ex=0	
+:Φ10 Χ:Φ18 ο:Φ20 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (440cm) Φ12/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.242-7) (.799 -13) (.998 -8) (1.216-21)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ8.1) Περισφιξη: Ωαπαιτ.=.759 Ωτιθ.=1.02 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=533 Vrd2=2587					
.1AcFcd= -1250 Nsd=-1271=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.96As (δισδ)=0					Msd=.6167
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=353.0
Vsd=1	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=16		As =0
Vcd=533	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=480		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=471 Vrd2=2525					
.1AcFcd= -1250 Nsd=-1271=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.41As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=97	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=746	as=.3	(60x30)
Vcd 471	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=330	ρh=2	Nsd= 1206
				ρv=2	Νεπ= 5637
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,06000		vd=0,40



Υποστυλώματα

Κ 9 150x30					
Σταθμη 2 8Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2+3+8)(ρ=10.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 2353	σc=9.3	Μεπ-y=1921	vd= .31	ey=0	
Msdy=619	x 1 as=100		Sy= 0		
Msdx=9	σs=157.31	Μεπ-x=392	Sx= .69	ex=0	
Χ:Φ18 ο:Φ20 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (440cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=2.36					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.85 -9) (.688 -9) (.554 -61) (.477 -6)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ9.1) Περισφιξη: Ωαπαιτ.=.667 Ωτιθ.=.711 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=435 Vrd2=1490					

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

.1AcFcd= -750 Nsd=-1798=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-1 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=32	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=399	as=.3	(30x60)
Vcd=435	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=304	ρh=1	Nsd= 1060
				ρv=1	Νεπ= 5637
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,03000		vd=0,35
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=475 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-1798=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.83As (δισδ)=0					Msd=.2896
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=3	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=25		As =0
Vcd 475	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=427		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000



Υποστυλώματα

Κ 10 35x150					
Σταθμη 2 12Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8-13-15)(ρ=10.6/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 1236	σc=11.14	Μεπ-y=509	vd= .17	ey=0	
Msdy=79	x 1 as=100		Sy= .75		
Msdx=828	σs=187.32	Μεπ-x=2120	Sx= 0	ex=0	
X:Φ18 o:Φ20 Σχαρες:Φ10/17(οριζ) Φ10/18(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (440cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=2.19 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.437 -28) (.537 -49) (.894 -11) (1.098-19)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ10.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.337 Wτιθ.=.568 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=425 Vrd2=1875					
.1AcFcd= -875 Nsd=-1244=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.5848
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=269.0
Vsd=34	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=34		As =0
Vcd=425	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=383		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=380 Vrd2=1738					
.1AcFcd= -875 Nsd=-1244=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-1 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=35	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=400	as=.3	(70x35)
Vcd 380	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=266	ρh=1	Nsd= 808
				ρv=1	Νεπ= 7517
As/s=.01925	=0,00000	=0,00000	=0,03500		vd=0,20



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Υποστυλώματα

Κ 11 250x30					
Σταθμη 2 16Φ10+16Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8-14-16)(ρ=8.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 204	σc=13.55	Μεπ-y=4258	vd= .1	ey=0	
Msdy=3104	x 1 as=100		Sy= 0		
Msdx=15	σs=434.78	Μεπ-x=448	Sx= .75	ex=0	
+:Φ10 X:Φ18 o:Φ20 Σχαρες:Φ10/14(οριζ) Φ10/15(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (330cm) Φ12/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=3.5					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.437-9) (1.19 -51) (1.346-26) (1.653-26)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ11.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.765 Wτιθ.=1.02 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=382 Vrd2=2525					
.1AcFcd= -1250 Nsd=-679 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.82As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=25	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=978	as=.3	(30x60)
Vcd=382	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=95	ρh=3.5000	Nsd= 1214
				ρv=3.5	Νεπ= 6146
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,10500		vd=0,40
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=444 Vrd2=2587					
.1AcFcd= -1250 Nsd=-679 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.75As (δισδ)=0					Msd=.6856
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=353.0
Vsd=14	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=67		As =0
Vcd 444	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=133		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000



Υποστυλώματα

Κ 12 80x30					
Σταθμη 2 14Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8-13-16)(ρ=18.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 314	σc=5.39	Μεπ-y=615	vd= .13	ey=0	
Msdy=88	x 1 as=2.87		Sy= .69		
Msdx=18	σs=68.35	Μεπ-x=266	Sx= .75	ex=0	
o:Φ20					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (440cm) 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. (.287 -16) (.245 -14) (.28 -80) (.435 -24)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ12.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.249 Wτιθ.=.378 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=158 Vrd2=957					
.1AcFcd= -400 Nsd=-435 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.34As (δισδ)=0					Msd=.1637
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=98.53

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Vsd=1	Vsd=97	Vsd=97	Vsd=97		As =0
Vcd=158	Vcd=142	Vcd=158	Vcd=142		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=174 Vrd2=828					
.1AcFcd= -400 Nsd=-435 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.93As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=3	Vsd=97	Vsd=97	Vsd=97		
Vcd 174	Vcd=157	Vcd=174	Vcd=157		
As/s=.044	=0,04400	=0,04400	=0,04400		

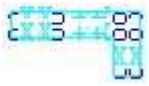


Υποστυλώματα

Κ 13 150x30x120x45x30x75					
Σταθμη 2 4Φ10+8Φ18+12Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+13+16)(ρ=9.9/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 840	σc=8.39	Μεπ-y=2274	vd= .08	ey=0	
Msdy=562	x 1 as=100		Sy= .75		
Msdx=42	σs=141.13	Μεπ-x=826	Sx= .75	ex=0	
+:Φ10 X:Φ18 o:Φ20 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ακραιος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (440cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=3.5					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.265 -60) (.47 -58) (.343 -16) (.748 -16)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ13.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.291 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=223 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-388 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.71As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=90	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=364	as=.3	(30x30)
Vcd=223	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=55	ρh=2	Nsd= 463
				ρv=2	Νεπ= 5637
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,06000		vd=0,15
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=263 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-388 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.24As (δισδ)=0					Msd=.3190
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=9	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=15		As =0
Vcd 263	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=79		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.271 -7) (.265 -60) (.147 -45) (.472 -38)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ13.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.201 Wτιθ.=.413 a=.27					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=79 Vrd2=465					
.1AcFcd= -225 Nsd=-117 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.71As (δισδ)=0					Msd=7.679
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=47.81
Vsd=1	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=4		As =0
Vcd=79	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=23		
As/s=.02475	=0,00000	=0,00000	=0,02475		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=76 Vrd2=504					
.1AcFcd= -225 Nsd=-117 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.24As (δισδ)=0					

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=6	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=10		
Vcd 76	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=23		
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,01650		



Υποστυλώματα

Κ 14 385x30 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 2/1000 M1=27.67KNm/m M2-3=45.83KNm/m					
Σταθμη 2 52Φ10 (Σ.Φ.=Κεφ+1+2-3+8)(ρ=3.5/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 215	σc=14.16	Μεπ-y=6891	vd= .02	ey=0	
Msdy=2047	x 2.33	as=.59	Sy= .75		
Msdx=223	σs=434.78	Μεπ-x=297	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10 Σχαρες:Φ10/17(οριζ) Φ10/15(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. (2.752-50) (.977 -34) (1.814-8) (.292 -44)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ14.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.228 Wτιθ.=7.70 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=487 Vrd2=3922					
.1AcFcd= -1925 Nsd=-341 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.93As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=147	Vsd=1201	Vsd=1201	Vsd=1201	as=.3	(0x0)
Vcd=487	Vcd=121	Vcd=487	Vcd=121	ρh=3.3	Nsd= 0
				ρv=3	Nεπ= 0
As/s=.0165	=0,09000	=0,09000	=0,09000		vd=0,13
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=578 Vrd2=3984					
.1AcFcd= -1925 Nsd=-341 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.97As (δισδ)=0					Msd=.8105
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=557.1
Vsd=46	Vsd=0	Vsd=387	Vsd=0		As =0
Vcd 578	Vcd=0	Vcd=578	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

Κ 15 385x30 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 2/1000 M1=27.67KNm/m M2-3=45.83KNm/m					
Σταθμη 2 52Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+14-16)(ρ=3.5/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 338	σc=12.89	Μεπ-y=6891	vd= .02	ey=0	
Msdy=2119	x 2.33	as=.48	Sy= .75		
Msdx=136	σs=434.78	Μεπ-x=297	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10 Σχαρες:Φ10/14(οριζ) Φ10/15(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. (1.427-42) (.528 -45) (.483 -50) (.573 -9)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ15.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.225 Wτιθ.=7.70 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=480 Vrd2=3922					

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

.1AcFcd= -1925 Nsd=-295 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.6 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=361	Vsd=1343	Vsd=1343	Vsd=1343	as=.3	(0x0)
Vcd=480	Vcd=120	Vcd=480	Vcd=120	ρh=3.85	Nsd= 0
				ρv=3.5	Νεπ= 0
As/s=.0165	=0,10500	=0,10500	=0,10500		vd=0,12
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=572 Vrd2=3984					
.1AcFcd= -1925 Nsd=-295 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.6164
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=557.1
Vsd=50	Vsd=0	Vsd=379	Vsd=0		As =0
Vcd 572	Vcd=0	Vcd=572	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

Κ 16 362x30 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 2/1000 M1=27.67KNm/m M2-3=45.83KNm/m					
Σταθμη 2 42Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3+8)(ρ=3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 299	σc=13.84	Μεπ-y=5575	vd= .02	ey=0	
Msdy=1277	x 2.33	as=.66	Sy= .75		
Msdx=183	σs=434.78	Μεπ-x=263	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. (1.172-52) (.972 -1) (1.821-10) (.122 -45)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ16.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.220 Wτιθ.=7.26 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=453 Vrd2=3684					
.1AcFcd= -1810 Nsd=-292 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.64As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=52	Vsd=1214	Vsd=1214	Vsd=1214	as=.3	(0x0)
Vcd=453	Vcd=113	Vcd=453	Vcd=113	ρh=3.1028	Nsd= 0
				ρv=3	Νεπ= 0
As/s=.0165	=0,09000	=0,09000	=0,09000		vd=0,12
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=539 Vrd2=3746					
.1AcFcd= -1810 Nsd=-292 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.6552
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=522.4
Vsd=60	Vsd=0	Vsd=363	Vsd=0		As =0
Vcd 539	Vcd=0	Vcd=539	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

Κ 17 358x30 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 2/1000 M1=27.67KNm/m M2-3=45.83KNm/m					
Σταθμη 2 42Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8-13-16)(ρ=3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 466	σc=11.66	Μεπ-y=5437	vd= .02	ey=0	
Msdy=2052	x 2.33	as=.58	Sy= .75		
Msdx=115	σs=434.78	Μεπ-x=260	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. (1.195-24) (.536 -57) (.337 -84) (.612 -3)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ17.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.274 Wτιθ.=7.30 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=457 Vrd2=3643					
.1AcFcd= -1790 Nsd=-350 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.95As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=434	Vsd=1081	Vsd=1081	Vsd=1081	as=.34183	(0x0)
Vcd=457	Vcd=114	Vcd=457	Vcd=114	ρh=3.0685	Nsd= 0
				ρv=3	Νεπ= 0

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

As/s=.0165	=0,09000	=0,09000	=0,09000		vd=0,15
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=543 Vrd2=3705					
.1AcFcd= -1790 Nsd=-350 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.9363
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=516.3
Vsd=51	Vsd=0	Vsd=348	Vsd=0		As =0
Vcd 543	Vcd=0	Vcd=543	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

Κ 18 30x260 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 1/1000 M1=15.27KNm/m M2-3=25.29KNm/m					
Σταθμη 2 42Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8)(ρ=4.2/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 497	σc=14.54	Μεπ-y=535	vd= .04	ey=0	
Msdy=161	x 2.33	as=1.07	Sy= .75		
Msdx=320	σs=277.77	Μεπ-x=4147	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/12(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. (-) (1.279-19) (2.759-19) (-)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ18.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.255 Wτιθ.=7.96 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=360 Vrd2=2628					
.1AcFcd= -1300 Nsd=-453 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.31As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=66	Vsd=619	Vsd=619	Vsd=619	as=.3	(0x0)
Vcd=360	Vcd=90	Vcd=360	Vcd=90	ρh=2	Nsd= 0
				ρv=2	Νεπ= 0
As/s=.0165	=0,06000	=0,06000	=0,06000		vd=0,14
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=424 Vrd2=2691					
.1AcFcd= -1300 Nsd=-453 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.3812
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=368.1
Vsd=91	Vsd=0	Vsd=262	Vsd=0		As =0
Vcd 424	Vcd=0	Vcd=424	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

Κ 19 30x240 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 0/1000 M1=10.35KNm/m M2-3=17.14KNm/m					
Σταθμη 2 46Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2-3+8)(ρ=4.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 268	σc=14.16	Μεπ-y=173	vd= .02	ey=0	
Msdy=141	x 2.33	as=.94	Sy= .75		
Msdx=1601	σs=434.78	Μεπ-x=2718	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10 Σχαρες:Φ10/12(οριζ) Φ10/11(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. (-) (1.518-11) (2.677-19) (-)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ19.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.336 Wτιθ.=7.96 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=306 Vrd2=2421					
.1AcFcd= -1200 Nsd=-248 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.32As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=52	Vsd=964	Vsd=964	Vsd=964	as=.3	(0x0)
Vcd=306	Vcd=76	Vcd=306	Vcd=76	ρh=4	Nsd= 0
				ρv=4	Νεπ= 0
As/s=.0165	=0,12000	=0,12000	=0,12000		vd=0,18
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=366 Vrd2=2484					
.1AcFcd= -1200 Nsd=-248 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.4034
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=337.9
Vsd=51	Vsd=0	Vsd=194	Vsd=0		As =0

Vcd 366	Vcd=0	Vcd=366	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

Κ 20 30x240 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 0/1000 M1=10.35KNm/m M2-3=17.14KNm/m					
Σταθμη 2 46Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2-3+8)(ρ=4.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 356	σc=14.16	Μεπ-y=155	vd= .02	ey=0	
Msdy=135	x 2.33	as=.93	Sy= .75		
Msdx=1764	σs=434.78	Μεπ-x=2718	Sx= .75	ex=0	
ο:Φ10 Σχαρες:Φ10/12(οριζ) Φ10/11(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. (2.934-19) (-) (.042 -11) (1.132-13)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ20.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.384 Wτιθ.=7.96 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=307 Vrd2=2421					
.1AcFcd= -1200 Nsd=-256 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.33As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=21	Vsd=961	Vsd=961	Vsd=961	as=.3	(0x0)
Vcd=307	Vcd=76	Vcd=307	Vcd=76	ρh=4	Nsd= 0
				ρv=4	Νεπ= 0
As/s=.0165	=0,12000	=0,12000	=0,12000		vd=0,20
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=367 Vrd2=2484					
.1AcFcd= -1200 Nsd=-256 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.4820
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=337.9
Vsd=42	Vsd=0	Vsd=197	Vsd=0		As =0
Vcd 367	Vcd=0	Vcd=367	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

Κ 21 93x25 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 0/1000 M1=1.53KNm/m M2-3=2.54KNm/m					
Σταθμη 2 12Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8)(ρ=4.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 145	σc=12.07	Μεπ-y=463	vd= .05	ey=0	
Msdy=196	x 1 as=2.98		Sy= .75		
Msdx=11	σs=434.78	Μεπ-x=132	Sx= .75	ex=0	
ο:Φ10					
Ειδη Συνδετηρων:					
Συνδετ./Περιοχη: S 20Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (-) (-) (.432 -13) (1.259-19)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ21.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.105 Wτιθ.=.441 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=106 Vrd2=937					
.1AcFcd= -388 Nsd=-103 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.1247
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=84.76
Vsd=55	Vsd=60	Vsd=60	Vsd=60		As =0
Vcd=106	Vcd=32	Vcd=106	Vcd=32		
As/s=.01375	=0,01375	=0,01375	=0,01375		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=120 Vrd2=762					
.1AcFcd= -388 Nsd=-103 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.77As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=4	Vsd=0	Vsd=60	Vsd=0		
Vcd 120	Vcd=0	Vcd=120	Vcd=0		
As/s=.0186	=0,00000	=0,01860	=0,00000		

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ



Υποστυλώματα

Κ 22 25x490 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 4/1000 M1=34.79KNm/m M2-3=57.61KNm/m					
Σταθμη 2 70Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+13+15)(ρ=4.5/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 163	σc=6.52	Μεπ-y=261	vd= 0	ey=0	
Msdy=51	x 2.33	as=.46	Sy= .75		
Msdx=1417	σs=213.58	Μεπ-x=7782	Sx= .75	ex=0	
ο: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. (.246 -62) (.536 -11) (.213 -7) (.3 -54)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ22.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.119 Wτιθ.=9.16 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=478 Vrd2=4174					
.1AcFcd= -2042 Nsd=-90 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.32As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=34	Vsd=935	Vsd=935	Vsd=935	as=.3	(0x0)
Vcd=478	Vcd=119	Vcd=478	Vcd=119	ρh=2.2272	Nsd= 0
				ρv=2	Nεπ= 0
As/s=.01375	=0,05000	=0,05000	=0,05000		vd=0,06
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=6 Vrd1=564 Vrd2=4014					
.1AcFcd= -2042 Nsd=-90 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.7548
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=500.2
Vsd=9	Vsd=0	Vsd=240	Vsd=0		As =0
Vcd 564	Vcd=0	Vcd=564	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

Κ 23 92x25 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 0/1000 M1=1.53KNm/m M2-3=2.54KNm/m					
Σταθμη 2 8Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+13+16)(ρ=2.6/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 221	σc=5.64	Μεπ-y=453	vd= .05	ey=0	
Msdy=78	x 1 as=2.67		Sy= .75		
Msdx=9	σs=74.26	Μεπ-x=131	Sx= .75	ex=0	
ο:Φ10					
Ειδη Συνδετηρων:					
Συνδετ./Περιοχη: S 20Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.275 -54) (.321 -58) (.328 -8) (.455 -16)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ23.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.114 Wτιθ.=.443 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=103 Vrd2=927					
.1AcFcd= -384 Nsd=-88 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.34As (δισδ)=0					Msd=.1212
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=83.71
Vsd=22	Vsd=52	Vsd=52	Vsd=52		As =0
Vcd=103	Vcd=31	Vcd=103	Vcd=31		
As/s=.01375	=0,01375	=0,01375	=0,01375		=0,0000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=116 Vrd2=753					
.1AcFcd= -384 Nsd=-88 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.87As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=2	Vsd=0	Vsd=52	Vsd=0		
Vcd 116	Vcd=0	Vcd=116	Vcd=0		
As/s=.0184	=0,00000	=0,01840	=0,00000		



Υποστυλώματα

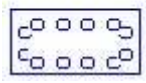
Κ 24 282x30 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 1/1000 M1=14.34KNm/m M2-3=23.75KNm/m					
Σταθμη 2 32Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8-14-15)(ρ=2.9/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 195	σc=8.78	Μεπ-y=4934	vd= .03	ey=0	
Msdy=1080	x 2.33	as=.93	Sy= .75		
Msdx=52	σs=341.12	Μεπ-x=582	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/18(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. (.615 -28) (.37 -18) (.514 -32) (.792 -25)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ24.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.242 Wτιθ.=7.96 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=369 Vrd2=2856					
.1AcFcd= -1410 Nsd=-345 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.4 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=19	Vsd=721	Vsd=721	Vsd=721	as=.3	(0x0)
Vcd=369	Vcd=92	Vcd=369	Vcd=92	ρh=2.5	Nsd= 0
				ρv=2.5	Nεπ= 0
As/s=.0165	=0,07500	=0,07500	=0,07500		vd=0,13
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=438 Vrd2=2918					
.1AcFcd= -1410 Nsd=-345 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.99As (δισδ)=0					Msd=.8062
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=401.4
Vsd=5	Vsd=0	Vsd=238	Vsd=0		As =0
Vcd 438	Vcd=0	Vcd=438	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

Κ 25 282x30 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 1/1000 M1=14.34KNm/m M2-3=23.75KNm/m					
Σταθμη 2 32Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8-14-15)(ρ=2.9/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 146	σc=7.13	Μεπ-y=3125	vd= .03	ey=0	
Msdy=787	x 2.33	as=.78	Sy= .75		
Msdx=41	σs=256.56	Μεπ-x=193	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/18(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. (.429 -32) (.605 -25) (.55 -28) (.267 -74)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ25.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.203 Wτιθ.=7.96 a=.31					fyk=500

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=360 Vrd2=2856					
.1AcFcd= -1410 Nsd=-287 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.68As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=130	Vsd=470	Vsd=470	Vsd=470	as=.3	(0x0)
Vcd=360	Vcd=90	Vcd=360	Vcd=90	ρh=1.5	Nsd= 0
				ρv=1.5	Νεπ= 0
As/s=.0165	=0,04500	=0,04500	=0,04500		vd=0,11
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=429 Vrd2=2918					
.1AcFcd= -1410 Nsd=-287 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.99As (δισδ)=0					Msd=.7436
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=401.4
Vsd=4	Vsd=0	Vsd=235	Vsd=0		As =0
Vcd 429	Vcd=0	Vcd=429	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

Κ 26 60x30 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 0/1000 M1=.64KNm/m M2-3=1.07KNm/m					
Σταθμη 2 12Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8-13+16)(ρ=4.5/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 155	σc=9.33	Μεπ-y=228	vd= .14	ey=0	
Msdy=25	x 1 as=3.78		Sy= .75		
Msdx=16	σs=434.78	Μεπ-x=119	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10					
Ειδη Συνδετηρων:					
Συνδετ./Περιοχη: S 20Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.226 -8) (.854 -28) (.184 -26) (.554 -49)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ26.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.279 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=89 Vrd2=698					
.1AcFcd= -300 Nsd=-114 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.74As (δισδ)=0					Msd=9.298
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=69.55
Vsd=1	Vsd=39	Vsd=39	Vsd=39		As =0
Vcd=89	Vcd=26	Vcd=89	Vcd=26		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=99 Vrd2=621					
.1AcFcd= -300 Nsd=-114 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.74As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=39	Vsd=0		
Vcd 99	Vcd=0	Vcd=99	Vcd=0		
As/s=.012	=0,00000	=0,01200	=0,00000		



Υποστυλώματα

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Οπλισμοί Υποστυλωμάτων στάθμης 3

Κ 1 30x150					
Σταθμη 3 8Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3+8)(ρ=10.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 271	σc=11.42	Μεπ-y=341	vd= .15	ey=0	
Msdy=137	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=263	σs=308.65	Μεπ-x=1760	Sx= 0	ex=0	
X:Φ18 o:Φ20 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=3.32acdy=2.75 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.945 -52) (.442 -66) (1.151-10) (.445 -6)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ1.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.311 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=307 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-678 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.37As (δισδ)=0					Msd=1.370
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=26	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=55		As =0
Vcd=307	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=92		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=267 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-678 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.9 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=9	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=346	as=.3	(60x30)
Vcd 267	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=66	ρh=2	Nsd= 495
				ρv=2	Νεπ= 5637
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,06000		vd=0,16



Υποστυλώματα

Κ 2 35x80					
Σταθμη 3 14Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8-13-15)(ρ=24.5/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 1523	σc=11.91	Μεπ-y=453	vd= .34	ey=21	
Msdy=134	x 1 as=3.09		Sy= .9		
Msdx=192	σs=197.73	Μεπ-x=939	Sx= .95	ex=29	
o:Φ25					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος(2) +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (464cm) Φ12/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=1.94 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.794 -7) (1.02 -3) (.702 -10) (1.242-23)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ2.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.570 Wτιθ.=.816 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=293 Vrd2=1000					
.1AcFcd= -467 Nsd=-1104=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.97As (δισδ)=0					Msd=.9205
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=126.4
Vsd=0	Vsd=172	Vsd=172	Vsd=172		As =0
Vcd=293	Vcd=263	Vcd=293	Vcd=263		
As/s=.044	=0,04400	=0,04400	=0,04400		=0,0000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=274 Vrd2=1116					
.1AcFcd= -467 Nsd=-1104=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.32As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=1	Vsd=256	Vsd=256	Vsd=256		
Vcd 274	Vcd=246	Vcd=274	Vcd=246		
As/s=.01925	=0,01925	=0,01925	=0,01925		



Υποστυλώματα

Κ 3 35x80					
Σταθμη 3 18Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2+3+8)(ρ=31.5/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 342	σc=12.18	Μεπ-y=551	vd= .23	ey=41	
Msdy=130	x 1 as=3.52		Sy= 1		
Msdx=309	σs=242.98	Μεπ-x=1050	Sx= 1	ex=92	
o:Φ25					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος(2) +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (464cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=2.76acdy=3.28 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.633 -7) (1.294-3) (.526 -47) (1.267-25)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ3.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.399 Wτιθ.=.567 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=236 Vrd2=1000					
.1AcFcd= -467 Nsd=-728 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.98As (δισδ)=0					Msd=.8784
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=126.4
Vsd=18	Vsd=151	Vsd=151	Vsd=151		As =0
Vcd=236	Vcd=213	Vcd=236	Vcd=213		
As/s=.044	=0,04400	=0,04400	=0,04400		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=217 Vrd2=1116					
.1AcFcd= -467 Nsd=-728 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.34As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=3	Vsd=340	Vsd=340	Vsd=340		
Vcd 217	Vcd=196	Vcd=217	Vcd=196		
As/s=.01925	=0,04986	=0,04233	=0,04986		



Υποστυλώματα

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Κ 4 30x150					
Σταθμη 3 4Φ10+8Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3+8)(ρ=10.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 1188	σc=9.89	Μεπ-y=341	vd= .15	ey=0	
Msdy=124	x 1 as=100		Sy= .95		
Msdx=246	σs=132.61	Μεπ-x=1760	Sx= 0	ex=0	
+:Φ10 X:Φ18 o:Φ20 Σχαρες:Φ10/11(οριζ) Φ10/12(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (374cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.07acdy=3.5 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.882 -38) (.553 -48) (.917 -10) (.627 -19)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ4.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.341 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=322 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-781 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.32As (δισδ)=0					Msd=1.598
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=36	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=65		As =0
Vcd=322	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=290		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=283 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-781 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.64As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=73	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=877	as=.3	(60x30)
Vcd 283	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=198	ρh=4.5	Nsd= 542
				ρv=4.5	Νεπ= 5637
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,13500		vd=0,18



Υποστυλώματα

Κ 5 35x180					
Σταθμη 3 4Φ12+12Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2-3+8)(ρ=8.8/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 1630	σc=12.24	Μεπ-y=558	vd= .19	ey=0	
Msdy=197	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=885	σs=204.68	Μεπ-x=2957	Sx= 0	ex=0	
+:Φ12 X:Φ18 o:Φ20 Σχαρες:Φ10/10(οριζ) Φ12/14(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (374cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.469 -9) (1.089-3) (.514 -51) (1.305-6)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ5.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.393 Wτιθ.=.568 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=564 Vrd2=2251					
.1AcFcd= -1050 Nsd=-1848=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.98As (δισδ)=0					Msd=3.088
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=330.6
Vsd=3	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=94		As =0
Vcd=564	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=507		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=510 Vrd2=2101					
.1AcFcd= -1050 Nsd=-1848=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.69As (δισδ)=0					

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=103	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=1299	as=.3	(70x35)
Vcd 510	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=357	ρh=4.5	Nsd= 942
				ρv=4.5	Νεπ= 7517
As/s=.01925	=0,00000	=0,00000	=0,15750		vd=0,23



Υποστυλώματα

Κ 6 35x80					
Σταθμη 3 18Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2+3+8)(ρ=31.5/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 952	σc=14.16	Μεπ-y=551	vd= .2	ey=0	
Msdy=196	x 1 as=2.7		Sy= 1		
Msdx=558	σs=383.19	Μεπ-x=1057	Sx= .85	ex=0	
o:Φ25					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος(2) +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (374cm) 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. (.88 -19) (2.37 -3) (.949 -47) (1.676-6)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ6.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.341 Wτιθ.=.567 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=228 Vrd2=1000					
.1AcFcd= -467 Nsd=-673 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.86As (δισδ)=0					Msd=1.006
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=126.4
Vsd=45	Vsd=215	Vsd=215	Vsd=215		As =0
Vcd=228	Vcd=205	Vcd=228	Vcd=205		
As/s=.044	=0,04400	=0,04400	=0,04400		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=209 Vrd2=1116					
.1AcFcd= -467 Nsd=-673 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.5 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=3	Vsd=527	Vsd=527	Vsd=527		
Vcd 209	Vcd=188	Vcd=209	Vcd=188		
As/s=.01925	=0,11693	=0,10970	=0,11693		



Υποστυλώματα

Κ 7 30x485x50x30x80x515
Σταθμη 3 59Φ12+28Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2+3+8)(ρ=5.1/1000)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 328	σc=9.64	Μεπ-y=1449	vd= .05	ey=0
Msdy=227	x 1 as=100		Sy= 1	
Msdx=4413	σs=384.3	Μεπ-x=18036	Sx= .95	ex=0
X:Φ12 o:Φ20 Σχαρες:Φ12/10(οριζ) Φ12/13(κατ.)				
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ακραιος +Ενδιαμεσος +Σιγμα				
Συνδετ./Περιοχη: (374cm) Φ10/10				
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0				
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=1.92acdy=2.27 ποδας:acdx=0 acdy=0				
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.888 -9) (.163 -34) (.712 -10) (.338 -51)				

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ7.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.370 Wτιθ.=.372 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=6 Vrd1=793 Vrd2=5019					
.1AcFcd= -2425 Nsd=-857 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.86As (δισδ)=0					Msd=5.125
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=708.3
Vsd=8	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=71		As =.8121
Vcd=793	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=237		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=680 Vrd2=4957					
.1AcFcd= -2425 Nsd=-857 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.82As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=134	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=3131	as=.3	(97x30)
Vcd 680	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=170	ρh=7.7600	Nsd= 1023
				ρv=6.00000	Νεπ= 9160
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,18000		vd=0,21
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.599 -9) (.479 -9) (.776 -10) (.712 -10)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ7.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.106 Wτιθ.=.378 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=114 Vrd2=957					
.1AcFcd= -400 Nsd=-142 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.86As (δισδ)=0					Msd=.6959
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=98.53
Vsd=9	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=83		As =0
Vcd=114	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=34		
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,01700		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=130 Vrd2=828					
.1AcFcd= -400 Nsd=-142 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.82As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=1		
Vcd 130	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=39		
As/s=.044	=0,00000	=0,00000	=0,04400		



Υποστυλώματα

Κ 8 30x250				
Σταθμη 3 12Φ10+8Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Κεφ+1-2+3+8)(ρ=6/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 774	σc=9.14	Μεπ-y=471	vd= .1	ey=0
Msdy=179	x 1 as=100		Sy= 1	
Msdx=212	σs=221.1	Μεπ-x=4028	Sx= 0	ex=0
+:Φ10 X:Φ18 o:Φ20 Σχαρες:Φ10/17(οριζ) Φ10/17(κατ.)				
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος				

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Συνδετ./Περιοχη: (374cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=1.72 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.713 -9) (.768 -9) (.832 -51) (.604 -51)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ8.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.359 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=494 Vrd2=2587					
.1AcFcd= -1250 Nsd=-1013=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.83As (δισδ)=0					Msd=2.308
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=353.0
Vsd=13	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=96		As =0
Vcd=494	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=148		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=433 Vrd2=2525					
.1AcFcd= -1250 Nsd=-1013=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.97As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=7	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=794	as=.3	(60x30)
Vcd 433	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=108	ρh=3	Nsd= 571
				ρv=3	Νεπ= 5637
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,09000		vd=0,19



Υποστυλώματα

Κ 9 150x30					
Σταθμη 3 4Φ12+8Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3+8)(ρ=10.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 680	σc=13.44	Μεπ-y=1865	vd= .2	ey=0	
Msdy=1277	x 1 as=100		Sy= 0		
Msdx=5	σs=434.78	Μεπ-x=376	Sx= .9	ex=0	
+:Φ12 X:Φ18 o:Φ20 Σχαρες:Φ12/11(οριζ) Φ12/12(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (374cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=2.36					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.25acdy=3.5 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.864 -9) (1.17 -9) (1.48 -8) (1.591-10)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ9.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.590 Wτιθ.=.711 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=334 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-1123=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.66As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=137	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=1198	as=.3	(30x60)
Vcd=334	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=234	ρh=6.5000	Nsd= 937
				ρv=6.50000	Νεπ= 5637
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,19500		vd=0,31
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=374 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-1123=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.77As (δισδ)=0					Msd=1.376
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=10	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=49		As =0
Vcd 374	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=336		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ



Υποστυλώματα

Κ 10 35x150					
Σταθμη 3 12Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2+3+8)(ρ=10.6/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 1086	σc=14.16	Μεπ-y=475	vd= .13	ey=0	
Msdy=165	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=1533	σs=434.78	Μεπ-x=1998	Sx= 0	ex=0	
X:Φ18 o:Φ20 Σχαρες:Φ12/11(οριζ) Φ12/12(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (374cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=2.19 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.07acdy=3.5 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.438-20) (3.245-16) (1.013-12) (2.277-24)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ10.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.436 Wτιθ.=.568 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=397 Vrd2=1875					
.1AcFcd= -875 Nsd=-1055=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.49As (δισδ)=0					Msd=2.309
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=269.0
Vsd=37	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=89		As =0
Vcd=397	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=357		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=351 Vrd2=1738					
.1AcFcd= -875 Nsd=-1055=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.99As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=9	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=1201	as=.3	(70x35)
Vcd 351	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=246	ρh=5.5	Nsd= 1045
				ρv=5.5	Νεπ= 7517
As/s=.01925	=0,00000	=0,00000	=0,19250		vd=0,26



Υποστυλώματα

Κ 11 250x30				
Σταθμη 3 20Φ12+16Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2+3+8)(ρ=8.7/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 247	σc=7.72	Μεπ-y=4258	vd= .08	ey=0
Msdy=1532	x 1 as=100		Sy= 0	
Msdx=35	σs=252.66	Μεπ-x=448	Sx= 1	ex=0
+:Φ12 X:Φ18 o:Φ20 Σχαρες:Φ12/11(οριζ) Φ12/12(κατ.)				
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος				

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

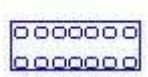
Συνδετ./Περιοχη: (374cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=3.5					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=1.86acdy=1.95 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.672 -9) (.36 -3) (.662 -10) (.336 -10)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ11.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.429 Wτιθ.=.711 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=365 Vrd2=2525					
.1AcFcd= -1250 Nsd=-563 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.98As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=10	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=1717	as=.3	(30x60)
Vcd=365	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=91	ρh=6.5000	Nsd= 682
				ρv=6.50000	Νεπ= 6146
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,19500		vd=0,23
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=427 Vrd2=2587					
.1AcFcd= -1250 Nsd=-563 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.91As (δισδ)=0					Msd=2.477
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=353.0
Vsd=3	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=40		As =0
Vcd 427	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=128		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000



Υποστυλώματα

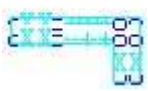
Κ 12 80x30					
Σταθμη 3 14Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2+3+8)(ρ=18.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 775	σc=11.8	Μεπ-y=615	vd= .2	ey=116	
Msdy=277	x 1 as=2.51		Sy= .8		
Msdx=29	σs=196.81	Μεπ-x=266	Sx= .95	ex=20	
o:Φ20					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (374cm) 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. (.71 -9) (1.222-9) (.663 -8) (.914 -10)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ12.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.375 Wτιθ.=.378 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=167 Vrd2=957					
.1AcFcd= -400 Nsd=-493 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.52As (δισδ)=0					Msd=.6430
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=98.53
Vsd=7	Vsd=382	Vsd=382	Vsd=382		As =0
Vcd=167	Vcd=150	Vcd=167	Vcd=150		
As/s=.0165	=0,08026	=0,07448	=0,08026		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=183 Vrd2=828					
.1AcFcd= -400 Nsd=-493 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.88As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=6	Vsd=155	Vsd=155	Vsd=155		
Vcd 183	Vcd=165	Vcd=183	Vcd=165		
As/s=.044	=0,04400	=0,04400	=0,04400		

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ



Υποστυλώματα

Κ 13 150x30x120x45x30x75					
Σταθμη 3 10Φ10+8Φ18+12Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2+3+8)(ρ=9.9/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 1103	σc=11.18	Μεπ-y=2274	vd= .11	ey=0	
Msdy=371	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=264	σs=212.25	Μεπ-x=826	Sx= 1	ex=0	
+:Φ10 X:Φ18 o:Φ20 Σχαρες:Φ10/10(οριζ) Φ10/10(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ακραιος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (374cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=3.5					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=2.61acdy=2.50 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.526 -9) (1.106-3) (.763 -32) (1.039-10)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ13.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.347 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=241 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-502 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.96As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=6	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=773	as=.3	(30x30)
Vcd=241	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=60	ρh=5	Nsd= 552
				ρv=5	Νεπ= 5637
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,15000		vd=0,18
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=280 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-502 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.64As (δισδ)=0					Msd=1.384
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=22	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=83		As =0
Vcd 280	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=84		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.547 -45) (.526 -9) (.169 -36) (.716 -6)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ13.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.264 Wτιθ.=.413 a=.27					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=84 Vrd2=465					
.1AcFcd= -225 Nsd=-151 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.96As (δισδ)=0					Msd=.3333
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=47.81
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=9		As =0
Vcd=84	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=25		
As/s=.02475	=0,00000	=0,00000	=0,02475		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=82 Vrd2=504					
.1AcFcd= -225 Nsd=-151 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.64As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=15	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=56		
Vcd 82	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=24		
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,02068		



Υποστυλώματα

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Οπλισμοί Υποστυλωμάτων στάθμης 4

Κ 1 30x150					
Σταθμη 4 8Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2-3+8)(ρ=10.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 596	σc=12.2	Μεπ-y=294	vd= .09	ey=0	
Msdy=119	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=491	σs=274.98	Μεπ-x=1549	Sx= 0	ex=0	
Χ:Φ18 ο:Φ20 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=3.02acdy=3.00 ποδας:acdx=3.32acdy=2.7					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.079-81) (1.051-47) (1.294-31) (1.297-5)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ1.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=274 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-457 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=1.439
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=66	Vsd=79	Vsd=79	Vsd=79		As =0
Vcd=274	Vcd=82	Vcd=274	Vcd=82		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=234 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-457 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.8 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=16	Vsd=0	Vsd=414	Vsd=0	as=.3	(60x30)
Vcd 234	Vcd=0	Vcd=234	Vcd=0	ρh=1.5	Nsd= 482
				ρv=1.5	Νεπ= 5637
As/s=.0165	=0,00000	=0,04500	=0,00000		vd=0,16

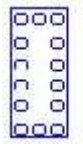


Υποστυλώματα

Κ 2 35x80					
Σταθμη 4 14Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2+3+8)(ρ=24.5/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 561	σc=14.16	Μεπ-y=438	vd= .18	ey=0	
Msdy=278	x 2.33	as=2.19	Sy= .95		
Msdx=473	σs=434.78	Μεπ-x=947	Sx= .9	ex=0	
ο:Φ25					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=2.67 ποδας:acdx=3.5 acdy=1.9					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.484-50) (3.494-15) (1.726-8) (2.678-57)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ2.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.306 Wτιθ.=.328 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=230 Vrd2=1000					
.1AcFcd= -467 Nsd=-690 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-1 As (δισδ)=0					Msd=1.006
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=126.4
Vsd=3	Vsd=255	Vsd=255	Vsd=255		As =0
Vcd=230	Vcd=207	Vcd=230	Vcd=207		

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

As/s=.044	=0,04400	=0,04400	=0,04400		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=212 Vrd2=1116					
.1AcFcd= -467 Nsd=-690 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.32As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=47	Vsd=351	Vsd=351	Vsd=351		
Vcd 212	Vcd=190	Vcd=212	Vcd=190		
As/s=.01925	=0,05559	=0,04826	=0,05559		



Υποστυλώματα

Κ 3 35x80					
Σταθμη 4 18Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2+3+8)(ρ=31.5/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 346	σc=14.16	Μεπ-y=508	vd= .15	ey=0	
Msdy=259	x 2.33	as=2.18	Sy= .95		
Msdx=575	σs=434.78	Μεπ-x=1027	Sx= .95	ex=0	
o:Φ25					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.18acdy=2.90 ποδας:acdx=2.76acdy=3.2					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.888 -21) (2.875-3) (.846 -63) (3.076-45)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ3.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.258 Wτιθ.=.328 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=207 Vrd2=1000					
.1AcFcd= -467 Nsd=-534 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.75As (δισδ)=0					Msd=1.024
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=126.4
Vsd=62	Vsd=204	Vsd=204	Vsd=204		As =0
Vcd=207	Vcd=186	Vcd=207	Vcd=186		
As/s=.044	=0,04400	=0,04400	=0,04400		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=188 Vrd2=1116					
.1AcFcd= -467 Nsd=-534 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.32As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=8	Vsd=476	Vsd=476	Vsd=476		
Vcd 188	Vcd=169	Vcd=188	Vcd=169		
As/s=.01925	=0,10602	=0,09950	=0,10602		



Υποστυλώματα

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Κ 4 30x150					
Σταθμη 4 2Φ10+8Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Κεφ+1+2-3+8)(ρ=10.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 631	σc=13.09	Μεπ-y=294	vd= .08	ey=0	
Msdy=103	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=696	σs=329.05	Μεπ-x=1549	Sx= 0	ex=0	
+:Φ10 X:Φ18 o:Φ20 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=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=3.07acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.465-50) (1.348-61) (1.307-8) (1.227-19)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ4.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=276 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-476 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=1.461
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=61	Vsd=76	Vsd=76	Vsd=76		As =0
Vcd=276	Vcd=83	Vcd=276	Vcd=83		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=237 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-476 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.45As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=83	Vsd=0	Vsd=685	Vsd=0	as=.32345	(60x30)
Vcd 237	Vcd=0	Vcd=237	Vcd=0	ρh=3	Nsd= 474
				ρv=3	Νεπ= 5637
As/s=.0165	=0,00000	=0,09000	=0,00000		vd=0,16



Υποστυλώματα

Κ 5 35x180					
Σταθμη 4 4Φ10+12Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Κεφ+1-2+3+8)(ρ=8.8/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 1236	σc=12.71	Μεπ-y=509	vd= .11	ey=0	
Msdy=71	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=1579	σs=348.56	Μεπ-x=2782	Sx= 0	ex=0	
+:Φ10 X:Φ18 o:Φ20 Σχαρες:Φ10/12(οριζ) Φ10/13(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=2.98 ποδας:acdx=3.5 acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.389-50) (1.326-62) (1.393-49) (1.22 -54)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ5.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=463 Vrd2=2251					
.1AcFcd= -1050 Nsd=-1177=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.93As (δισδ)=0					Msd=2.777
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=330.6
Vsd=3	Vsd=86	Vsd=86	Vsd=86		As =0
Vcd=463	Vcd=417	Vcd=463	Vcd=417		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=410 Vrd2=2101					

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

.1AcFcd= -1050 Nsd=-1177=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.73As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=76	Vsd=0	Vsd=1166	Vsd=0	as=.3	(70x35)
Vcd 410	Vcd=0	Vcd=410	Vcd=0	ρh=3.5	Nsd= 925
				ρv=3.5	Νεπ= 7517
As/s=.01925	=0,00000	=0,12250	=0,00000		vd=0,23



Υποστυλώματα

Κ 6 35x80				
Σταθμη 4 18Φ25 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+14+16)(ρ=31.5/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 553	σc=13.33	Μεπ-y=508	vd= .11	ey=0
Msdy=156	x 1 as=2.24		Sy= .95	
Msdx=347	σs=262.85	Μεπ-x=1033	Sx= .95	ex=0
o:Φ25				
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος +Σιγμα				
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10				
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0				
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.34acdy=3.5 ποδας:acdx=2.96acdy=3.5				
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.896 -5) (1.267-18) (1.013-62) (1.53 -60)				

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ6.1) Περισφιξη: Ωαπαιτ.=.197 Ωτιθ.=.328 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=192 Vrd2=1000					
.1AcFcd= -467 Nsd=-431 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.39As (δισδ)=0					Msd=1.031
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=126.4
Vsd=67	Vsd=201	Vsd=201	Vsd=201		As =0
Vcd=192	Vcd=57	Vcd=192	Vcd=57		
As/s=.044	=0,12697	=0,04400	=0,12697		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=173 Vrd2=1116					
.1AcFcd= -467 Nsd=-431 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.42As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=16	Vsd=498	Vsd=498	Vsd=498		
Vcd 173	Vcd=52	Vcd=173	Vcd=52		
As/s=.01925	=0,15427	=0,11235	=0,15427		



Υποστυλώματα

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Κ 7 30x485x50x30x80x515					
Σταθμη 4 47Φ10+28Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2+3+8)(ρ=5.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 418	σc=6.81	Μεπ-y=1075	vd= .03	ey=0	
Msdy=53	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=3700	σs=222.93	Μεπ-x=11876	Sx= 1	ex=0	
X:Φ10 o:Φ20 Σχαρες:Φ10/11(οριζ) Φ10/15(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ακραιος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=2.19acdy=2.50 ποδας:acdx=1.92acdy=2.2					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.569 -7) (.147 -2) (.438 -8) (.218 -21)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ7.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=748 Vrd2=5019					
.1AcFcd= -2425 Nsd=-557 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.82As (δισδ)=0					Msd=5.373
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=708.3
Vsd=8	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=56		As =.8515
Vcd=748	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=224		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=635 Vrd2=4957					
.1AcFcd= -2425 Nsd=-557 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.79As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=104	Vsd=0	Vsd=2158	Vsd=0	as=.3	(97x30)
Vcd 635	Vcd=0	Vcd=635	Vcd=0	ρh=4.8500	Nsd= 730
				ρv=3.5	Νεπ= 9160
As/s=.0165	=0,00000	=0,10500	=0,00000		vd=0,15
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.463 -52) (.431 -52) (.501 -8) (.438 -8)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ7.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.378 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=107 Vrd2=957					
.1AcFcd= -400 Nsd=-92 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.82As (δισδ)=0					Msd=.7296
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=98.53
Vsd=9	Vsd=66	Vsd=66	Vsd=66		As =0
Vcd=107	Vcd=32	Vcd=107	Vcd=32		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=123 Vrd2=828					
.1AcFcd= -400 Nsd=-92 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.79As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=0	Vsd=1	Vsd=1	Vsd=1		
Vcd 123	Vcd=37	Vcd=123	Vcd=37		
As/s=.044	=0,04400	=0,04400	=0,04400		



Υποστυλώματα

Κ 8 30x250				
Σταθμη 4 10Φ10+8Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8-13+16)(ρ=6/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 673	σc=12.53	Μεπ-y=471	vd= .05	ey=0
Msdy=144	x 1 as=100		Sy= 1	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Msdx=1460	σs=373.56	Μεπ-x=3649	Sx= 0	ex=0	
+:Φ10 X:Φ18 o:Φ20 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=3.5 acdy=1.74 ποδας:acdx=3.5 acdy=1.7					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.207-74) (.75 -48) (1.36 -70) (.948 -45)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ8.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=441 Vrd2=2587					
.1AcFcd= -1250 Nsd=-660 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.86As (δισδ)=0					Msd=2.586
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=353.0
Vsd=13	Vsd=115	Vsd=0	Vsd=115		As =0
Vcd=441	Vcd=132	Vcd=0	Vcd=132		
As/s=.055	=0,05500	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=380 Vrd2=2525					
.1AcFcd= -1250 Nsd=-660 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.99As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=5	Vsd=0	Vsd=801	Vsd=0	as=.3	(60x30)
Vcd 380	Vcd=0	Vcd=380	Vcd=0	ρh=2	Nsd= 521
				ρv=2	Νεπ= 5637
As/s=.0165	=0,00000	=0,06000	=0,00000		vd=0,17



Υποστυλώματα

Κ 9 150x30					
Σταθμη 4 2Φ10+8Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Κεφ+1-2-3+8)(ρ=10.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 468	σc=14.16	Μεπ-y=1549	vd= .1	ey=0	
Msdy=1246	x 1 as=100		Sy= 0		
Msdx=40	σs=434.78	Μεπ-x=294	Sx= 1	ex=0	
+:Φ10 X:Φ18 o:Φ20 Σχαρες:Φ10/12(οριζ) Φ10/13(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=2.15					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=2.54acdy=3.5 ποδας:acdx=3.25acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (2.669-52) (2.51 -52) (1.069-8) (1.426-45)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ9.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=256 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-607 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.45As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=164	Vsd=0	Vsd=833	Vsd=0	as=.3	(30x60)
Vcd=256	Vcd=0	Vcd=256	Vcd=0	ρh=4	Nsd= 579
				ρv=4	Νεπ= 5637
As/s=.0165	=0,00000	=0,12000	=0,00000		vd=0,19
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=296 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-607 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.7 As (δισδ)=0					Msd=1.458
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=13	Vsd=52	Vsd=52	Vsd=52		As =0
Vcd 296	Vcd=88	Vcd=296	Vcd=88		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ



Υποστυλώματα

Κ 10 35x150					
Σταθμη 4 12Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Κεφ+1+2+3+8)(ρ=10.6/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 691	σc=13.08	Μεπ-y=427	vd= .08	ey=0	
Msdy=144	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=781	σs=340.13	Μεπ-x=1852	Sx= 0	ex=0	
X:Φ18 o:Φ20 Σχαρες:Φ10/17(οριζ) Φ10/18(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=2.19 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=3.07acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.782 -7) (.877 -3) (1.337-62) (1.462-45)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ10.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=340 Vrd2=1875					
.1AcFcd= -875 Nsd=-677 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.03As (δισδ)=0					Msd=2.282
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=269.0
Vsd=66	Vsd=87	Vsd=87	Vsd=87		As =0
Vcd=340	Vcd=102	Vcd=340	Vcd=102		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=294 Vrd2=1738					
.1AcFcd= -875 Nsd=-677 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.99As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=1	Vsd=0	Vsd=595	Vsd=0	as=.3	(70x35)
Vcd 294	Vcd=0	Vcd=294	Vcd=0	ρh=2	Nsd= 455
				ρv=2	Nεπ= 7517
As/s=.01925	=0,00000	=0,07000	=0,00000		vd=0,11



Υποστυλώματα

Κ 11 250x30				
Σταθμη 4 22Φ10+16Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Κεφ+1-2+3+8)(ρ=8.7/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 136	σc=11.95	Μεπ-y=4258	vd= .05	ey=0
Msdy=2888	x 1 as=100		Sy= 0	
Msdx=35	σs=434.78	Μεπ-x=448	Sx= 1	ex=0
+:Φ10 X:Φ18 o:Φ20 Σχαρες:Φ10/10(οριζ) Φ10/10(κατ.)				

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

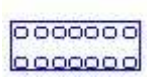
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=3.5					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=1.92acdy=2.03 ποδας:acdx=1.86acdy=1.9					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.218-52) (.887 -48) (1.249-51) (.924 -45)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ11.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=337 Vrd2=2525					
.1AcFcd= -1250 Nsd=-379 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.97As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=7	Vsd=0	Vsd=1514	Vsd=0	as=.3	(30x60)
Vcd=337	Vcd=0	Vcd=337	Vcd=0	ρh=5	Nsd= 725
				ρv=5	Νεπ= 6146
As/s=.0165	=0,00000	=0,15000	=0,00000		vd=0,24
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=399 Vrd2=2587					
.1AcFcd= -1250 Nsd=-379 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.95As (δισδ)=0					Msd=2.639
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=353.0
Vsd=2	Vsd=44	Vsd=0	Vsd=44		As =0
Vcd 399	Vcd=119	Vcd=0	Vcd=119		
As/s=.055	=0,05500	=0,00000	=0,05500		=0,0000



Υποστυλώματα

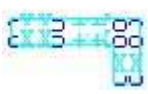
Κ 12 80x30					
Σταθμη 4 14Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2+3+8)(ρ=18.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 535	σc=14.16	Μεπ-y=588	vd= .13	ey=0	
Msdy=301	x 2.33	as=2.19	Sy= .85		
Msdx=104	σs=399.24	Μεπ-x=238	Sx= .95	ex=0	
o:Φ20					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (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. (1.681-50) (3.4 -52) (1.696-8) (2.851-10)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ12.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.240 Wτιθ.=.378 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=141 Vrd2=957					
.1AcFcd= -400 Nsd=-319 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.57As (δισδ)=0					Msd=.6796
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=98.53
Vsd=25	Vsd=357	Vsd=357	Vsd=357		As =0
Vcd=141	Vcd=42	Vcd=141	Vcd=42		
As/s=.0165	=0,10877	=0,07467	=0,10877		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=157 Vrd2=828					
.1AcFcd= -400 Nsd=-319 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.88As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=5	Vsd=149	Vsd=149	Vsd=149		
Vcd 157	Vcd=47	Vcd=157	Vcd=47		
As/s=.044	=0,10849	=0,04400	=0,10849		

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ



Υποστυλώματα

Κ 13 150x30x120x45x30x75					
Σταθμη 4 4Φ10+8Φ18+12Φ20 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+14+16)(ρ=9.9/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 735	σc=11.59	Μεπ-y=2274	vd= .07	ey=0	
Msdy=582	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=187	σs=323.15	Μεπ-x=826	Sx= 1	ex=0	
+:Φ10 X:Φ18 o:Φ20 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ακραιος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=3.5					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.01acdy=2.62 ποδας:acdx=2.61acdy=2.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.381 -82) (1.041-68) (.405 -3) (1.182-60)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ13.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=218 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-353 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.66As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=43	Vsd=0	Vsd=392	Vsd=0	as=.3	(30x30)
Vcd=218	Vcd=0	Vcd=218	Vcd=0	ρh=1.5	Nsd= 296
				ρv=1.5	Νεπ= 5637
As/s=.0165	=0,00000	=0,04500	=0,00000		vd=0,10
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=258 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-353 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.9 As (δισδ)=0					Msd=1.418
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=4	Vsd=64	Vsd=64	Vsd=64		As =0
Vcd 258	Vcd=77	Vcd=258	Vcd=77		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.5 -45) (.381 -82) (.101 -50) (.923 -59)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ13.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.176 Wτιθ.=.413 a=.27					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=77 Vrd2=465					
.1AcFcd= -225 Nsd=-106 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.66As (δισδ)=0					Msd=.3415
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=47.81
Vsd=0	Vsd=4	Vsd=4	Vsd=4		As =0
Vcd=77	Vcd=23	Vcd=77	Vcd=23		
As/s=.02475	=0,02475	=0,02475	=0,02475		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=75 Vrd2=504					
.1AcFcd= -225 Nsd=-106 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.9 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=3	Vsd=43	Vsd=43	Vsd=43		
Vcd 75	Vcd=22	Vcd=75	Vcd=22		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Οπλισμοί Υποστυλωμάτων στάθμης 5

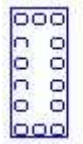
Κ 1 30x150					
Σταθμη 5 8Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Κεφ+1+2-3+8)(ρ=10.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 146	σc=12.72	Μεπ-y=258	vd= .03	ey=0	
Msdy=174	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=145	σs=434.78	Μεπ-x=1408	Sx= 0	ex=0	
X:Φ18 o:Φ20 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (336cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=3.02acdy=3.0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.394-52) (.974 -66) (.958 -10) (.651 -24)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ1.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=234 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-196 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.29As (δισδ)=0					Msd=1.093
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=48	Vsd=89	Vsd=89	Vsd=89		As =0
Vcd=234	Vcd=70	Vcd=234	Vcd=70		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=195 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-196 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.77As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=11	Vsd=0	Vsd=239	Vsd=0	as=.3	(60x30)
Vcd 195	Vcd=0	Vcd=195	Vcd=0	ρh=.55	Nsd= 175
				ρv=.5	Νεπ= 5436
As/s=.0165	=0,00000	=0,01650	=0,00000		vd=0,06



Υποστυλώματα

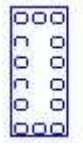
Κ 2 35x80					
Σταθμη 5 14Φ20 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+14-16)(ρ=15.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 292	σc=13.48	Μεπ-y=300	vd= .07	ey=0	
Msdy=210	x 1 as=2.65		Sy= .95		
Msdx=50	σs=398.36	Μεπ-x=683	Sx= .85	ex=0	
o:Φ20					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (336cm) 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. (1.616-84) (1.224-52) (1.173-10) (1.259-51)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ2.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.126 Wτιθ.=.328 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=176 Vrd2=1000					
.1AcFcd= -467 Nsd=-323 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.76As (δισδ)=0					Msd=.7667
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=126.4
Vsd=23	Vsd=190	Vsd=190	Vsd=190		As =0
Vcd=176	Vcd=52	Vcd=176	Vcd=52		

As/s=.044	=0,12100	=0,04400	=0,12100		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=157 Vrd2=1116					
.1AcFcd= -467 Nsd=-323 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.11As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=42	Vsd=302	Vsd=302	Vsd=302		
Vcd 157	Vcd=47	Vcd=157	Vcd=47		
As/s=.01925	=0,08829	=0,05031	=0,08829		



Υποστυλώματα

Κ 3 35x80					
Σταθμη 5 14Φ20 (Σ.Φ.=Κεφ+1+2+3+8)(ρ=15.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 292	σc=14.16	Μεπ-y=300	vd= .08	ey=0	
Msdy=235	x 1 as=2.52		Sy= .95		
Msdx=131	σs=434.78	Μεπ-x=683	Sx= .75	ex=0	
o:Φ20					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (336cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=3.18acdy=2.9					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.855 -7) (1.129-9) (1.611-51) (2.702-51)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ3.1) Περισφιξη: Ωαπαιτ.=.141 Ωτιθ.=.328 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=178 Vrd2=1000					
.1AcFcd= -467 Nsd=-342 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=0 As (δισδ)=0					Msd=.8100
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=126.4
Vsd=95	Vsd=199	Vsd=199	Vsd=199		As =0
Vcd=178	Vcd=53	Vcd=178	Vcd=53		
As/s=.044	=0,12830	=0,04400	=0,12830		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=159 Vrd2=1116					
.1AcFcd= -467 Nsd=-342 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.3 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=5	Vsd=262	Vsd=262	Vsd=262		
Vcd 159	Vcd=47	Vcd=159	Vcd=47		
As/s=.01925	=0,07408	=0,03541	=0,07408		



Υποστυλώματα

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Κ 4 30x150					
Σταθμη 5 8Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Κεφ+1+2-3+8)(ρ=10.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 192	σc=11.29	Μεπ-y=208	vd= .02	ey=0	
Msdy=69	x 1 as=100		Sy= .95		
Msdx=499	σs=337.48	Μεπ-x=1171	Sx= 0	ex=0	
X:Φ18 o:Φ20 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (398cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=3.5 acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.125-50) (.941 -63) (.93 -8) (.928 -19)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ4.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=230 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-167 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.04As (δισδ)=0					Msd=1.191
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=32	Vsd=44	Vsd=44	Vsd=44		As =0
Vcd=230	Vcd=69	Vcd=230	Vcd=69		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=190 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-167 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.63As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=67	Vsd=0	Vsd=465	Vsd=0	as=.49295	(60x30)
Vcd 190	Vcd=0	Vcd=190	Vcd=0	ρh=2	Nsd= 294
				ρv=2	Νεπ= 5436
As/s=.0165	=0,00000	=0,06000	=0,00000		vd=0,10



Υποστυλώματα

Κ 5 35x180					
Σταθμη 5 2Φ10+12Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Κεφ+1-2+3+8)(ρ=8.8/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 534	σc=11.11	Μεπ-y=390	vd= .05	ey=0	
Msdy=61	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=1072	σs=362.75	Μεπ-x=2121	Sx= 0	ex=0	
+:Φ10 X:Φ18 o:Φ20 Σχαρες:Φ10/17(οριζ) Φ10/18(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (411cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=3.32acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.76 -50) (.893 -48) (1.092-49) (.506 -44)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ5.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=359 Vrd2=2251					
.1AcFcd= -1050 Nsd=-485 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.85As (δισδ)=0					Msd=2.482
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=330.6
Vsd=6	Vsd=51	Vsd=51	Vsd=51		As =0
Vcd=359	Vcd=107	Vcd=359	Vcd=107		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=306 Vrd2=2101					

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

.1AcFcd= -1050 Nsd=-485 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=0 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=166	Vsd=0	Vsd=658	Vsd=0	as=.3	(70x35)
Vcd 306	Vcd=0	Vcd=306	Vcd=0	ρh=2	Nsd= 349
				ρv=2	Νεπ= 7215
As/s=.01925	=0,00000	=0,07000	=0,00000		vd=0,09



Υποστυλώματα

Κ 6 35x80				
Σταθμη 5 18Φ20 (Σ.Φ.=Κεφ+1-2-3+8)(ρ=20.1/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 172	σc=14.16	Μεπ-y=359	vd= .03	ey=0
Msdy=4	x 2.33	as=2.41	Sy= .95	
Msdx=690	σs=434.78	Μεπ-x=844	Sx= 1	ex=0
o:Φ20				
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος +Σιγμα				
Συνδετ./Περιοχη: (336cm) Φ10/10				
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0				
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=3.5 ποδας:acdx=3.34acdy=3.5				
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.702-45) (2.783-66) (2.601-48) (1.849-58)				

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ6.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.328 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=153 Vrd2=1000					
.1AcFcd= -467 Nsd=-175 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=0 As (δισδ)=0					Msd=.8705
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=126.4
Vsd=20	Vsd=170	Vsd=170	Vsd=170		As =0
Vcd=153	Vcd=46	Vcd=153	Vcd=46		
As/s=.044	=0,10971	=0,04400	=0,10971		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=135 Vrd2=1116					
.1AcFcd= -467 Nsd=-175 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.39As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=37	Vsd=429	Vsd=429	Vsd=429		
Vcd 135	Vcd=40	Vcd=135	Vcd=40		
As/s=.01925	=0,13437	=0,10174	=0,13437		



Υποστυλώματα

Κ 7 30x485x50x30x80x515

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Σταθμη 5 36Φ10+28Φ20 (Σ.Φ.=Κεφ+1+2-3+8)(ρ=5.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 415	σc=6.69	Μεπ-y=1075	vd= .01	ey=0	
Msdy=247	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=1146	σs=165.2	Μεπ-x=11876	Sx= .95	ex=0	
X:Φ10 o:Φ20 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ακραιος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (314cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=2.96acdy=1.65 ποδας:acdx=2.19acdy=2.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.448 -50) (.084 -47) (.359 -51) (.164 -10)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ7.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=700 Vrd2=5019					
.1AcFcd= -2425 Nsd=-238 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.83As (δισδ)=0					Msd=4.289
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=708.3
Vsd=8	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=62		As =.6797
Vcd=700	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=210		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=587 Vrd2=4957					
.1AcFcd= -2425 Nsd=-238 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-1 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=126	Vsd=0	Vsd=1043	Vsd=0	as=.3	(97x30)
Vcd 587	Vcd=0	Vcd=587	Vcd=0	ρh=1.5445	Nsd= 221
				ρv=1	Νεπ= 9160
As/s=.0165	=0,00000	=0,03000	=0,00000		vd=0,05
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.555 -52) (.509 -52) (.386 -51) (.359 -51)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ7.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.378 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=99 Vrd2=957					
.1AcFcd= -400 Nsd=-40 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.83As (δισδ)=0					Msd=.5824
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=98.53
Vsd=9	Vsd=73	Vsd=73	Vsd=73		As =0
Vcd=99	Vcd=29	Vcd=99	Vcd=29		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=115 Vrd2=828					
.1AcFcd= -400 Nsd=-40 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-1 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=0		
Vcd 115	Vcd=34	Vcd=115	Vcd=34		
As/s=.044	=0,04400	=0,04400	=0,04400		



Υποστυλώματα

Κ 8 30x250					
Σταθμη 5 10Φ10+8Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+14-16)(ρ=6/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 230	σc=8.67	Μεπ-y=239	vd= .03	ey=0	
Msdy=79	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=731	σs=258.69	Μεπ-x=2186	Sx= 0	ex=0	
+:Φ10 X:Φ18 o:Φ20 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)					

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (395cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=3.5 acdy=1.7					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.779 -76) (.636 -7) (.706 -72) (.532 -8)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ8.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=387 Vrd2=2587					
.1AcFcd= -1250 Nsd=-302 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.9 As (δισδ)=0					Msd=1.932
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=353.0
Vsd=4	Vsd=56	Vsd=0	Vsd=56		As =0
Vcd=387	Vcd=116	Vcd=0	Vcd=116		
As/s=.055	=0,05500	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=326 Vrd2=2525					
.1AcFcd= -1250 Nsd=-302 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.61As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=40	Vsd=0	Vsd=443	Vsd=0	as=.3	(60x30)
Vcd 326	Vcd=0	Vcd=326	Vcd=0	ρh=.55	Nsd= 273
				ρv=.5	Νεπ= 5436
As/s=.0165	=0,00000	=0,01650	=0,00000		vd=0,09



Υποστυλώματα

Κ 9 150x30					
Σταθμη 5 8Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Κεφ+1+2-3+8)(ρ=10.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 217	σc=10.63	Μεπ-y=1408	vd= .03	ey=0	
Msdy=527	x 1 as=100		Sy= 0		
Msdx=51	σs=313.59	Μεπ-x=258	Sx= .95	ex=0	
X:Φ18 o:Φ20 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (445cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=2.15					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=2.71acdy=3.5 ποδας:acdx=2.69acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.001-50) (.955 -48) (.808 -13) (.802 -45)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ9.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=204 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-258 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-1 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=83	Vsd=0	Vsd=365	Vsd=0	as=.3	(30x60)
Vcd=204	Vcd=0	Vcd=204	Vcd=0	ρh=1.5	Nsd= 238
				ρv=1.5	Νεπ= 5436
As/s=.0165	=0,00000	=0,04500	=0,00000		vd=0,08
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=244 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-258 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.74As (δισδ)=0					Msd=.7200
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=5	Vsd=27	Vsd=27	Vsd=27		As =0
Vcd 244	Vcd=73	Vcd=244	Vcd=73		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ



Υποστυλώματα

Κ 10 35x150					
Σταθμη 5 12Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+13+15)(ρ=10.6/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 276	σc=8.14	Μεπ-y=365	vd= .03	ey=0	
Msdy=11	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=657	σs=287.96	Μεπ-x=1624	Sx= 0	ex=0	
X:Φ18 o:Φ20 Σχαρες:Φ10/17(οριζ) Φ10/18(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (336cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=2.19 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=3.5 ποδας:acdx=3.5 acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.634 -44) (.657 -61) (.586 -47) (.719 -53)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ10.1) Περισφιξη: Ωαπαιτ.= Ωτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=281 Vrd2=1875					
.1AcFcd= -875 Nsd=-280 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=0 As (δισδ)=0					Msd=2.007
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=269.0
Vsd=19	Vsd=19	Vsd=19	Vsd=19		As =0
Vcd=281	Vcd=84	Vcd=281	Vcd=84		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=235 Vrd2=1738					
.1AcFcd= -875 Nsd=-280 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-1 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=12	Vsd=0	Vsd=400	Vsd=0	as=.3	(70x35)
Vcd 235	Vcd=0	Vcd=235	Vcd=0	ρh=1	Nsd= 164
				ρv=1	Νεπ= 7215
As/s=.01925	=0,00000	=0,03500	=0,00000		vd=0,04



Υποστυλώματα

Κ 11 250x30				
Σταθμη 5 10Φ10+16Φ18+8Φ20 (Σ.Φ.=Κεφ+1+2-3+8)(ρ=8.7/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 386	σc=9.63	Μεπ-y=3425	vd= .03	ey=0
Msdy=1890	x 1 as=100		Sy= 0	
Msdx=53	σs=307.45	Μεπ-x=360	Sx= 1	ex=0
+:Φ10 X:Φ18 o:Φ20 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)				
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος				

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

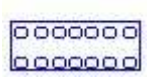
Συνδετ./Περιοχη: (336cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=3.5					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=2.62acdy=3.5 ποδας:acdx=1.92acdy=2.0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.887 -52) (.502 -48) (.79 -51) (.486 -45)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ11.1) Περισφιξη: Ωαπαιτ.= Ωτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=310 Vrd2=2525					
.1AcFcd= -1250 Nsd=-196 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.92As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=54	Vsd=0	Vsd=627	Vsd=0	as=.3	(30x60)
Vcd=310	Vcd=0	Vcd=310	Vcd=0	ρh=1.5	Nsd= 300
				ρv=1.5	Νεπ= 6146
As/s=.0165	=0,00000	=0,04500	=0,00000		vd=0,10
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=372 Vrd2=2587					
.1AcFcd= -1250 Nsd=-196 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.88As (δισδ)=0					Msd=1.677
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=353.0
Vsd=4	Vsd=40	Vsd=0	Vsd=40		As =0
Vcd 372	Vcd=111	Vcd=0	Vcd=111		
As/s=.055	=0,05500	=0,00000	=0,05500		=0,0000



Υποστυλώματα

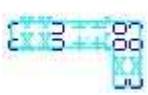
Κ 12 80x30					
Σταθμη 5 14Φ20 (Σ.Φ.=Κεφ+1+2-3+8)(ρ=18.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 47	σc=14.16	Μεπ-y=615	vd= .05	ey=0	
Msdy=450	x 2.33	as=2.2	Sy= .8		
Msdx=29	σs=434.78	Μεπ-x=238	Sx= .95	ex=0	
o:Φ20					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (336cm) 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. (1.65 -76) (2.248-52) (1.239-8) (1.907-51)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ12.1) Περισφιξη: Ωαπαιτ.=.106 Ωτιθ.=.378 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=112 Vrd2=957					
.1AcFcd= -400 Nsd=-129 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.57As (δισδ)=0					Msd=.5109
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=98.53
Vsd=32	Vsd=294	Vsd=294	Vsd=294		As =0
Vcd=112	Vcd=33	Vcd=112	Vcd=33		
As/s=.0165	=0,09001	=0,06280	=0,09001		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=128 Vrd2=828					
.1AcFcd= -400 Nsd=-129 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.9 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=7	Vsd=129	Vsd=129	Vsd=129		
Vcd 128	Vcd=38	Vcd=128	Vcd=38		
As/s=.044	=0,09704	=0,04400	=0,09704		

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ



Υποστυλώματα

Κ 13 150x30x120x45x30x75					
Σταθμη 5 4Φ10+8Φ18+12Φ20 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+14+16)(ρ=9.9/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 379	σc=12.75	Μεπ-y=1924	vd= .03	ey=0	
Msdy=584	x 1 as=100		Sy= .95		
Msdx=242	σs=434.78	Μεπ-x=814	Sx= 1	ex=0	
+:Φ10 X:Φ18 o:Φ20 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ακραιος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (336cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=3.5					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=3.01acdy=2.6					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.327 -82) (.841 -68) (.401 -70) (1.4 -60)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ13.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=194 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-188 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=0 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=73	Vsd=0	Vsd=353	Vsd=0	as=.3	(30x30)
Vcd=194	Vcd=0	Vcd=194	Vcd=0	ρh=1.5	Nsd= 205
				ρv=1.5	Νεπ= 5637
As/s=.0165	=0,00000	=0,04500	=0,00000		vd=0,07
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=233 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-188 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.61As (δισδ)=0					Msd=1.148
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=19	Vsd=70	Vsd=70	Vsd=70		As =0
Vcd 233	Vcd=70	Vcd=233	Vcd=70		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.713 -53) (.327 -82) (.054 -1) (1.158-59)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ13.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.413 a=.27					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=70 Vrd2=465					
.1AcFcd= -225 Nsd=-57 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=0 As (δισδ)=0					Msd=.2764
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=47.81
Vsd=0	Vsd=4	Vsd=4	Vsd=4		As =0
Vcd=70	Vcd=21	Vcd=70	Vcd=21		
As/s=.02475	=0,02475	=0,02475	=0,02475		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=67 Vrd2=504					
.1AcFcd= -225 Nsd=-57 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.61As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=13	Vsd=47	Vsd=47	Vsd=47		
Vcd 67	Vcd=20	Vcd=67	Vcd=20		
As/s=.0165	=0,01790	=0,01650	=0,01790		



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

Κοντά Υποστυλώματα

Κοντά Υποστυλώματα στάθμης 1

'Κοντά' Υποστυλώματα στάθμης 1

		ΠΦ1	ΠΦ8	ΠΦ2	ΠΦ3	Σ.Φ.	
Α.Α	as -Σ.Φ.	ΜΥα	ΜΥα	ΜΥα	ΜΥα	Μα	MYsdmax
	M/V	ΜΥτ	ΜΥτ	ΜΥτ	ΜΥτ	Να	MYRd
	H(m)	ΜΖα	ΜΖα	ΜΖα	ΜΖα	Μτ	MZsdmax
	xq/1.5	ΜΖτ	ΜΖτ	ΜΖτ	ΜΖτ	Vτ	MZRd

'as' Υποστυλωμάτων στάθμης 1

		ΠΦ1	ΠΦ8	ΠΦ2	ΠΦ3	Σ.Φ.	
Α.Α	as -Σ.Φ.	ΜΥα	ΜΥα	ΜΥα	ΜΥα	Μα	MYsdmax
	M/V	ΜΥτ	ΜΥτ	ΜΥτ	ΜΥτ	Να	MYRd
	H(m)	ΜΖα	ΜΖα	ΜΖα	ΜΖα	Μτ	MZsdmax
	xq/1.5	ΜΖτ	ΜΖτ	ΜΖτ	ΜΖτ	Vτ	MZRd

Κοντά Υποστυλώματα στάθμης 2

'Κοντά' Υποστυλώματα στάθμης 2

		ΠΦ1	ΠΦ8	ΠΦ2	ΠΦ3	Σ.Φ.	
Α.Α	as -Σ.Φ.	ΜΥα	ΜΥα	ΜΥα	ΜΥα	Μα	MYsdmax
	M/V	ΜΥτ	ΜΥτ	ΜΥτ	ΜΥτ	Να	MYRd
	H(m)	ΜΖα	ΜΖα	ΜΖα	ΜΖα	Μτ	MZsdmax
	xq/1.5	ΜΖτ	ΜΖτ	ΜΖτ	ΜΖτ	Vτ	MZRd
14	.595 -38	-499.6	-137.4	446.6	-427.8	X-1130.	2247.9
*	2.292	-243.5	-24.38	-563.1	683.7	493.2	6891.0
	3.85	-83.81	-13.11	-52.35	35.64	598.2	237.3
	2.333	24.25	-1.09	70.7	-49.61	493.2	297.0
15	.48 -42	512.6	106.8	350.6	-562.0	X1232.0	2205.9
*	1.848	-259.7	-40.98	-337.2	723.9	-666.6	6891.0
	3.85	-93.82	-17.01	-12.54	10.99	-1104.8	152.2
	2.333	16.23	0.83	9.71	11.35	-666.6	297.0
16	.66 -9	-229.0	-125.6	339.2	-570.4	X-964.4	1861.1
*	2.391	-243.1	9.04	-339.7	585.2	403.4	5575.0
	3.62	-102.7	-18.41	-13.1	26.68	449.1	183.3
	2.333	31.78	2.13	24.66	-26.52	403.4	263.0
17	.587 -24	709.5	116.3	-173.8	-499.1	X1318.4	2053.9
*	2.102	-268.7	-15.96	161.4	554.6	-627.3	5437.0
	3.58	-94.55	-19.73	2.71	3.94	-879.5	157.2
	2.333	14.37	2.29	13.41	10.35	-627.3	260.0
18	1.076-19	131.9	29.41	-33.71	-10.39	Y97.55	232.8
*	2.798	-59.07	-13.06	27.87	-13.62	139.0	535.0
	2.6	-265.6	-55.04	-340.8	-167.3	-346.8	1204.7
	2.333	-100.4	-48.87	265.5	-140.6	-48.11	4147.0
19	.946 -11	102.2	23.21	-13.32	5.13	Y-721.2	172.8
*	2.272	-32.65	-7.35	10.2	-6.99	-339.0	173.0
	2.4	-23.62	-0.66	-605.7	-302.5	770.4	1650.9
	2.333	112.7	29.89	554.9	290.4	-34.45	2718.0
20	.936 -8	87.49	17.5	-12.22	-14.56	Y-485.0	144.4
*	2.249	-27.12	-4.15	6.95	12.35	-215.7	155.0
	2.4	60.06	17.29	-639.5	-289.5	463.9	1766.1
	2.333	-1.73	10.52	524.4	216.1	-215.7	2718.0
22	.466 -12	24.27	1.29	7.5	12.99	Y-709.5	60.48
*	2.284	-6.67	0.49	-1.48	-2.85	-310.7	261.0
	4.9	-157.4	-42.21	-469.5	-202.4	661.5	1833.8
	2.333	-83.19	-7.87	665.1	273.7	-20.76	7782.0
24	.934 -10	162.2	-16.81	145.4	-441.1	X638.8	1286.9
*	2.634	31.52	43.14	-139.1	440.2	-242.5	4934.0
	2.82	13.45	1.89	-26.11	-8.27	-429.0	81.37

	2.333	-0.91	0.11	6.6	-4.21	-242.5	582.0
25	.786 -40	188.9	0.75	168.6	-306.9	X548.5	1027.6
*	2.219	-228.1	-8.12	-179.4	254.1	-247.2	3125.0
	2.82	13.68	2.5	-19.98	-5.53	-542.8	65.52
	2.333	1.46	0.02	-1.6	-5.32	-247.2	193.0

'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	100	-24.85	-7.2	22.1	-18.99		56.29
		17.47	5.5	-23.86	20.33		341.0
		-349.6	-62.91	-146.6	-58.89		909.1
	1	145.5	14.62	76.61	78.24		1760.0
2	2.801-42	7.76	-0.06	15.07	-24.6	Y-246.2	36.87
	2.242	-7.85	-0.13	-13.69	22.45	-109.8	453.0
	.8	-158.1	-24.22	-59.11	58.07	138.2	249.8
	1	66.53	1.61	52.64	-54.99	-67.89	939.0
3	2.685-26	39.98	8.09	-11.88	-16.9	Y-226.3	66.1
	2.148	-30.9	-6.01	10.94	16.11	-105.3	551.0
	.8	-164.8	-34.89	24.16	36.6	142.7	274.8
	1	83.18	15.7	-17.95	-46.15	-78.09	1050.0
4	100	-41.07	-10.6	-1.77	5.76		71.35
		22.7	5.14	6.44	-20.45		452.0
		-239.1	-27.5	-447.0	172.0		1867.9
	1	89.77	-10.4	320.8	136.7		2212.0
5	100	10.44	1.1	8.02	-9.45		30.68
		-5.18	-0.12	8.92	-22.71		593.0
		-222.8	0.78	-567.7	200.4		2268.1
	1	127.4	-46.5	210.5	-324.2		3085.0
6	2.976-8	93.4	22.03	-14.43	7.03	Y-90.26	159.1
	2.381	-45.43	-11.08	15.22	-13.92	-37.91	508.0
	.8	-11.97	-1.02	-88.01	-34.28	75.52	110.8
	1	10.78	-0.1	70.75	19.85	-37.91	1033.0
7	100	-113.5	-23.15	-40.71	39.71		203.8
		45.75	8.03	55.29	-60.7		1449.0
		1254.7	298.7	-1904.4	965.3		8381.9
	1	862.0	121.6	-1297.7	2325.9		18036
8	100	2.6	-0.91	24.4	-26.75		39.97
		2.71	2.22	-28.28	26.2		471.0
		232.3	53.2	-676.0	-203.8		2696.9
	1	-11.92	-13.42	-158.2	-316.6		4028.0
9	100	-114.8	-44.78	144.2	-186.9		619.3
		-58.31	-0.42	-166.9	-73.91		1921.0
		8.51	1.57	-44.65	-12.9		57.86
	1	-1.13	1.08	50.2	14.36		392.0
10	100	64.73	10.09	-4.95	-17.54		102.5
		-34.29	-2.87	7.58	26.2		509.0
		41.79	8.41	-341.4	-106.6		828.8
	1	-54.55	-10.15	167.9	-177.5		2120.0
11	100	15.45	-39.26	-305.0	-862.2		3113.8
		-93.05	3.43	516.1	-667.1		4258.0
		15.3	6.93	-97.41	31.95		126.3
	1	-7.44	-3.82	78.71	-26.95		448.0
12	2.876-16	17.8	-4.68	-28.47	-64.72	X-57.99	88.91
	2.301	0.28	6.05	24.54	52.82	27.63	615.0
	.8	7.78	0.79	-15.63	-5.86	63.62	25.7
	1	-2.2	0.01	8.37	-4.39	27.63	266.0
13	100	125.7	7.64	148.2	101.4		562.9
		-136.3	-9.21	29.05	-38.87		2274.0

		68.22	11.6	-23.84	36.44		103.8
	1	-27.83	-5.19	-37.82	-64.2		826.0
21	2.98 -6	125.6	17.61	-17.15	-22.75	X162.3	196.0
	2.771	-37.82	2.18	33.73	48.75	-58.58	463.0
	.93	7.43	0.99	-8.66	-5.82	-95.62	18.36
	1	-5.78	-0.48	4.63	2.97	-58.58	132.0
23	2.679-17	39.83	3.93	33.08	26.54	X78.5	83.07
	2.466	-26.58	-1.72	-28.31	-26.93	-31.84	453.0
	.92	5.01	0.74	-5.1	5.38	-63.07	12.29
	1	-2.59	-0.4	3.1	-4.79	-31.84	131.0
26	3.785-5	3.13	0.15	-18.31	13.44	X17.75	29.86
	2.271	-2.83	-0.2	20.95	-18.7	-8.34	228.0
	.6	-0.31	0.36	-15.13	6.12	-18.52	17.22
	1	1.16	0.13	9.71	-4.61	-8.34	119.0

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	100	23.96	4.68	31.24	-101.6		137.3
		-49.77	-11.44	-18.38	59.29		341.0
		19.27	-2.63	-165.8	231.7		299.6
	1	36.19	10.81	117.3	-120.6		1760.0
2	3.095-16	3.53	-0.93	39.52	-142.9	Y-137.4	157.9
	2.476	0.34	1.75	-28.95	103.6	-63.21	453.0
	.8	24.46	5.62	-141.2	-122.5	156.6	205.4
	1	21.52	3.77	121.4	97.18	0.83	939.0
3	3.529-34	-11.29	-3.95	34.03	-127.1	Y-74.55	150.6
	2.824	35.94	9.46	-19.57	72.53	-26.4	551.0
	.8	15.69	-3.29	-170.1	-272.9	48.34	338.1
	1	-3.27	4.44	92.04	142.8	3.24	1050.0
4	100	26.35	10.75	23.11	-85.83		124.5
		-43.69	-17.17	-17.38	62.75		341.0
		91.12	34.8	-393.0	236.2		573.3
	1	-51.51	-21.01	256.8	-165.3		1760.0
5	100	-0.77	-4.66	-50.6	-185.1		203.4
		-2.49	6.23	-37.54	140.5		558.0
		86.77	63.47	-645.1	-573.5		936.9
	1	-78.94	-45.26	298.5	204.6		2957.0
6	2.703-29	-48.29	-11.53	-35.57	-131.7	Y185.9	196.5
	2.163	50.04	13.53	-23.12	86.42	85.97	551.0
	.8	4.58	-5.63	-322.6	-464.0	-136.5	562.9
	1	-13.97	2.98	218.3	315.8	3.8	1057.0
7	100	24.71	9.35	116.2	-367.7		300.9
		-18.8	-7.55	-62.98	218.8		1449.0
		228.8	-11.7	-2927.1	3284.4		4428.5
	1	495.5	83.33	-667.5	1108.1		18036
8	100	-14.68	-5.15	69.59	-145.5		183.7
		12.24	5.09	-69.63	143.3		471.0
		20.65	-2.65	-581.6	-245.6		676.5

	1	29.77	8.21	199.8	-185.4		4028.0
9	100	152.4	38.03	417.8	-981.1		1277.7
		-141.1	-41.23	-190.8	411.7		1865.0
		-7.96	-5.93	-74.89	-39.28		97.76
	1	7.56	6.59	64.26	36.88		376.0
10	100	-33.15	-12.75	39.07	-137.5		188.8
		39.89	15.48	-28.46	92.16		475.0
		3.92	-12.72	-892.9	-1263.8		1535.5
	1	10.49	5.84	330.0	408.8		1998.0
11	100	-32.65	-5.5	685.2	-1290.9		1532.6
		-18.91	7.88	137.5	350.6		4258.0
		-2.88	-1.87	-59.06	20.75		80.88
	1	2.34	1.45	69.38	-25.35		448.0
12	2.514-26	-18.3	-5.03	102.8	-224.9	X172.7	277.0
	2.011	-4.01	-0.01	-70.1	166.7	-85.87	615.0
	.8	-7.13	-1.36	-22.63	-28.49	-149.4	43.34
	1	7.84	1.41	23.36	27.79	-85.87	266.0
13	100	43.66	5.99	540.1	-515.0		744.3
		4.04	5.11	-96.96	84.1		2274.0
		-45.65	-8.66	-112.5	-254.3		325.8
	1	36.1	7.49	101.0	161.0		826.0

Κοντά Υποστυλώματα στάθμης 4

'Κοντά' Υποστυλώματα στάθμης 4

		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
2	2.198-10	-7.38	-1.39	33.7	-125.9	Y18.89	325.6
*	1.759	2.51	-1.04	-32.99	123.2	10.74	438.0
	.8	-60.12	-8.59	-152.8	-129.4	-18.78	512.3
	2.333	45.79	7.51	112.3	102.0	10.74	947.0
3	2.188-7	-70.44	-18.15	-19.3	-71.17	Y60.52	259.1
*	1.75	54.21	16.2	20.77	74.91	34.59	508.0
	.8	-4.02	-2.39	-127.0	-206.1	-60.68	632.2
	2.333	8.55	5.03	139.2	224.3	34.59	1027.0
12	2.19 -9	26.88	3.84	81.42	-165.7	X-162.2	491.7
*	1.752	-33.04	-2.36	-82.24	170.6	92.58	588.0
	.8	-6.33	-1.51	-27.95	-33.55	161.9	105.0
	2.333	5.11	1.6	26.57	34.49	92.58	238.0

'as' Υποστυλωμάτων στάθμης 4

		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	100	77.1	18.74	-15.44	-57.48		148.6
		-59.43	-13.72	15.7	58.19		294.0
		-16.85	0.69	-156.4	135.6		606.4
	1	24.54	2.95	138.6	-123.6		1549.0
4	100	58.44	21.24	15.96	-58.11		137.1
		-57.09	-18.34	-17.74	65.44		294.0
		83.15	23.53	-181.1	168.9		887.1
	1	-85.41	-20.02	211.9	-167.1		1549.0
5	100	3.99	-3.86	34.7	-127.8		161.4
		-8.43	-0.44	-37.91	141.3		509.0
		86.13	40.98	-337.3	-256.1		1825.6
	1	-45.78	-18.24	473.2	407.8		2782.0

6	2.248-7	-59.83	-18.29	17.29	-64.65	Y112.9	169.3
	1.799	70.4	21.79	-21.8	81.49	66.36	508.0
	.8	23.0	2.76	-169.5	-272.9	-119.5	381.4
	1	-16.58	-0.3	194.4	306.1	66.36	1033.0
7	100	17.67	7.12	61.94	-194.1		233.3
		-22.97	-6.73	-68.83	220.9		1075.0
		115.3	-20.38	-903.1	1050.1		3700.2
	1	320.4	37.36	477.0	-566.7		11876
8	100	-11.39	-4.79	83.7	-164.4		203.4
		12.19	4.48	-81.87	160.7		471.0
		9.98	-4.89	-298.6	165.9		1589.3
	1	9.0	9.66	435.8	168.7		3649.0
9	100	156.5	44.89	182.5	-351.5		1369.0
		-177.4	-37.27	-206.5	516.2		1549.0
		-9.75	-6.38	-65.28	-38.23		95.45
	1	12.87	5.18	68.93	35.36		294.0
10	100	-58.96	-18.9	28.89	-69.39		160.3
		72.26	19.1	-25.75	70.65		427.0
		17.71	4.92	-177.8	-266.6		976.7
	1	9.49	9.07	367.5	526.0		1852.0
11	100	23.64	0.73	298.1	-521.1		2888.8
		-3.11	6.73	-352.4	797.2		4258.0
		-1.21	-1.11	-72.72	25.57		84.68
	1	2.66	1.3	56.48	-19.08		448.0
13	100	-41.28	-10.37	101.5	54.01		678.6
		48.0	5.37	-188.5	132.3		2274.0
		-17.0	-3.95	-108.6	-150.2		205.4
	1	19.65	3.57	107.8	166.2		826.0

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
6	2.413-29	-37.22	-12.14	8.87	-27.91	Y95.51	114.9
*	1.93	0.59	0.26	-0.64	2.35	66.81	359.0
	.8	36.02	6.27	-101.3	-159.6	-129.0	691.0
	2.333	-43.44	-6.77	148.4	230.9	25.71	844.0
12	2.207-2	40.93	2.23	51.53	-113.0	X61.04	450.9
*	1.766	-35.72	-1.95	-74.85	153.5	-38.29	615.0
	.8	-5.96	-1.66	-20.86	-22.37	-67.72	83.44
	2.333	8.45	1.85	23.87	24.24	-38.29	238.0

'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	100	50.48	11.39	20.07	-62.06		174.9
		-45.31	-10.48	-32.96	114.2		258.0
		6.77	2.29	-47.18	76.94		293.5
	1	-16.96	-3.0	69.21	-89.09		1408.0
2	2.652-8	21.38	5.61	34.53	-113.7	Y-64.1	210.5
	2.122	-26.2	-4.18	-48.47	167.4	-51.79	300.0
	.8	-30.38	-5.44	-23.35	20.06	120.3	139.3
	1	56.0	11.38	66.22	31.81	-51.79	683.0
3	2.525-7	-71.68	-17.66	20.32	-65.62	Y25.27	254.5

	2.021	120.2	24.17	-32.16	112.3	18.87	300.0
	.8	9.55	0.29	-31.78	-60.21	-38.55	141.6
	1	-5.65	1.27	66.79	116.3	18.87	683.0
4	100	43.87	10.58	11.25	-30.55		96.08
		-34.05	-6.1	-16.4	53.8		208.0
		89.01	18.55	-118.9	110.3		658.4
	1	-71.67	-15.17	150.7	-153.7		1171.0
5	100	10.94	4.49	20.61	-65.95		124.2
		-2.26	-2.05	-31.72	111.2		390.0
		215.4	45.69	-50.61	118.8		1139.5
	1	-200.7	-34.68	249.9	112.7		2121.0
7	100	26.04	7.11	40.2	-119.0		247.6
		-15.0	-3.12	-80.06	232.0		1075.0
		-133.6	-42.73	266.2	-509.7		2186.7
	1	111.5	4.34	550.1	-451.1		11876
8	100	-7.15	-1.94	58.66	-87.64		113.8
		3.4	0.84	-56.43	87.83		239.0
		-42.12	-3.65	135.0	321.7		731.8
	1	55.3	10.5	276.4	-93.76		2186.0
9	100	140.3	28.12	133.8	59.55		807.4
		-88.8	-13.28	-235.5	294.1		1408.0
		-9.18	-2.31	-45.39	-13.84		60.94
	1	5.21	1.73	48.91	15.77		258.0
10	100	-40.88	-9.26	8.05	-16.62		69.08
		-1.66	-0.34	0.18	-0.63		365.0
		12.15	1.82	-47.59	84.16		657.3
	1	33.32	10.81	233.2	329.3		1624.0
11	100	52.27	6.97	-129.6	190.0		1890.8
		-68.14	-5.38	-184.1	512.9		3425.0
		-2.87	-1.32	-56.27	26.92		72.73
	1	1.44	1.18	79.37	-37.81		360.0
13	100	-57.94	-7.98	-55.6	67.32		686.4
		84.33	10.73	-201.7	117.7		1924.0
		-38.82	-3.81	-71.29	-86.66		278.0
	1	67.69	9.23	142.1	165.1		814.0

Φυτευτά

Φυτευτά υποστυλώματα στάθμης 5

Φ 1 35x110					
Σταθμη 5 20Φ20 (Σ.Φ.=Κεφ+1+2-3+8)(ρ=16.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 14	σc=9.17	Μεπ-y=466	νd= 0	εy=0	
Msdy=42			Sy= 0		
Msdx=425	σs=274.67	Μεπ-x=1388	Sx= 0	εx=0	
o:Φ20					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (514cm) 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. (.836 -18) (.433 -2) (.459 -2) (.624 -13)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ1.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.303 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=6 Vrd1=163 Vrd2=1375					
.1AcFcd= -642 Nsd=77 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.51As (δισδ)=0					Msd=.8682
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=187.1
Vsd=4	Vsd=13	Vsd=13	Vsd=13		As =0
Vcd=163	Vcd=49	Vcd=163	Vcd=49		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=141 Vrd2=1569					
.1AcFcd= -642 Nsd=77 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.57As (δισδ)=0					

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

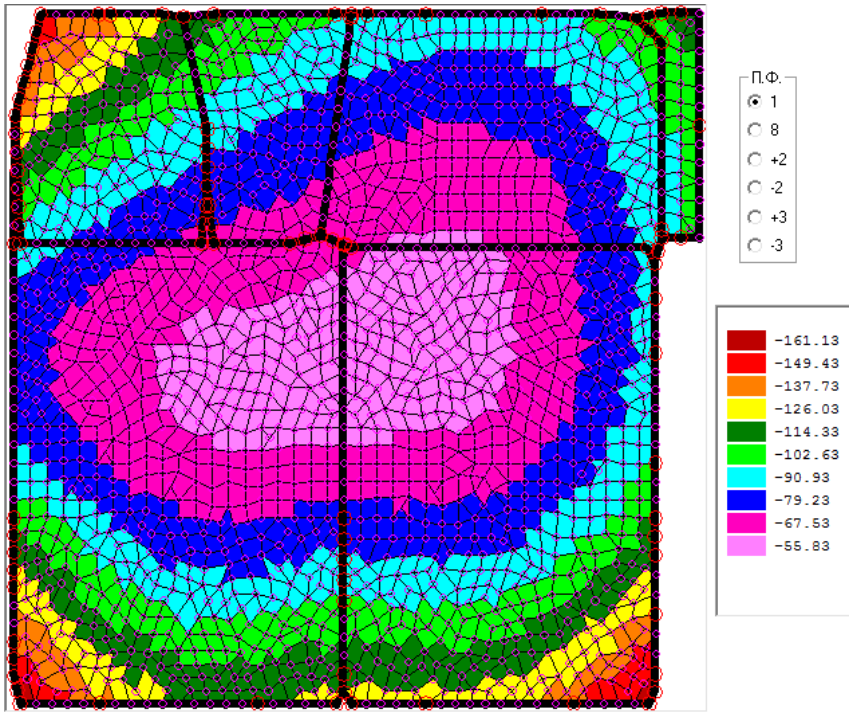
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=52	Vsd=158	Vsd=158	Vsd=158		
Vcd 141	Vcd=42	Vcd=141	Vcd=42		
As/s=.01925	=0,02848	=0,01925	=0,02848		

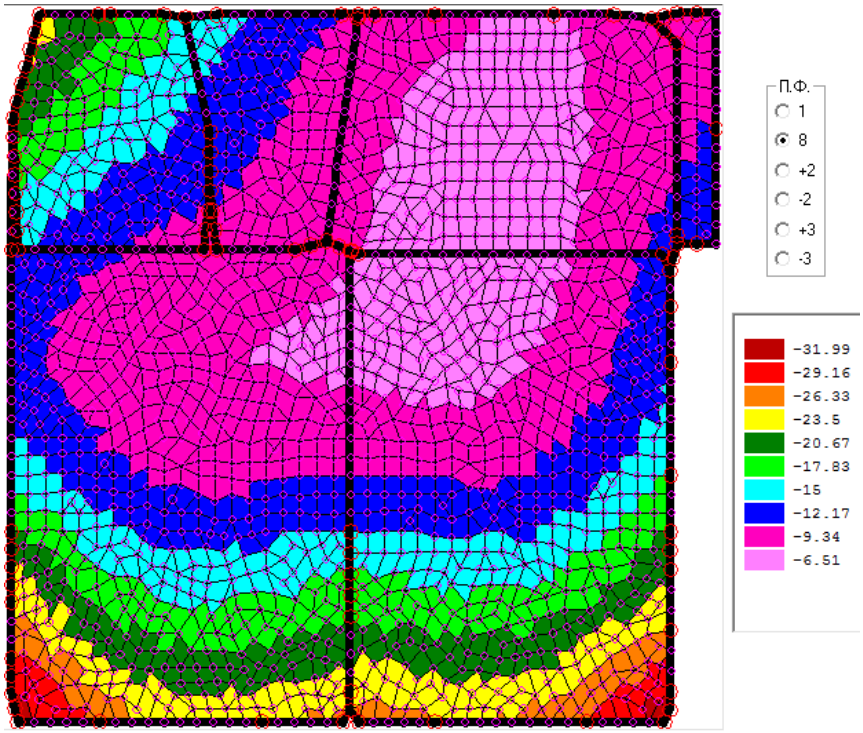


Υποστυλώματα

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

ΠΛΑΚΑ ΚΟΙΤΟΣΤΡΩΣΗΣ
ΧΡΩΜΑΤΙΚΗ ΑΠΕΙΚΟΝΙΣΗ ΤΑΣΕΩΝ ΔΙΕΠΙΦΑΝΕΙΑΣ ΕΔΑΦΟΥΣ- ΘΕΜΕΛΙΩΣΗΣ ΑΝΑ ΠΕΡΙΠΤΩΣΗ ΦΟΡΤΙΣΗΣ (KN/m2)





ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Γ

