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 Ε	Τ.05

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

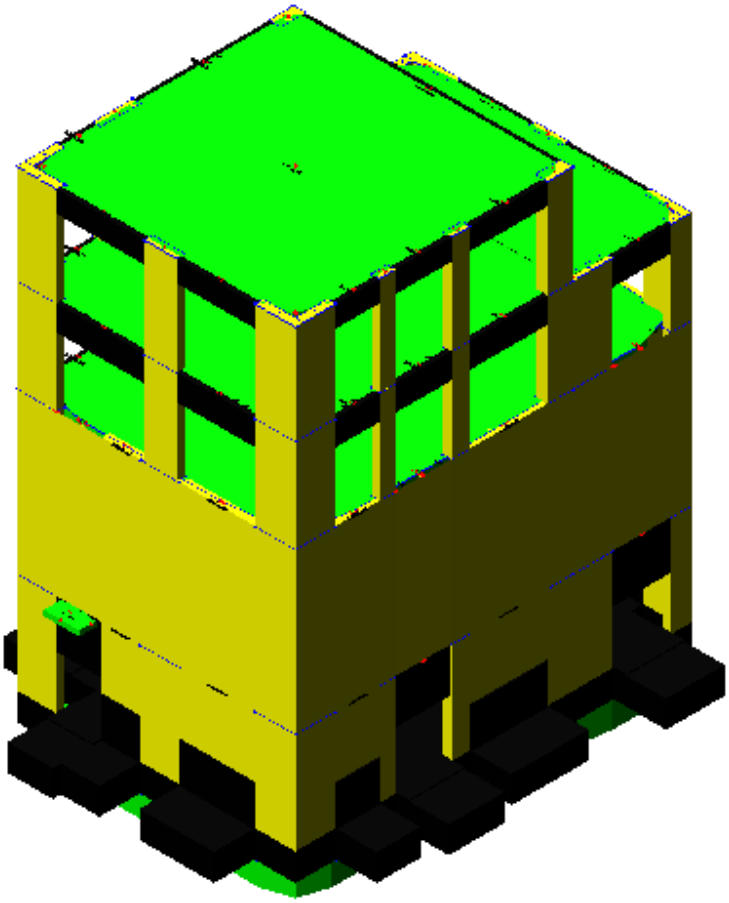
	Μεταβλητά Φορτία		
1	Ωφέλιμο φορτίο γραφείων	3,50	kN/m^2
2	Ωφέλιμο φορτίο αιθουσών διδασκαλίας	3,50-5,00	kN/m^2
3	Ωφέλιμο φορτίο αιθουσών εκδηλώσεων/ αμφιθεάτρων	7,50	kN/m^2
4	Ωφέλιμο φορτίο δαπέδων εξωστών	5,00	kN/m^2
5	Ωφέλιμο φορτίο κλιμάκων, πλατύσκαλων, χώρων κυκλοφορίας	5,00	kN/m^2
6	Ωφέλιμο φορτίο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



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

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	2	1	120	30	0.0	21	6.40	7.20	6.25	6.60	0.00	0.80	0.80
1	2	2	30	150	360.0	23	7.60	5.70	6.85	5.85	0.00	0.80	0.80
2	1	1	150	30	360.0	34	6.10	10.35	6.25	11.10	0.00	0.80	0.80
3	2	1	120	30	360.0	34	6.10	14.65	6.25	15.25	0.00	0.80	0.80
3	2	2	30	150	360.0	21	7.60	16.15	6.85	16.00	0.00	0.80	0.80
4	1	1	30	150	360.0	23	10.45	5.70	9.70	5.85	0.00	0.80	0.80
5	1	1	50	40	360.0	34	9.50	10.85	9.70	11.10	0.00	0.80	0.80
6	1	1	30	60	0.0	34	9.25	15.85	9.55	16.00	0.00	0.80	0.80
7	1	1	30	70	0.0	34	11.95	15.85	12.30	16.00	0.00	0.80	0.80
8	1	1	45	95	360.0	23	16.50	5.70	16.03	5.93	0.00	0.80	0.80
9	1	1	50	40	0.0	34	15.65	10.95	15.85	11.20	0.00	0.80	0.80
10	2	1	45	95	0.0	21	16.50	16.15	16.03	15.93	0.00	0.80	0.80
10	2	2	30	150	0.0	41	16.50	16.15	17.25	16.00	0.00	0.80	0.80
11	2	1	180	30	0.0	34	20.65	5.70	20.80	6.60	0.00	0.80	0.80
11	2	2	30	45	0.0	34	20.20	5.70	20.43	5.85	0.00	0.80	0.80
12	1	1	125	30	0.0	34	20.65	10.30	20.80	10.93	0.00	0.80	0.80
13	2	1	150	30	360.0	34	20.65	14.65	20.80	15.40	0.00	0.80	0.80
13	2	2	30	45	0.0	34	20.20	15.85	20.43	16.00	0.00	0.80	0.80
14	1	1	20	20	0.0	34	6.15	9.53	6.25	9.63	0.00	0.80	0.80
15	1	1	20	20	90.0	34	8.33	16.10	8.43	16.00	0.00	0.80	0.80
19	1	1	20	20	90.0	34	14.00	16.10	14.10	16.00	0.00	0.80	0.80
23	1	1	20	20	0.0	34	20.70	13.00	20.80	13.10	0.00	0.80	0.80
24	1	1	20	20	90.0	34	21.48	7.48	21.58	7.38	0.00	0.80	0.80
25	1	1	20	20	0.0	34	22.23	8.80	22.33	8.90	0.00	0.80	0.80
26	1	1	20	20	89.9	34	21.54	10.53	21.64	10.43	0.00	0.80	0.80
30	1	1	20	20	0.0	34	6.15	13.15	6.25	13.25	0.00	0.80	0.80

Δεδομένα Υποστυλωμάτων Στάθμης 2

Α/Α	no	Τμ	Β	D	Γωνία	Στ.	Υστ	Χστ	Υκβ	Χκβ	Α	ny	nz
			[cm]	[cm]	[ο]		[m]	[m]	[m]	[m]			
1	2	1	120	30	0.0	21	6.40	7.20	6.25	6.60	0.00	0.80	0.80

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

1	2	2	30	150	360.0	23	7.60	5.70	6.85	5.85	0.00	0.80	0.80
2	1	1	150	30	360.0	34	6.10	10.35	6.25	11.10	0.00	0.80	0.80
3	2	1	120	30	360.0	34	6.10	14.65	6.25	15.25	0.00	0.80	0.80
3	2	2	30	150	360.0	21	7.60	16.15	6.85	16.00	0.00	0.80	0.80
4	1	1	30	150	360.0	23	10.45	5.70	9.70	5.85	0.00	0.80	0.80
5	1	1	50	40	360.0	34	9.50	10.85	9.70	11.10	0.00	0.80	0.80
6	1	1	30	60	0.0	34	9.25	15.85	9.55	16.00	0.00	0.80	0.80
7	1	1	30	70	0.0	34	11.95	15.85	12.30	16.00	0.00	0.80	0.80
8	1	1	45	95	360.0	23	16.50	5.70	16.03	5.93	0.00	0.80	0.80
9	1	1	50	40	0.0	34	15.65	10.95	15.85	11.20	0.00	0.80	0.80
10	2	1	45	95	0.0	21	16.50	16.15	16.03	15.93	0.00	0.80	0.80
10	2	2	30	150	0.0	41	16.50	16.15	17.25	16.00	0.00	0.80	0.80
11	2	1	180	30	0.0	34	20.65	5.70	20.80	6.60	0.00	0.80	0.80
11	2	2	30	45	0.0	34	20.20	5.70	20.43	5.85	0.00	0.80	0.80
12	1	1	125	30	0.0	34	20.65	10.30	20.80	10.93	0.00	0.80	0.80
13	2	1	150	30	360.0	34	20.65	14.65	20.80	15.40	0.00	0.80	0.80
13	2	2	30	45	0.0	34	20.20	15.85	20.43	16.00	0.00	0.80	0.80
14	1	1	145	30	0.0	34	6.10	8.90	6.25	9.63	0.00	0.80	0.80
15	1	1	165	30	90.0	34	7.60	16.15	8.43	16.00	0.00	0.80	0.80
19	1	1	290	30	90.0	34	12.65	16.15	14.11	16.03	0.00	0.80	0.80
23	1	1	310	30	0.0	34	20.65	11.55	20.80	13.10	0.00	0.80	0.80
24	1	1	125	25	90.0	34	20.95	7.50	21.58	7.38	0.00	0.80	0.80
25	1	1	280	25	0.0	34	22.20	7.50	22.33	8.90	0.00	0.80	0.80
26	1	1	137	25	89.9	34	20.95	10.55	21.64	10.44	0.00	0.80	0.80
30	1	1	280	30	0.0	34	6.10	11.85	6.25	13.25	0.00	0.80	0.80

Δεδομένα Υποστυλωμάτων Στάθμης 3

A/A	no	Τμ	B	D	Γωνία	Στ.	Υστ	Χστ	Υκβ	Χκβ	A	ny	nz
			[cm]	[cm]	[o]		[m]	[m]	[m]	[m]			
1	2	1	150	30	0.0	21	6.40	7.20	6.25	6.45	0.00	0.80	0.80
1	2	2	30	120	360.0	23	7.60	5.70	7.00	5.85	0.00	0.80	0.80
2	1	1	150	30	360.0	34	6.10	10.35	6.25	11.10	0.00	0.80	0.80
3	2	1	150	30	360.0	34	6.10	14.65	6.25	15.40	0.00	0.80	0.80
3	2	2	30	120	360.0	21	7.60	16.15	7.00	16.00	0.00	0.80	0.80
4	1	1	30	150	360.0	23	10.45	5.70	9.70	5.85	0.00	0.80	0.80
6	1	1	30	60	0.0	34	9.25	15.85	9.55	16.00	0.00	0.80	0.80
7	1	1	30	70	0.0	34	11.95	15.85	12.30	16.00	0.00	0.80	0.80
8	1	1	45	95	360.0	23	16.50	5.70	16.03	5.93	0.00	0.80	0.80
10	2	1	45	95	0.0	21	16.50	16.15	16.03	15.93	0.00	0.80	0.80
10	2	2	30	150	0.0	41	16.50	16.15	17.25	16.00	0.00	0.80	0.80
11	2	1	180	30	0.0	34	20.65	5.70	20.80	6.60	0.00	0.80	0.80
11	2	2	30	45	0.0	34	20.20	5.70	20.43	5.85	0.00	0.80	0.80
12	1	1	125	30	0.0	34	20.65	10.30	20.80	10.93	0.00	0.80	0.80
13	2	1	150	30	360.0	34	20.65	14.65	20.80	15.40	0.00	0.80	0.80
13	2	2	30	45	0.0	34	20.20	15.85	20.43	16.00	0.00	0.80	0.80
14	1	1	145	30	0.0	34	6.10	8.90	6.25	9.63	0.00	0.80	0.80
15	1	1	165	30	90.0	34	7.60	16.15	8.43	16.00	0.00	0.80	0.80
19	1	1	290	30	90.0	34	12.65	16.15	14.11	16.03	0.00	0.80	0.80
23	1	1	310	30	0.0	34	20.65	11.55	20.80	13.10	0.00	0.80	0.80
30	1	1	280	30	0.0	34	6.10	11.85	6.25	13.25	0.00	0.80	0.80

Δεδομένα Υποστυλωμάτων Στάθμης 4

A/A	no	Τμ	B	D	Γωνία	Στ.	Υστ	Χστ	Υκβ	Χκβ	A	ny	nz
			[cm]	[cm]	[o]		[m]	[m]	[m]	[m]			
1	2	1	150	30	0.0	21	6.40	7.20	6.25	6.45	0.00	0.80	0.80
1	2	2	30	120	360.0	23	7.60	5.70	7.00	5.85	0.00	0.80	0.80
2	1	1	120	30	360.0	34	6.10	10.50	6.25	11.10	0.00	0.80	0.80
3	2	1	150	30	360.0	34	6.10	14.65	6.25	15.40	0.00	0.80	0.80
3	2	2	30	120	360.0	21	7.60	16.15	7.00	16.00	0.00	0.80	0.80
4	1	1	30	150	360.0	23	10.45	5.70	9.70	5.85	0.00	0.80	0.80
6	1	1	30	60	0.0	34	9.25	15.85	9.55	16.00	0.00	0.80	0.80

7	1	1	30	70	0.0	34	11.95	15.85	12.30	16.00	0.00	0.80	0.80
8	1	1	45	95	360.0	23	16.50	5.70	16.03	5.93	0.00	0.80	0.80
10	2	1	45	95	0.0	21	16.50	16.15	16.03	15.93	0.00	0.80	0.80
10	2	2	30	150	0.0	41	16.50	16.15	17.25	16.00	0.00	0.80	0.80
11	2	1	180	30	0.0	34	20.65	5.70	20.80	6.60	0.00	0.80	0.80
11	2	2	30	45	0.0	34	20.20	5.70	20.43	5.85	0.00	0.80	0.80
12	1	1	125	30	0.0	34	20.65	10.30	20.80	10.93	0.00	0.80	0.80
13	2	1	150	30	360.0	34	20.65	14.65	20.80	15.40	0.00	0.80	0.80
13	2	2	30	45	0.0	34	20.20	15.85	20.43	16.00	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	2	1	150	30	0.0	21	6.40	7.20	6.25	6.45	0.00	0.80	0.80
1	2	2	30	120	360.0	23	7.60	5.70	7.00	5.85	0.00	0.80	0.80
2	1	1	120	30	360.0	34	6.10	10.50	6.25	11.10	0.00	0.80	0.80
3	2	1	150	30	360.0	34	6.10	14.65	6.25	15.40	0.00	0.80	0.80
3	2	2	30	120	360.0	21	7.60	16.15	7.00	16.00	0.00	0.80	0.80
4	1	1	30	150	360.0	23	10.45	5.70	9.70	5.85	0.00	0.80	0.80
6	1	1	30	60	0.0	34	9.25	15.85	9.55	16.00	0.00	0.80	0.80
7	1	1	30	70	0.0	34	11.95	15.85	12.30	16.00	0.00	0.80	0.80
8	1	1	45	95	360.0	23	16.50	5.70	16.03	5.93	0.00	0.80	0.80
10	1	1	45	95	0.0	21	16.50	16.15	16.03	15.93	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]
1006	8.900	6.253	1.000
1007	7.398	22.276	1.000
1008	10.303	22.328	1.000

Δεδομένα Ελεύθερων Κόμβων Στάθμης 2

A/A	X [m]	Y [m]	Z [m]
1001	8.890	20.803	5.800
1006	8.900	6.253	5.800
1007	7.398	22.276	5.800
1008	10.303	22.328	5.800
1009	8.050	6.253	5.800
1010	16.000	19.103	5.800
1011	5.850	12.084	5.800
1012	5.850	17.328	5.800
1013	15.993	10.903	5.800

Δεδομένα Ελεύθερων Κόμβων Στάθμης 3

A/A	X [m]	Y [m]	Z [m]
1001	8.890	20.803	11.800
1009	8.050	6.253	11.800
1010	16.000	19.103	11.800

1011	5.850	12.084	11.800
1012	5.850	17.328	11.800
1013	15.993	10.903	11.800

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

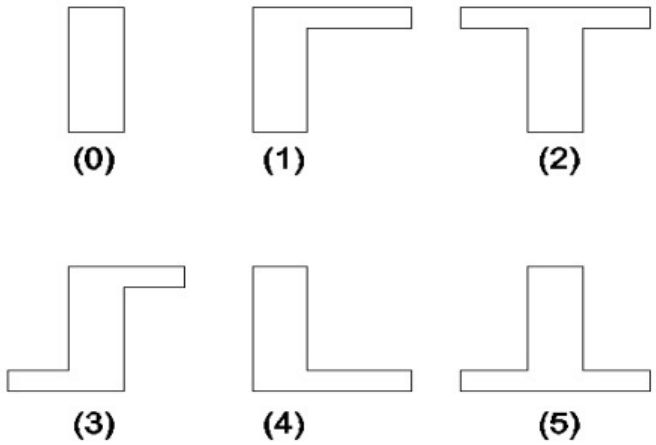
Δεδομένα Φυτευτών Υποστυλωμάτων Στάθμης 3

A/A	Dy	Dx	Γωνία	Κόμβος	Κόμβος	A	ny	nz
	[cm]	[cm]	[o]	Αρχ	Τέλ			
1	280	30	0	1001	1001	0	0.80	0.80
2	220	30	90	1010	1010	0	0.80	0.80
3	210	30	89	1013	1013	0	0.80	0.80
5	30	165	0	1012	1012	0	0.80	0.80
6	30	220	0	1011	1011	0	0.80	0.80
7	170	30	0	1009	1009	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 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

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε



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	1.1	1006.0	5	100	105	100	400.00	2.74	3.81	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
2	14.0	1006.0	5	40	250	100	340.00	0.73	0.73	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
3	2.0	14.0	5	40	250	100	340.00	1.48	2.23	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
4	2.0	30.0	5	40	250	100	340.00	2.15	2.90	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
5	4.1	5.1	5	100	105	100	501.33	5.25	5.39	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
6	5.1	6.1	5	100	105	100	497.58	4.90	5.14	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
7	8.1	9.1	5	100	105	100	486.29	5.28	5.59	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
8	9.1	10.1	5	100	105	100	488.79	4.83	5.56	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
9	11.1	12.1	5	100	105	100	400.00	4.48	5.70	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
10	12.0	23.0	5	40	250	100	388.19	2.18	2.80	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
11	13.0	23.0	5	40	250	100	388.19	2.44	3.33	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
12	25.0	1007.0	5	40	250	100	340.00	1.50	1.62	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
13	25.0	1008.0	5	40	250	100	340.00	1.40	1.41	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
14	1.2	4.1	5	100	105	100	478.86	3.13	4.50	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
15	4.1	8.1	5	100	105	100	472.62	6.33	7.25	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
16	8.1	11.2	5	100	105	100	457.94	4.73	5.78	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
17	2.1	5.1	5	100	105	100	400.00	3.45	3.59	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
18	5.1	9.1	5	100	105	100	400.00	6.15	6.29	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
19	9.1	12.1	5	100	105	100	400.00	4.96	5.33	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
20	3.0	15.0	5	40	250	100	394.59	1.87	2.94	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
21	6.0	15.0	5	40	250	100	394.59	1.13	1.43	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
22	6.1	7.1	5	100	105	100	440.22	2.75	3.26	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
23	7.0	19.0	5	40	250	100	401.20	1.80	2.15	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
24	10.0	19.0	5	40	250	100	401.20	2.55	3.66	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
25	10.2	13.2	5	100	105	100	400.00	4.08	5.66	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
26	11.0	24.0	5	40	250	100	340.00	1.26	2.21	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
27	24.0	1007.0	5	40	250	100	340.00	0.70	0.77	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
28	12.0	26.0	5	40	250	100	340.00	0.97	1.50	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
29	26.0	1008.0	5	40	250	100	340.00	0.70	0.82	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
30	3.0	30.0	5	40	250	100	340.00	2.44	3.51	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00

Δοκοί Στάθμης 2

Α/Α	Κόμβος		Σχήμα	Β	D	dπ	Βσ	Ldef	Ltot	Α	ny	nz	g	q
	Αρχ	Τέλ		[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[m]	[m]				[kN/m]	[kN/m]
1	4.1	5.1	2	40	70	20	189.06	5.25	5.55	0	0.80	0.80	40.85	26.41
2	5.1	6.1	2	40	70	20	92.50	4.90	5.26	0	0.80	0.80	40.85	26.41
3	8.1	9.1	2	40	70	20	202.65	5.28	5.67	0	0.80	0.80	60.77	31.44
4	9.1	10.1	2	40	70	20	95.00	4.83	5.69	0	0.80	0.80	60.81	31.47
5	11.1	1001.0	4	30	165	20	57.31	2.44	3.49	0	0.80	0.80	35.77	8.82

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

6	1.2	4.1	4	30	165	20	57.08	3.13	4.44	0	0.80	0.80	30.88	5.00
7	4.1	1011.0	4	30	165	20	76.08	2.38	3.13	0	0.80	0.80	13.25	0.67
8	8.1	1012.0	4	30	180	20	75.11	1.30	1.78	0	0.80	0.80	25.00	5.00
9	1006.0	1009.0	4	30	180	20	270.00	0.85	0.85	0	0.80	0.80	31.98	7.75
10	6.1	1013.0	4	30	165	20	72.75	1.35	1.65	0	0.80	0.80	13.25	0.67
11	13.2	1010.0	4	30	180	20	270.00	1.68	2.37	0	0.80	0.80	23.88	5.00
12	10.1	1010.0	4	30	180	20	69.91	2.45	3.79	0	0.80	0.80	23.88	5.00
13	1.1	1009.0	4	30	180	20	48.90	1.90	2.97	0	0.80	0.80	30.86	7.27
16	12.1	1001.0	4	30	165	20	270.00	2.03	2.66	0	0.80	0.80	35.77	8.82
17	8.1	1011.0	4	30	165	20	105.98	3.94	4.43	0	0.80	0.80	21.75	0.67
18	11.2	1012.0	4	30	180	20	87.01	3.45	4.25	0	0.80	0.80	37.00	5.00
19	7.1	1013.0	4	30	165	20	270.00	1.40	1.75	0	0.80	0.80	13.25	0.67

Δοκοί Στάθμης 3

Α/Α	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]
2	1.2	4.1	1	30	80	20	120.00	3.13	4.44	0	0.80	0.80	77.33	14.36
3	4.1	8.1	1	30	60	20	120.00	6.33	10.36	0	0.80	0.80	84.32	14.36
4	11.2	1012.0	1	30	80	20	120.00	3.45	4.60	0	0.80	0.80	85.83	14.36

Δοκοί Στάθμης 4

Α/Α	Κόμβος		Σχήμα	B	D	dπ	Bσ	Ldef	Ltot	A	ny	nz	g	q
	Αρχ	Τέλ		[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[m]	[m]				[kN/m]	[kN/m]
1	1.1	2.1	1	30	95	20	88.05	4.93	6.15	0	0.80	0.80	64.95	8.92
2	2.1	3.1	1	30	95	20	100.95	4.58	5.81	0	0.80	0.80	64.95	8.92
3	11.1	12.1	1	30	95	20	111.40	4.48	5.70	0	0.80	0.80	41.33	2.22
4	12.1	13.1	1	30	95	20	107.00	4.61	5.70	0	0.80	0.80	41.33	2.22
5	1.2	4.1	1	30	50	20	76.20	3.13	4.44	0	0.80	0.80	64.22	8.79
6	4.1	8.1	0	30	50	20	30.00	6.33	7.22	0	0.80	0.80	60.72	8.79
7	8.1	11.2	1	30	60	20	137.19	4.73	5.66	0	0.80	0.80	24.42	1.00
8	3.2	6.1	1	30	95	20	81.62	2.99	4.10	0	0.80	0.80	64.00	8.79
9	6.1	7.1	1	30	95	20	120.00	2.75	3.21	0	0.80	0.80	67.60	8.79
10	7.1	10.1	1	30	95	20	162.30	4.35	5.51	0	0.80	0.80	64.00	8.79
11	10.1	13.2	1	30	95	20	117.85	4.08	5.60	0	0.80	0.80	24.42	1.00
12	8.1	10.1	3	30	150	20	187.75	10.06	10.67	0	0.80	0.80	100.25	11.26

Δοκοί Στάθμης 5

Α/Α	Κόμβος		Σχήμα	B	D	dπ	Bσ	Ldef	Ltot	A	ny	nz	g	q
	Αρχ	Τέλ		[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[m]	[m]				[kN/m]	[kN/m]
1	1.1	2.1	1	30	80	20	88.05	4.93	6.15	0	0.80	0.80	67.39	2.55
2	2.1	3.1	1	30	80	20	100.95	4.58	5.81	0	0.80	0.80	67.39	2.55
3	8.1	10.1	1	30	100	20	206.00	10.00	10.60	0	0.80	0.80	69.29	2.57
4	1.2	4.1	1	30	80	20	76.20	3.13	4.44	0	0.80	0.80	66.70	2.51
5	4.1	8.1	1	30	80	20	200.10	6.33	7.22	0	0.80	0.80	66.70	2.51
6	3.2	6.1	1	30	80	20	81.62	2.99	4.10	0	0.80	0.80	66.70	2.51
7	6.1	7.1	1	30	80	20	120.00	2.75	3.21	0	0.80	0.80	66.70	2.51
8	7.1	10.1	1	30	80	20	162.30	3.73	4.32	0	0.80	0.80	66.70	2.51

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Ειδικοί Σύνδεσμοι

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

Δεδομένα ειδικών συνδέσμων

A/A	Στ.		Κόμβος		JZ	JY	JZ	F	a	E	B	D	A	ny	nz
	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	[dm^4]	[dm^4]	[dm^4]	[cm^2]	[o]	[kN/m^2]	cm	cm			
1	3	3	11	1001	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	3.2e+07	30	500	0	0.80	0.80
2	3	3	12	1001	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	3.2e+07	30	500	0	0.80	0.80
3	3	3	1	1009	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	3.2e+07	30	500	0	0.80	0.80
6	3	3	6	1013	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	3.2e+07	30	500	0	0.80	0.80
7	3	3	7	1013	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	3.2e+07	30	500	0	0.80	0.80
8	3	3	10	1010	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	3.2e+07	30	500	0	0.80	0.80
9	3	3	13	1010	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	3.2e+07	30	500	0	0.80	0.80
10	3	3	8	1012	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	3.2e+07	30	500	0	0.80	0.80
11	3	3	4	1011	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	3.2e+07	30	500	0	0.80	0.80

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

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)

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-Δ5-Δ14-Δ17		78000	11560		114560
Π2	100	Δ4-Δ6-Δ17-Δ20-Δ21-Δ30		78000	11560		114560
Π3	100	Δ5-Δ7-Δ15-Δ18		78000	11560		114560
Π4	100	Δ6-Δ8-Δ18-Δ22-Δ23-Δ24		78000	11560		114560
Π5	100	Δ7-Δ9-Δ16-Δ19		78000	11560		114560
Π6	100	Δ8-Δ10-Δ11-Δ19-Δ25		78000	11560		114560
Π7	100	Δ9-Δ12-Δ13-Δ26-Δ27-Δ28-Δ2		78000	11560		114560

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	100x105	1			0	0	0	26250

2	40x250	1			0	0	0	25000
3	40x250	1			0	0	0	25000
4	40x250	2			0	0	0	25000
5	100x105	1	3		0	0	0	26250
6	100x105	2	4		0	0	0	26250
7	100x105	3	5		0	0	0	26250
8	100x105	4	6		0	0	0	26250
9	100x105	5	7		0	0	0	26250
10	40x250	6			0	0	0	25000
11	40x250	6			0	0	0	25000
12	40x250	7			0	0	0	25000
13	40x250	7			0	0	0	25000
14	100x105	1			0	0	0	26250
15	100x105	3			0	0	0	26250
16	100x105	5			0	0	0	26250
17	100x105	1	2		0	0	0	26250
18	100x105	3	4		0	0	0	26250
19	100x105	5	6		0	0	0	26250
20	40x250	2			0	0	0	25000
21	40x250	2			0	0	0	25000
22	100x105	4			0	0	0	26250
23	40x250	4			0	0	0	25000
24	40x250	4			0	0	0	25000
25	100x105	6			0	0	0	26250
26	40x250	7			0	0	0	25000
27	40x250	7			0	0	0	25000
28	40x250	7			0	0	0	25000
29	40x250	7			0	0	0	25000
30	40x250	2			0	0	0	25000

Στάθμη 2: Συμπαγείς πλάκες και πρόβολοι

	d(cm)	Περιβάλλουσες	Ιδιο	Μόνιμο	Κινητό	Ακραίο	Ολικό
α/α	d1	δοκοί	N/m2	N/m2	N/m2	N/m	φορτίο
Π1	20	Δ1-Δ2-Δ6-Δ9-Δ13-Δ1001-Δ10	5000	1500	5000		11500
Π2	20	Δ1-Δ2-Δ3-Δ4-Δ7-Δ10-Δ17-Δ1	5000	1500	5000		11500
Π3	40	Δ3-Δ4-Δ5-Δ8-Δ11-Δ12-Δ16-Δ	10000	1500	5000		16500
ΠΡ6	20	Δ9-Δ1017-Δ1018-Δ1019-Δ13	5000	3500	5000	8500	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	40x70	1	2	7000	33853	26412	0	67265
2	40x70	1	2	7000	33853	26412	0	67265
3	40x70	2	3	7000	53772	31436	0	92208
4	40x70	2	3	7000	53810	31467	0	92277
5	30x165	3		12375	23399	8825	0	44599
6	30x165	1		12375	6500	5000	12000	35875
7	30x165	2		12375	876	674	0	13925
8	30x180	3		13500	11500	5000	0	30000
9	30x180	1	ΠΡ6	13500	18483	7747	0	39730
10	30x165	2		12375	874	672	0	13922
11	30x165	3		12375	11500	5000	0	28875
12	30x165	3		12375	11500	5000	0	28875
13	30x180	1		13500	17356	7274	0	38131
16	30x165	3		12375	23399	8825	0	44599
17	30x165	2		12375	875	673	8500	22424
18	30x180	3		13500	11500	5000	12000	42000
19	30x165	2		12375	876	674	0	13925
1001	30x300	1		22500	7029	5296	0	34825
1002	30x300	1		22500	7029	5296	0	34825
1003	30x300	1		22500	6500	5000	0	34000

1004	30x300	1		22500	6500	5000	0	34000
1005	30x300	2		22500	874	672	0	24047
1006	30x300	2		22500	875	673	0	24049
1007	30x300	3		22500	23427	8840	0	54768
1008	30x300	3		22500	23185	8717	0	54402
1015	50x50	1		6250	7034	5300	0	18583
1016	50x50	1		6250	6619	4979	0	17848

Στάθμη 3: Πλάκες με νευρώσεις

	b/ws	wx(cm)	Περιβάλλουσες	Ιδιο	Μόνιμο	Κινητό	Ολικό
α/α	d/d0	wy	δοκοί	N/m2	N/m2	N/m2	φορτίο
Π1	30/150	50	Δ2-Δ3-Δ4-Δ1001-Δ1002-Δ1003-Δ1006-Δ1007-Δ1008-Δ1009-Δ1010-Δ1011-Δ1028-Δ1029-Δ1030-Δ1031-Δ1032-Δ1033-Δ1034-Δ1035-Δ1036-Δ1037	9688	2000	3500	15188
	45/10	50					

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
2	30x80	1		6000	64834	14361	6500	91696
3	30x60	1		4500	64823	14358	15000	98681
4	30x80	1		6000	64825	14359	15000	100184
1001	30x500	1		37500	33754	5054	0	76308
1002	30x500	1		37500	33156	4875	0	75531
1003	30x500	1		37500	33754	5054	0	76308
1006	30x500	1		37500	64831	14360	0	116691
1007	30x500	1		37500	64829	14360	0	116689
1008	30x500	1		37500	64825	14359	0	116684
1009	30x500	1		37500	64722	14328	0	116550
1010	30x500	1		37500	64774	14344	0	116618
1011	30x500	1		37500	64831	14360	0	116691
1028	30x500	1		37500	33190	4886	0	75575
1029	30x500	1		37500	33156	4875	0	75531
1030	30x500	1		37500	64738	14333	0	116571
1031	30x500	1		37500	64834	14361	0	116696
1032	30x500	1		37500	64834	14361	0	116696
1033	30x500	1		37500	64823	14358	0	116681
1034	30x500	1		37500	33156	4875	0	75531
1035	30x500	1		37500	34009	5131	0	76640
1036	30x500	1		37500	33156	4875	0	75531
1037	30x500	1		37500	34009	5131	0	76640

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
Π2	20	Δ3-Δ4-Δ7-Δ11-Δ12	5000	8800	1000		14800

Στάθμη 4: Πλάκες με νευρώσεις

	b/ws	wx(cm)	Περιβάλλουσες	Ιδιο	Μόνιμο	Κινητό	Ολικό
α/α	d/d0	wy	δοκοί	N/m2	N/m2	N/m2	φορτίο
Π1	30/100	50	Δ1-Δ2-Δ5-Δ6-Δ8-Δ9-Δ10-Δ12	9688	2500	3500	15688
	45/10	50					

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

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	30x95	1		7125	42328	8925	15500	73878
2	30x95	1		7125	42328	8925	15500	73878
3	30x95	2		7125	30705	2225	3500	43555
4	30x95	2		7125	30705	2225	3500	43555
5	30x50	1		3750	41872	8794	18600	73015
6	30x50	1		3750	41872	8794	15100	69515
7	30x95	2		7125	13800	1000	3500	25425
8	30x95	1		7125	41872	8794	15000	72790
9	30x95	1		7125	41872	8794	18600	76390
10	30x95	1		7125	41872	8794	15000	72790
11	30x95	2		7125	13800	1000	3500	25425
12	30x150	1	2	11250	73404	11256	15600	111510

Στάθμη 5: Πλάκες με νευρώσεις

	b/ws	wx(cm)	Περιβάλλουσες	Ιδιο	Μόνιμο	Κινητό	Ολικό
α/α	d/d0	wy	δοκοί	N/m2	N/m2	N/m2	φορτίο
Π1	30/100	50	Δ1-Δ2-Δ3-Δ4-Δ5-Δ6-Δ7-Δ8-Δ1001-Δ1002-Δ1003-Δ1004-Δ1005-Δ1006-Δ1007-Δ1008	9688	8800	1000	19488
	45/10	50					

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	30x80	1		6000	58393	2550	3000	69943
2	30x80	1		6000	58393	2550	3000	69943
3	30x100	1		7500	58786	2571	3000	71857
4	30x80	1		6000	57700	2512	3000	69212
5	30x80	1		6000	57700	2512	3000	69213
6	30x80	1		6000	57700	2512	3000	69212
7	30x80	1		6000	57700	2512	3000	69213
8	30x80	1		6000	57700	2512	3000	69213
1001	20x50	1		2500	58717	2567	0	63785
1002	20x50	1		2500	58667	2565	0	63732
1003	20x50	1		2500	58786	2571	0	63857
1004	20x50	1		2500	18488	1000	0	21988
1005	20x50	1		2500	18488	1000	0	21988
1006	20x50	1		2500	18488	1000	0	21988
1007	20x50	1		2500	18488	1000	0	21988
1008	20x50	1		2500	58717	2567	0	63785

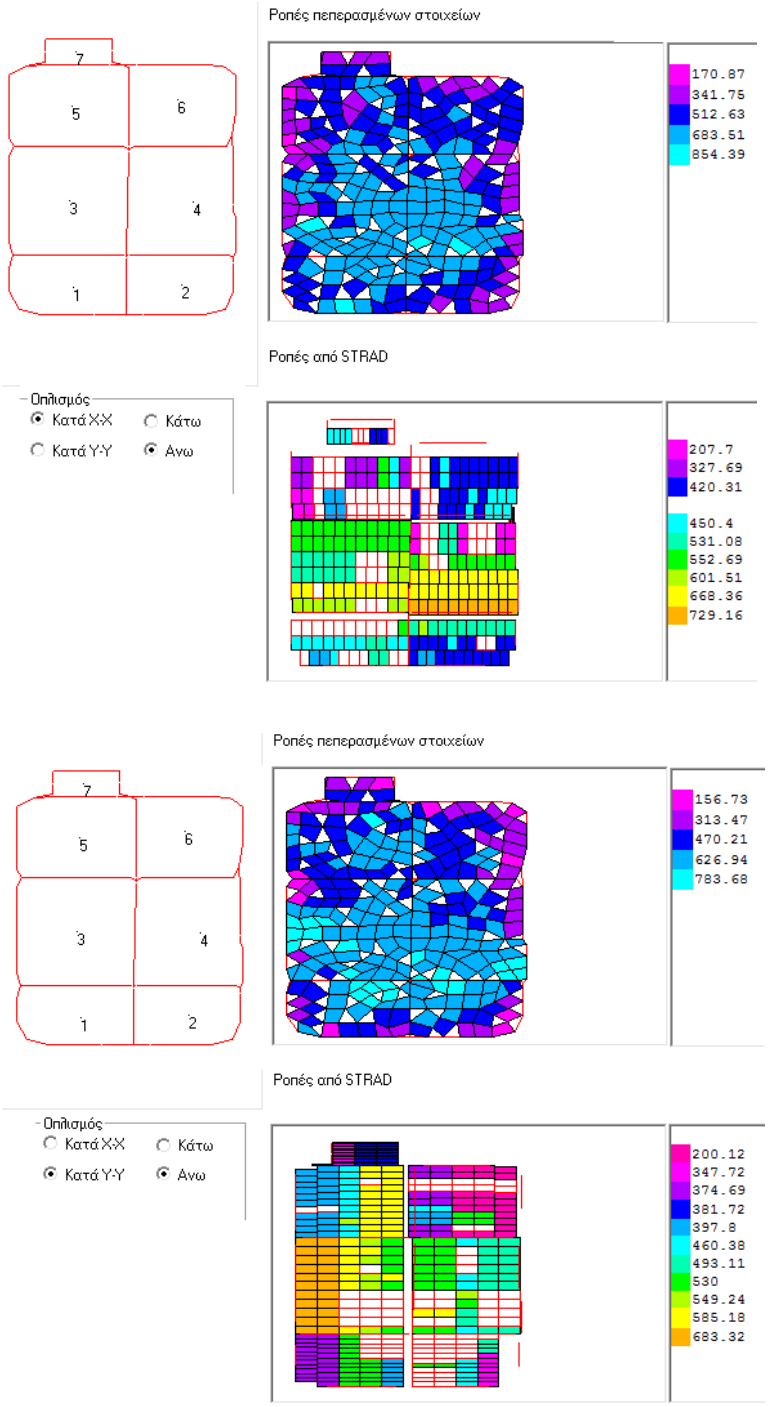
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Οπλισμοί

Στάθμη 1: Πλάκες - συνοπτικά

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

Τα αποτελέσματα της επίλυσης αξιοποιήθηκαν για τον έλεγχο πλακών σε κάμψη και την όπλιση αυτών.



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

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	1YY	Δ 1	Δ 5	344.69	8.64	15.00	Φ14/10(1)
					-150.56	0.00	0.00	
Π 1	100	7YY	Τ 3	Δ 5	405.40	11.20	16.07	Φ16/12(33)
					-176.93	6.37	4.37	
								Φ12/25(32)
Π 1	100	8YY	Τ 2	Δ 5	496.99	11.14	15.86	Φ16/12(42)
					-210.60	0.00	0.00	
Π 1	100	9YY	Δ 1	Δ 5	499.13	10.16	15.00	Φ14/10(52)
					-299.33	0.00	0.00	
Π 1	100	11XX	Δ 14	Δ 17	28.62	10.06	15.00	Φ14/10(66)
					0.00	0.00	0.00	
Π 1	100	17XX	Δ 14	Δ 17	26.78	10.45	15.00	Φ14/20(100)
								Φ14/20(101)
					0.00	0.00	0.00	
Π 1	100	18XX	Δ 14	Δ 17	453.17	10.08	15.00	Φ14/10(106)
					-257.41	0.00	0.00	
Π 2	100	2YY	Τ 30	Δ 6	323.28	9.70	15.00	Φ14/20(9)
								Φ14/20(10)
					-133.49	5.20	2.83	
								Φ12/39(8)
Π 2	100	3YY	Τ 30	Δ 6	415.45	10.55	15.00	Φ14/10(16)
					-124.04	3.62	1.33	
								Φ12/40(15)
Π 2	100	4YY	Τ 4	Δ 6	59.83	10.73	15.00	Φ14/20(23)
								Φ14/20(24)
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	100	11XX	Δ 17	Τ 20	374.65	9.04	15.00	Φ14/20(68)
								Φ14/20(69)
					-155.14	4.67	2.25	
								Φ12/40(67)
Π 2	100	17XX	Δ 17	Τ 21	454.16	10.52	15.00	Φ14/20(103)
								Φ14/20(104)
					-175.15	4.56	2.15	
								Φ12/40(102)
Π 2	100	18XX	Δ 17	Τ 20	376.10	9.71	15.00	Φ14/10(107)
					-155.74	0.00	0.00	
Π 3	100	1YY	Δ 5	Δ 7	616.29	11.05	15.51	Φ16/24(2)
								Φ16/24(3)
					-253.49	0.00	0.00	
Π 3	100	7YY	Δ 5	Δ 7	469.99	10.50	15.00	Φ14/20(34)
								Φ14/20(35)
					-136.66	0.00	0.00	
Π 3	100	8YY	Δ 5	Δ 7	495.37	10.64	15.00	Φ14/20(44)
								Φ14/20(45)
					-133.62	4.03	1.65	
								Φ12/40(43)
Π 3	100	9YY	Δ 5	Δ 7	512.40	10.84	15.00	Φ14/20(53)
								Φ14/20(54)
					-171.18	0.00	0.00	
Π 3	100	10XX	Δ 15	Δ 18	551.66	11.08	15.65	Φ16/24(61)
								Φ16/24(62)
					-243.76	0.00	0.00	
Π 3	100	14XX	Δ 15	Δ 18	509.22	10.25	15.00	Φ14/20(83)
								Φ14/20(84)
					-174.11	0.00	0.00	
Π 3	100	15XX	Δ 15	Δ 18	487.12	10.54	15.00	Φ14/10(89)
					-163.35	5.48	3.16	
								Φ12/35(88)

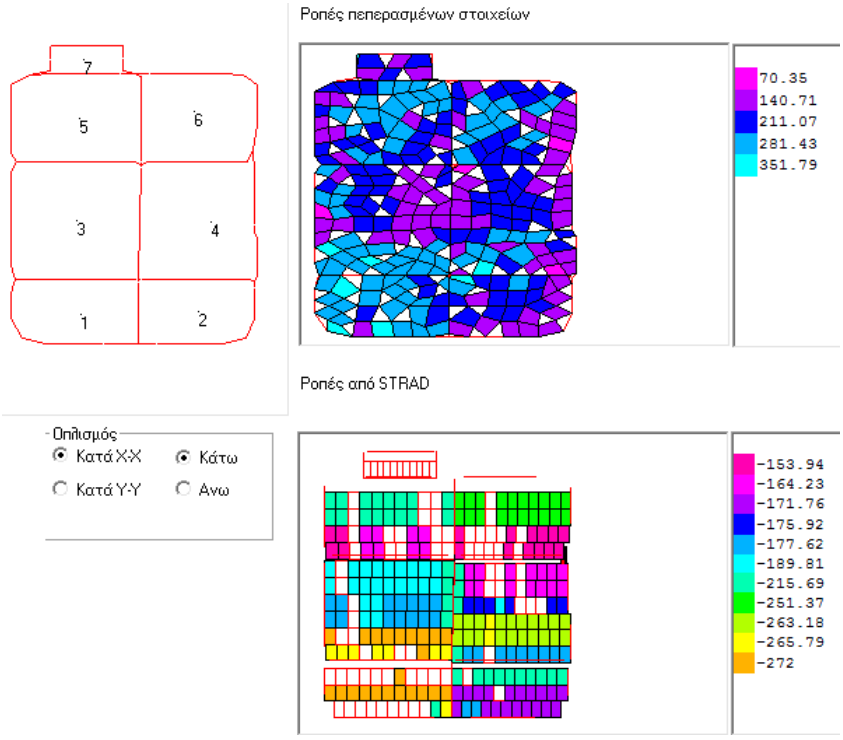
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Π 3	100	16XX	Δ 15	Δ 18	615.35	11.13	15.81	Φ16/24(94)
								Φ16/24(95)
					-249.47	0.00	0.00	
Π 4	100	2YY	Δ 6	Δ 8	445.57	10.91	15.02	Φ14/20(11)
								Φ14/20(12)
					-160.65	0.00	0.00	
Π 4	100	3YY	Δ 6	Δ 8	420.56	10.15	15.00	Φ14/20(18)
								Φ14/20(19)
					-115.07	5.20	2.83	
								Φ12/39(17)
Π 4	100	4YY	Δ 6	Δ 8	478.90	10.72	15.00	Φ14/20(26)
								Φ14/20(27)
					-158.02	4.73	2.32	
								Φ12/40(25)
Π 4	100	10XX	Δ 18	Δ 22	669.13	11.41	16.87	Φ16/22(63)
								Φ16/22(64)
					-162.99	0.00	0.00	
Π 4	100	14XX	Δ 18	Τ 24	258.70	10.05	15.00	Φ14/20(86)
								Φ14/20(87)
					-150.90	5.13	2.75	
								Φ12/40(85)
Π 4	100	15XX	Δ 18	Τ 23	507.73	10.55	15.00	Φ14/20(91)
								Φ14/20(92)
					-161.61	5.08	2.70	
								Φ12/40(90)
Π 4	100	16XX	Δ 18	Δ 22	613.37	11.03	15.43	Φ16/26(97)
								Φ16/26(98)
					-241.52	5.32	2.97	
								Φ12/38(96)
Π 5	100	1YY	Δ 7	Δ 9	365.66	9.91	15.00	Φ14/20(5)
								Φ14/20(6)
					-166.82	6.20	4.11	
								Φ12/27(4)
Π 5	100	7YY	Δ 7	Δ 9	537.46	10.45	15.00	Φ14/10(37)
					-219.43	6.67	4.83	
								Φ12/23(36)
Π 5	100	8YY	Δ 7	Δ 9	531.83	10.81	15.00	Φ14/10(47)
					-206.60	6.29	4.24	
								Φ12/26(46)
Π 5	100	9YY	Δ 7	Δ 9	422.84	10.21	15.00	Φ14/10(56)
					-245.50	6.81	5.05	
								Φ12/22(55)
Π 5	100	12XX	Δ 16	Δ 19	305.14	10.30	15.00	Φ14/20(71)
								Φ14/20(72)
					-200.84	1.04	0.11	
								Φ12/40(70)
Π 5	100	13XX	Δ 16	Δ 19	32.70	10.35	15.00	Φ14/20(77)
								Φ14/20(78)
					0.00	0.00	0.00	
Π 6	100	2YY	Δ 8	Τ 11	176.79	7.36	15.00	Φ14/10(13)
					-221.15	0.00	0.00	
Π 6	100	3YY	Δ 8	Τ 11	263.15	9.84	15.00	Φ14/20(20)
								Φ14/20(21)
					-239.65	0.00	0.00	
Π 6	100	4YY	Δ 8	Τ 10	330.93	9.31	15.00	Φ14/20(29)
								Φ14/20(30)
					-60.53	3.82	1.48	
								Φ12/40(28)
Π 6	100	12XX	Δ 19	Δ 25	371.22	9.59	15.00	Φ14/20(74)
								Φ14/20(75)
					-222.00	6.61	4.72	
								Φ12/23(73)
Π 6	100	13XX	Δ 19	Δ 25	362.14	9.62	15.00	Φ14/20(79)

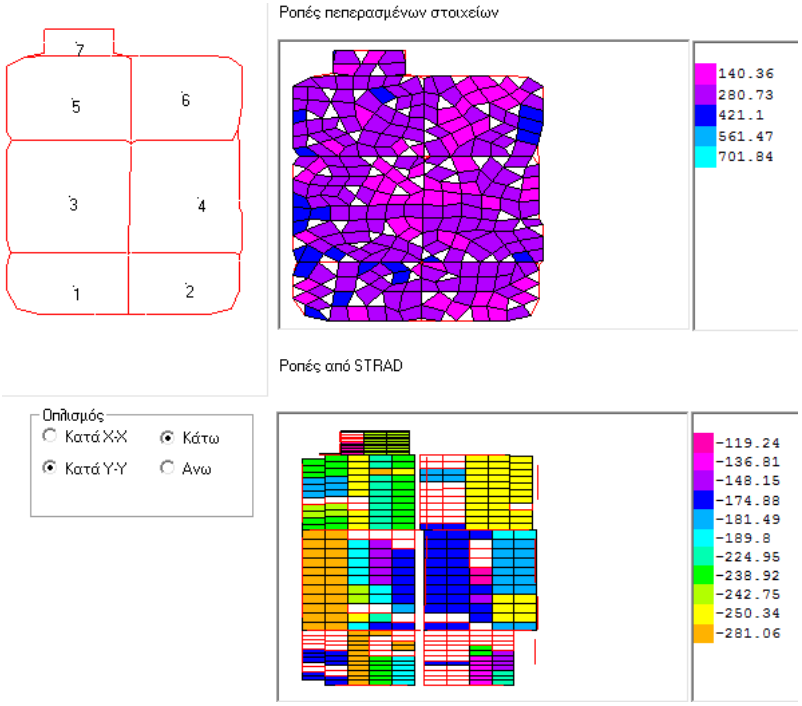
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

								Φ14/20(80)
					-135.92	0.00	0.00	
Π 7	100	5XX	Τ 26	Τ 28	355.72	9.69	0.00	
					-148.17	0.00	0.00	
Π 7	100	6XX	Τ 27	Τ 29	253.56	8.09	0.00	
					-113.32	0.00	0.00	
Π 7	100	7YY	Δ 9	Τ 13	381.73	9.04	15.00	Φ14/10(40)
					-242.75	6.40	4.41	
								Φ12/25(39)
Π 7	100	8YY	Δ 9	Τ 13	381.73	9.04	15.00	Φ14/10(50)
					-242.75	2.85	0.81	
								Φ12/40(49)
Π 7	100	9YY	Δ 9	Τ 12	347.73	8.68	15.00	Φ14/10(59)
					-119.24	5.29	2.93	
								Φ12/38(58)

Στάθμη 1: Στηρίξεις - συνοπτικά



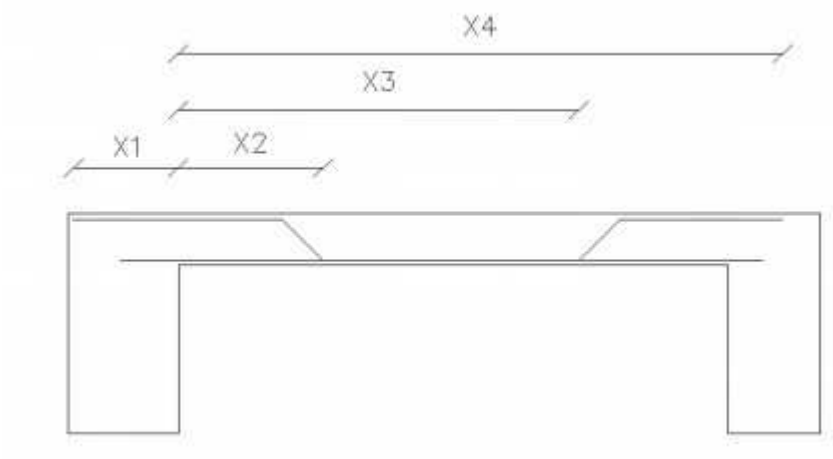
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε



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	100x105		Π1	0.00	0.00	3.85	
Δ 1	100x105		Π1	0.00	0.00	3.85	Φ8/40(60)
Τ 2			Π1	0.00	0.00	4.19	Φ8/40(51)
Τ 3			Π1	0.00	0.00	4.19	Φ8/40(41)
Τ 4			Π2	0.00	0.00	3.85	Φ8/40(31)
Δ 5	100x105	Π1	Π3	-166.17	6.19	15.00	
Δ 5	100x105	Π1	Π3	-296.48	8.08	15.00	
Δ 5	100x105	Π1	Π3	-282.70	7.91	15.00	
Δ 5	100x105	Π1	Π3	-272.52	7.78	15.00	
Δ 6	100x105	Π2	Π4	-216.46	7.00	15.00	
Δ 6	100x105	Π2	Π4	-255.45	7.55	15.00	
Δ 6	100x105	Π2	Π4	-277.34	7.84	15.00	
Δ 7	100x105	Π3	Π5	-230.14	7.20	15.00	
Δ 7	100x105	Π3	Π5	-205.48	6.83	15.00	
Δ 7	100x105	Π3	Π5	-205.48	6.83	15.00	
Δ 7	100x105	Π3	Π5	-205.48	6.83	15.00	
Δ 8	100x105	Π4	Π6	-187.69	6.55	15.00	
Δ 8	100x105	Π4	Π6	-164.36	6.16	15.00	
Δ 8	100x105	Π4	Π6	-164.36	6.16	15.00	
Δ 9	100x105	Π5		-237.31	7.30	5.88	Φ8/38(7)
Δ 9	100x105	Π5	Π7	-218.00	7.02	15.00	
Δ 9	100x105	Π5	Π7	-175.85	6.36	15.00	
Δ 9	100x105	Π5	Π7	-185.27	6.51	15.00	
Τ 10		Π6		0.00	0.00	3.85	
Τ 11		Π6		0.00	0.00	3.85	
Τ 11		Π6		0.00	0.00	3.85	
Τ 12		Π7		0.00	0.00	3.85	
Τ 13		Π7		0.00	0.00	3.85	
Τ 13		Π7		0.00	0.00	3.85	
Δ 14	100x105		Π1	0.00	0.00	3.85	
Δ 14	100x105		Π1	0.00	0.00	3.85	Φ8/40(105)
Δ 14	100x105		Π1	0.00	0.00	3.85	
Δ 15	100x105		Π3	0.00	0.00	4.19	Φ8/40(65)

Δ 15	100x105		Π3	0.00	0.00	3.85	
Δ 15	100x105		Π3	0.00	0.00	3.85	Φ8/40(93)
Δ 15	100x105		Π3	0.00	0.00	4.19	Φ8/40(99)
Δ 16	100x105		Π5	-153.04	5.95	3.85	Φ8/40(76)
Δ 16	100x105		Π5	-110.62	5.11	3.85	Φ8/40(81)
Δ 17	100x105	Π1	Π2	-265.52	7.69	15.00	
Δ 17	100x105	Π1	Π2	-202.57	6.79	15.00	
Δ 17	100x105	Π1	Π2	-194.11	6.65	15.00	
Δ 18	100x105	Π3	Π4	-194.55	6.66	15.00	
Δ 18	100x105	Π3	Π4	-192.83	6.63	15.00	
Δ 18	100x105	Π3	Π4	-193.13	6.64	15.00	
Δ 18	100x105	Π3	Π4	-194.50	6.66	15.00	
Δ 19	100x105	Π5	Π6	-170.53	6.26	15.00	
Δ 19	100x105	Π5	Π6	-121.48	5.34	15.00	
Τ 20		Π2		0.00	0.00	3.85	
Τ 20		Π2		0.00	0.00	3.85	
Τ 21		Π2		0.00	0.00	3.85	
Δ 22	100x105	Π4		0.00	0.00	4.57	
Δ 22	100x105	Π4		0.00	0.00	3.87	
Τ 23		Π4		0.00	0.00	3.85	
Τ 24		Π4		-111.30	5.12	3.85	
Δ 25	100x105	Π6		-132.85	5.57	3.85	
Δ 25	100x105	Π6		-94.67	4.74	3.85	Φ8/21(82)
Τ 26			Π7	-101.40	4.90	2.49	
Τ 27			Π7	-296.57	8.08	7.36	
Τ 28		Π7		0.00	0.00	0.00	
Τ 29		Π7		0.00	0.00	0.00	
Τ 30			Π2	-225.64	7.13	15.00	Φ8/11(14)
Τ 30			Π2	0.00	0.00	3.85	Φ8/40(22)

Στάθμη 1: Θέσεις ράβδων ανοιγμάτων



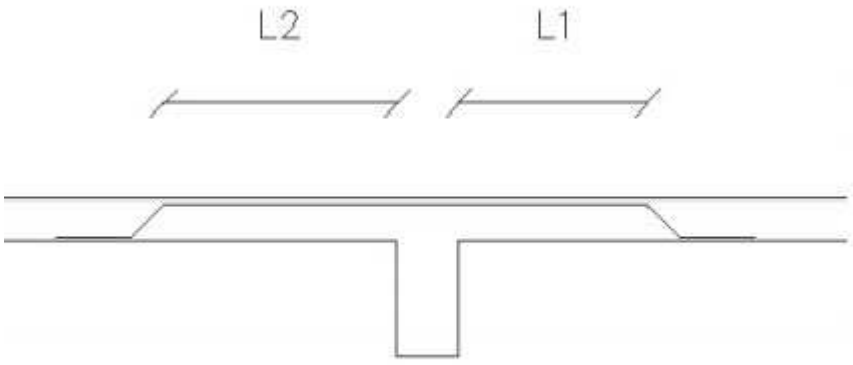
α/α	ράβδοι	X1	X2	X3	X4	πλάκα	ζώνη
1	Φ14/10	-0.15			2.55	Π1	1ΥΥ
2	Φ16/24	-0.20			5.50	Π3	1ΥΥ
3	Φ16/24	-2.15	0.40	4.25	8.50	Π3	1ΥΥ
4	Φ12/27	-0.60			4.05	Π5	1ΥΥ
5	Φ14/20	-0.15			3.90	Π5	1ΥΥ
6	Φ14/20	-4.35	1.15	3.10	4.10	Π5	1ΥΥ
8	Φ12/39	-0.35			3.20	Π2	2ΥΥ
9	Φ14/20	-0.15			2.75	Π2	2ΥΥ
10	Φ14/20	-0.35	0.55	2.05	7.50	Π2	2ΥΥ
11	Φ14/20	-0.15			5.50	Π4	2ΥΥ
12	Φ14/20	-2.50	0.30	4.45	8.90	Π4	2ΥΥ
13	Φ14/10	-0.15			4.15	Π6	2ΥΥ
15	Φ12/40	-0.20			3.30	Π2	3ΥΥ

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

16	Φ14/10	-0.15			2.90	Π2	3ΥΥ
17	Φ12/39	-0.55			6.00	Π4	3ΥΥ
18	Φ14/20	-0.15			5.50	Π4	3ΥΥ
19	Φ14/20	-2.60	0.40	5.00	8.15	Π4	3ΥΥ
20	Φ14/20	-0.15			4.20	Π6	3ΥΥ
21	Φ14/20	-2.80	1.30	2.80	4.40	Π6	3ΥΥ
23	Φ14/20	-0.15			2.90	Π2	4ΥΥ
24	Φ14/20	-0.35	0.65	2.15	5.05	Π2	4ΥΥ
25	Φ12/40	-0.65			5.90	Π4	4ΥΥ
26	Φ14/20	-0.15			5.50	Π4	4ΥΥ
27	Φ14/20	-2.55	0.30	4.65	7.10	Π4	4ΥΥ
28	Φ12/40	-0.55			4.30	Π6	4ΥΥ
29	Φ14/20	-0.15			4.20	Π6	4ΥΥ
30	Φ14/20	-1.75	0.40	2.30	4.35	Π6	4ΥΥ
32	Φ12/25	-0.20			3.35	Π1	7ΥΥ
33	Φ16/12	-0.20			2.95	Π1	7ΥΥ
34	Φ14/20	-0.15			5.50	Π3	7ΥΥ
35	Φ14/20	-2.40	0.30	5.00	7.75	Π3	7ΥΥ
36	Φ12/23	-0.65			4.25	Π5	7ΥΥ
37	Φ14/10	-0.15			3.95	Π5	7ΥΥ
39	Φ12/25	-0.50			1.05	Π7	7ΥΥ
40	Φ14/10	-0.15			1.00	Π7	7ΥΥ
42	Φ16/12	-0.20			2.95	Π1	8ΥΥ
43	Φ12/40	-0.60			5.85	Π3	8ΥΥ
44	Φ14/20	-0.15			5.50	Π3	8ΥΥ
45	Φ14/20	-2.80	0.30	5.05	7.05	Π3	8ΥΥ
46	Φ12/26	-0.55			4.30	Π5	8ΥΥ
47	Φ14/10	-0.15			3.95	Π5	8ΥΥ
49	Φ12/40	-0.55			1.05	Π7	8ΥΥ
50	Φ14/10	-0.15			1.00	Π7	8ΥΥ
52	Φ14/10	-0.15			2.60	Π1	9ΥΥ
53	Φ14/20	-0.15			5.50	Π3	9ΥΥ
54	Φ14/20	-2.65	0.30	4.90	7.40	Π3	9ΥΥ
55	Φ12/22	-0.65			4.30	Π5	9ΥΥ
56	Φ14/10	-0.15			3.95	Π5	9ΥΥ
58	Φ12/38	-0.55			1.05	Π7	9ΥΥ
59	Φ14/10	-0.15			1.00	Π7	9ΥΥ
61	Φ16/24	-0.20			4.50	Π3	10ΧΧ
62	Φ16/24	-0.40	2.15	4.10	7.15	Π3	10ΧΧ
63	Φ16/22	-0.20			4.20	Π4	10ΧΧ
64	Φ16/22	-3.80	1.10	3.00	4.50	Π4	10ΧΧ
66	Φ14/10	-0.15			4.35	Π1	11ΧΧ
67	Φ12/40	-0.65			4.30	Π2	11ΧΧ
68	Φ14/20	-0.15			4.20	Π2	11ΧΧ
69	Φ14/20	-2.85	0.35	2.30	4.35	Π2	11ΧΧ
70	Φ12/40	-0.20			5.05	Π5	12ΧΧ
71	Φ14/20	-0.15			4.65	Π5	12ΧΧ
72	Φ14/20	-0.25	0.85	4.20	7.00	Π5	12ΧΧ
73	Φ12/23	-0.55			4.15	Π6	12ΧΧ
74	Φ14/20	-0.15			4.10	Π6	12ΧΧ
75	Φ14/20	-1.75	1.25	2.75	4.20	Π6	12ΧΧ
77	Φ14/20	-0.15			4.65	Π5	13ΧΧ
78	Φ14/20	-0.35	0.70	4.25	8.35	Π5	13ΧΧ
79	Φ14/20	-0.15			4.05	Π6	13ΧΧ
80	Φ14/20	-3.40	0.30	3.50	4.15	Π6	13ΧΧ
83	Φ14/20	-0.15			4.65	Π3	14ΧΧ
84	Φ14/20	-0.40	1.95	4.25	6.25	Π3	14ΧΧ
85	Φ12/40	-0.65			4.35	Π4	14ΧΧ
86	Φ14/20	-0.15			4.25	Π4	14ΧΧ
87	Φ14/20	-2.95	0.30	3.35	4.40	Π4	14ΧΧ
88	Φ12/35	-0.20			5.00	Π3	15ΧΧ
89	Φ14/10	-0.15			4.60	Π3	15ΧΧ
90	Φ12/40	-0.55			4.40	Π4	15ΧΧ

91	Φ14/20	-0.15			4.30	Π4	15XX
92	Φ14/20	-1.75	0.25	2.65	4.45	Π4	15XX
94	Φ16/24	-0.20			4.60	Π3	16XX
95	Φ16/24	-0.40	0.40	4.20	6.25	Π3	16XX
96	Φ12/38	-0.60			4.25	Π4	16XX
97	Φ16/26	-0.20			4.20	Π4	16XX
98	Φ16/26	-2.95	0.25	3.70	4.35	Π4	16XX
100	Φ14/20	-0.15			4.55	Π1	17XX
101	Φ14/20	-0.35	0.85	4.25	6.15	Π1	17XX
102	Φ12/40	-0.65			4.45	Π2	17XX
103	Φ14/20	-0.15			4.35	Π2	17XX
104	Φ14/20	-2.50	0.25	2.00	4.50	Π2	17XX
106	Φ14/10	-0.15			4.55	Π1	18XX
107	Φ14/10	-0.15			4.35	Π2	18XX

Στάθμη 1: Θέσεις ράβδων στηρίξεων



α/α	ράβδοι	L1	L2	δοκός	πλάκα 1	πλάκα 2
7	Φ8/38	0.95	0.00	Δ9	Π5	
14	Φ8/11	0.00	1.00	Δ30		Π2
22	Φ8/40	0.00	1.55	Δ30		Π2
31	Φ8/40	0.00	1.50	Δ4		Π2
41	Φ8/40	0.00	1.85	Δ3		Π1
51	Φ8/40	0.00	0.95	Δ2		Π1
60	Φ8/40	0.00	0.85	Δ1		Π1
65	Φ8/40	0.00	1.85	Δ15		Π3
76	Φ8/40	0.00	3.05	Δ16		Π5
81	Φ8/40	0.00	2.35	Δ16		Π5
82	Φ8/21	0.90	0.00	Δ25	Π6	
93	Φ8/40	0.00	1.05	Δ15		Π3
99	Φ8/40	0.00	2.75	Δ15		Π3
105	Φ8/40	0.00	2.30	Δ14		Π1

Στάθμη 1: Έλεγχος σε λυγηρότητα (ανάγκη ελέγχου παραμόρφωσης)

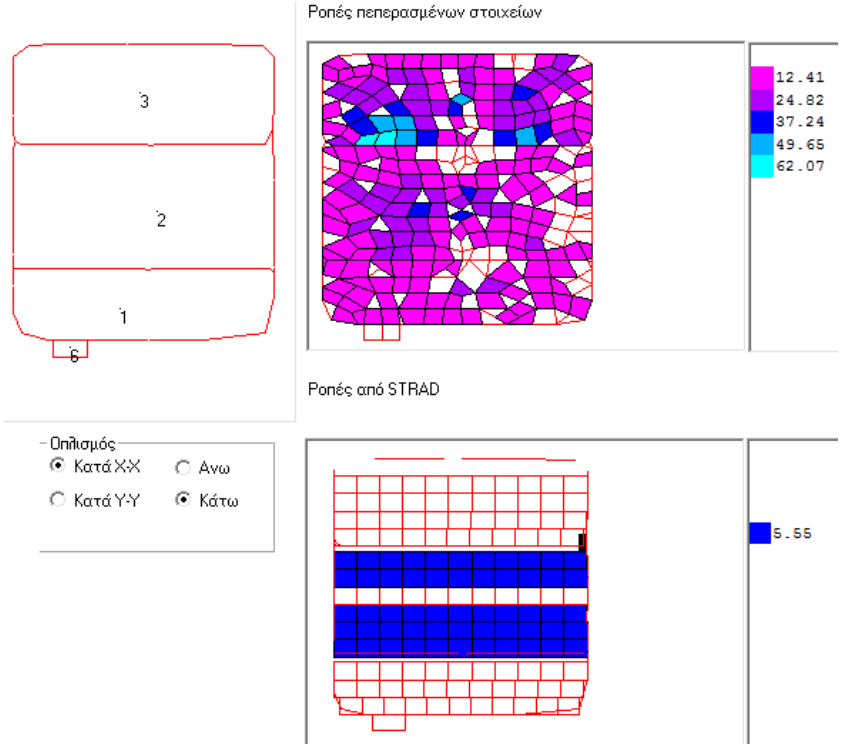
Πλάκα	Μήκος [m]	Συντ. a	Χωρίς διαχωριστικά Απαραίτητο Πάχος Πλάκας για Απαλλαγή [cm]	Μήκος [m]	Συντ. a	Με διαχωριστικά Απαραίτητο Πάχος Πλάκας για Απαλλαγή [cm]
1	3.4	0.8	14 < 100	3.4	0.8	10 < 100
2	3.4	0.8	14 < 100	3.3	0.8	10 < 100
3	5.5	0.8	20 < 100	5.3	0.8	17 < 100
4	5.0	0.8	18 < 100	5.0	0.8	16 < 100
5	4.7	0.8	18 < 100	4.7	0.8	15 < 100
6	5.0	0.8	18 < 100	4.7	0.8	14 < 100
7	1.5	0.8	9 < 100	1.5	0.8	6 < 100

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

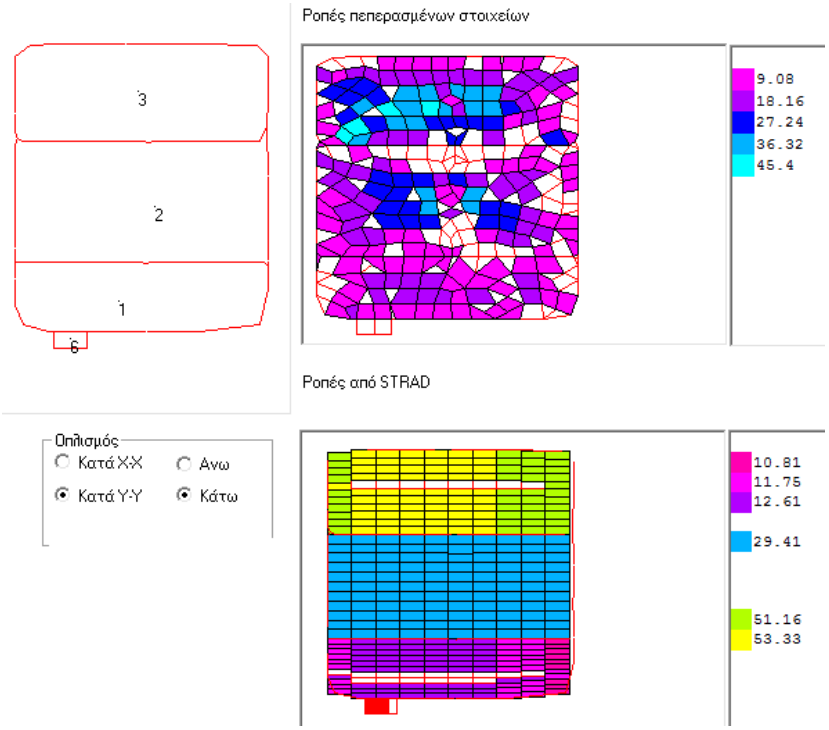
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

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	3.4	99.5	0.8	Y-Y	13.5	6.7	0.0	0.0	0.0	300.0	73.3	3.7
1	3.4	98.2	0.8	Y-Y	13.8	6.9	0.0	0.0	0.0	300.0	75.6	3.7
1	3.4	98.2	0.8	Y-Y	13.8	6.9	0.0	0.0	0.0	300.0	75.6	3.7
1	3.4	98.2	0.8	Y-Y	13.8	6.9	0.0	0.0	0.0	300.0	75.6	3.7
2	3.3	95.1	0.8	Y-Y	13.2	6.6	0.0	0.0	0.0	300.0	66.3	3.7
2	3.4	92.0	0.8	Y-Y	13.8	6.9	0.0	0.0	0.0	300.0	69.9	3.7
2	3.4	92.0	0.8	Y-Y	13.8	6.9	0.0	0.0	0.0	300.0	69.9	3.7
3	5.3	56.8	0.8	X-X	21.4	10.7	0.1	0.1	0.0	300.0	104.7	3.7
3	5.5	53.8	0.8	X-X	21.9	11.0	0.1	0.1	0.0	300.0	104.5	3.7
3	5.5	54.4	0.8	X-X	21.8	10.9	0.1	0.1	0.0	300.0	104.5	3.7
3	5.4	55.1	0.8	X-X	21.7	10.8	0.1	0.1	0.0	300.0	104.6	3.7
4	5.0	63.8	0.8	X-X	20.2	10.1	0.1	0.1	0.0	300.0	104.9	3.7
4	4.8	69.0	0.8	X-X	19.3	9.6	0.1	0.1	0.0	300.0	103.5	3.7
4	4.8	68.3	0.8	X-X	19.4	9.7	0.1	0.1	0.0	300.0	103.7	3.7
4	5.0	64.2	0.8	X-X	20.1	10.1	0.1	0.1	0.0	300.0	104.8	3.7
5	4.7	89.8	0.8	Y-Y	18.9	9.5	0.1	0.1	0.0	300.0	130.4	3.7
5	4.8	89.2	0.6	Y-Y	19.1	9.6	0.0	0.0	0.0	300.0	77.8	3.7
5	4.8	89.2	0.6	Y-Y	19.1	9.6	0.0	0.0	0.0	300.0	77.8	3.7
5	4.8	89.2	0.6	Y-Y	19.1	9.6	0.0	0.0	0.0	300.0	77.8	3.7
6	4.7	63.1	0.8	Y-Y	18.8	9.4	0.1	0.1	0.0	300.0	86.9	3.7
6	4.8	62.0	0.8	Y-Y	19.0	9.5	0.1	0.1	0.0	300.0	87.0	3.7
6	4.8	62.0	0.8	Y-Y	19.0	9.5	0.1	0.1	0.0	300.0	87.0	3.7
6	5.0	52.5	0.8	X-X	19.8	9.9	0.1	0.1	0.0	300.0	80.1	3.7
6	4.9	54.5	0.8	X-X	19.5	9.7	0.1	0.1	0.0	300.0	80.3	3.7
7	1.5	114.6	0.8	Y-Y	6.1	3.0	0.0	0.0	0.0	300.0	18.8	3.7
7	1.5	114.6	0.8	Y-Y	6.1	3.0	0.0	0.0	0.0	300.0	18.8	3.7
7	1.5	114.6	0.8	Y-Y	6.1	3.0	0.0	0.0	0.0	300.0	18.8	3.7

Στάθμη 2: Πλάκες - συνοπτικά



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε



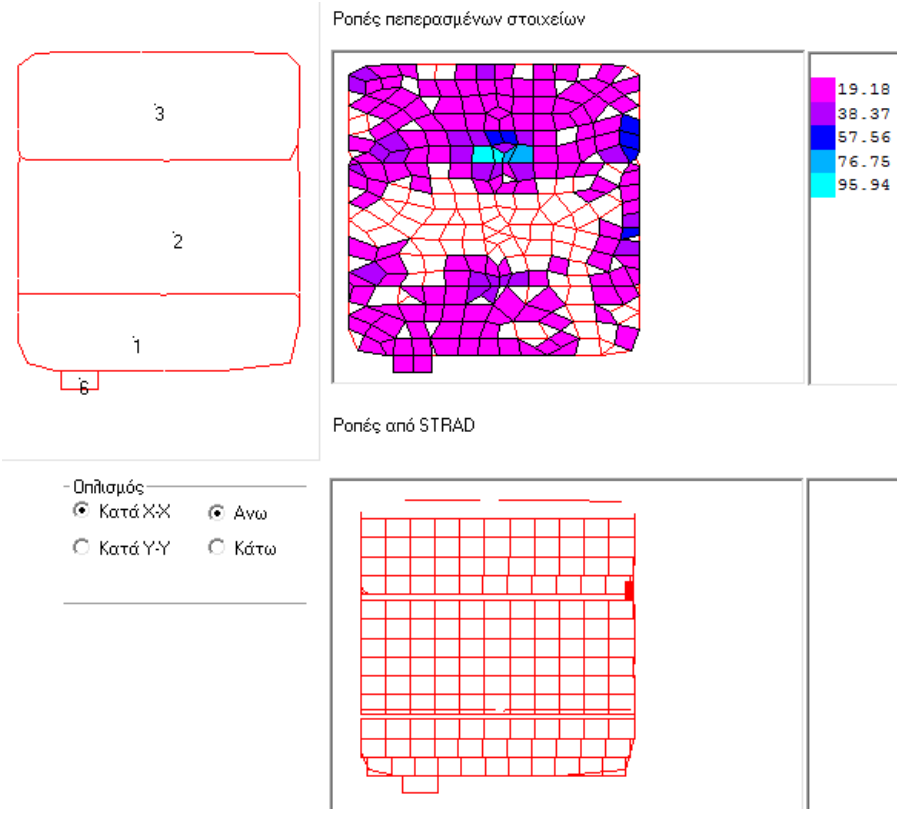
α/α	Πάχος Πλάκας d	Ζώνη Επίλυσης	Στήριξη	Στήριξη	Ροπές M	Τάσεις Beton σ	Οπλισμός As	Ράβδοι
	[cm]		1	2	[kNm]	[MPa]	[cm2]	Διάμετροι και αποστάσεις
Π 1	20	1YY	Δ 1016	Δ 2	10.82	9.75	3.00	Φ10/40(3)
								Φ10/40(4)
					-5.59	2.26	0.08	
								Φ10/40(2)
Π 1	20	2YY	Δ 1016	Δ 2	11.76	10.08	3.00	Φ10/40(14)
								Φ10/40(15)
					-4.59	0.00	0.00	
Π 1	20	3YY	Δ 1015	Δ 2	12.60	10.36	3.00	Φ10/40(24)
								Φ10/40(25)
					-3.85	0.00	0.00	
Π 1	20	4YY	Τ 1001	Δ 1	12.60	10.36	3.00	Φ10/40(34)
								Φ10/40(35)
					-3.85	0.00	0.00	
Π 1	20	5YY	Τ 1002	Δ 1	12.60	10.36	3.00	Φ10/40(44)
								Φ10/40(45)
					-3.85	0.00	0.00	
Π 1	20	6YY	Τ 1002	Δ 1	12.60	10.36	3.00	Φ10/40(54)
								Φ10/40(55)
					-3.85	0.00	0.00	
Π 1	20	7YY	Δ 1015	Δ 2	12.61	10.36	3.00	Φ10/40(64)
								Φ10/40(65)
					-3.83	0.00	0.00	
Π 1	20	8YY	Τ 13	Δ 1	11.70	10.07	3.00	Φ10/40(74)
								Φ10/40(75)
					-4.65	0.00	0.00	
Π 1	20	10YY	Τ 9	Δ 1	12.60	10.36	3.00	Φ10/40(85)
								Φ10/40(86)
					-3.85	0.00	0.00	
Π 1	20	12YY	Τ 13	Δ 1	12.60	10.36	3.00	Φ10/40(96)
								Φ10/40(97)
					-3.85	0.00	0.00	
Π 1	20	13XX	Τ 6	Τ 1003	0.00	0.00	0.00	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

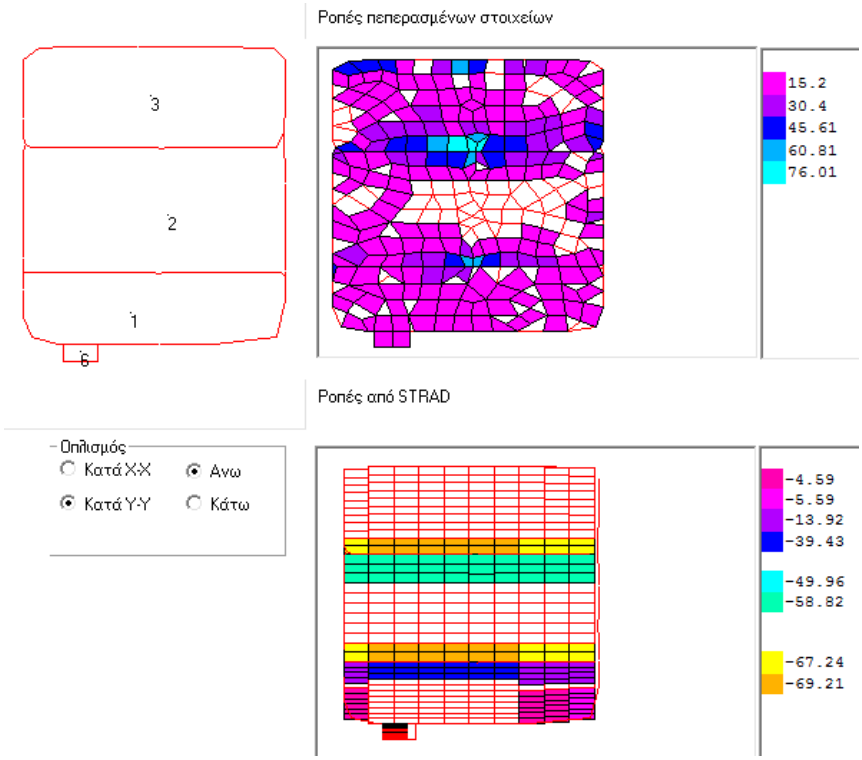
					0.00	0.00	0.00	
Π 1	20	14XX	Τ 6	Τ 1004	0.00	0.00	0.00	
					0.00	0.00	0.00	
Π 1	20	24XX	Τ 6	Τ 1004	0.00	0.00	0.00	
					0.00	0.00	0.00	
Π 1	20	25XX	Τ 6	Τ 1003	0.00	0.00	0.00	
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	1YY	Δ 2	Δ 4	27.95	13.30	4.46	Φ10/30(5)
								Φ10/30(6)
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	2YY	Δ 2	Δ 4	27.92	13.29	4.43	Φ10/30(16)
								Φ10/30(17)
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	3YY	Δ 2	Δ 4	27.89	13.29	4.41	Φ10/30(26)
								Φ10/30(27)
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	4YY	Δ 1	Δ 3	27.89	13.29	4.41	Φ10/30(36)
								Φ10/30(37)
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	5YY	Δ 1	Δ 3	27.89	13.29	4.41	Φ10/30(46)
								Φ10/30(47)
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	6YY	Δ 1	Δ 3	27.89	13.29	4.41	Φ10/30(56)
								Φ10/30(57)
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	7YY	Δ 2	Δ 4	27.85	13.29	4.40	Φ10/30(66)
								Φ10/30(67)
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	8YY	Δ 1	Δ 3	27.93	13.30	4.44	Φ10/30(76)
								Φ10/30(77)
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	10YY	Δ 1	Δ 3	27.89	13.29	4.41	Φ10/30(87)
								Φ10/30(88)
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	12YY	Δ 1	Δ 3	27.89	13.29	4.41	Φ10/30(98)
								Φ10/30(99)
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	15XX	Τ 7	Τ 10	5.39	6.78	3.00	Φ10/40(105)
								Φ10/40(106)
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	20XX	Τ 17	Τ 1006	5.39	6.79	3.00	Φ10/40(107)
								Φ10/40(108)
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	21XX	Τ 17	Τ 1005	5.39	6.78	3.00	Φ10/40(109)
								Φ10/40(110)
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	22XX	Τ 7	Τ 19	5.39	6.79	3.00	Φ10/40(111)
								Φ10/40(112)
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	23XX	Τ 7	Τ 10	5.39	6.78	3.00	Φ10/40(113)
								Φ10/40(114)
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	40	1YY	Δ 4	Τ 1008	51.17	8.92	6.00	Φ10/25(8)
								Φ10/25(9)
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	40	2YY	Δ 4	Τ 1008	52.27	9.00	6.00	Φ10/25(19)
								Φ10/25(20)
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	40	3YY	Δ 4	Τ 1007	53.22	9.06	6.00	Φ10/25(29)
								Φ10/25(30)
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	40	4YY	Δ 3	Τ 16	53.22	9.06	6.00	Φ10/25(39)
								Φ10/25(40)

					0.00	0.00	0.00	
Π 3	40	5YY	Δ 3	Τ 16	53.22	9.06	6.00	Φ10/25(49)
								Φ10/25(50)
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	40	6YY	Δ 3	Τ 16	53.22	9.06	6.00	Φ10/25(59)
								Φ10/25(60)
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	40	7YY	Δ 4	Τ 1007	53.33	9.07	6.00	Φ10/25(69)
								Φ10/25(70)
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	40	8YY	Δ 3	Τ 5	51.90	8.97	6.00	Φ10/25(79)
								Φ10/25(80)
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	40	10YY	Δ 3	Τ 5	53.22	9.06	6.00	Φ10/25(90)
								Φ10/25(91)
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	40	12YY	Δ 3	Τ 5	53.22	9.06	6.00	Φ10/25(101)
								Φ10/25(102)
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	40	16XX	Τ 8	Τ 12	0.00	0.00	0.00	
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	40	17XX	Τ 18	Τ 12	0.00	0.00	0.00	
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	40	18XX	Τ 18	Τ 12	0.00	0.00	0.00	
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	40	19XX	Τ 18	Τ 11	0.00	0.00	0.00	
					0.00	0.00	0.00	
ΠΡ 6	20	9YY	Τ 1018	Τ 9	-13.92	4.95	0.00	
ΠΡ 6	20	11YY	Τ 1018	Τ 13	-13.92	4.95	0.00	

Στάθμη 2: Στηρίξεις - συνοπτικά



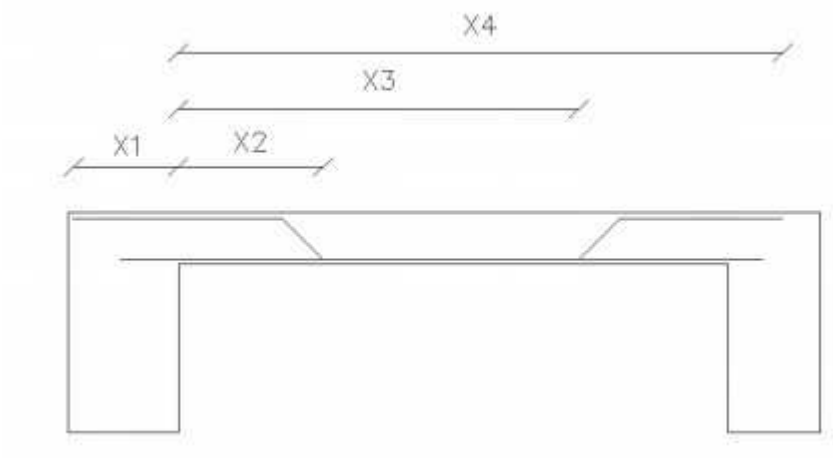
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε



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	40x70	Π1	Π2	-49.95	14.17	8.11	Φ10/20(41)
Δ 1	40x70	Π1	Π2	-49.95	14.17	8.11	Φ10/20(51)
Δ 1	40x70	Π1	Π2	-49.95	14.17	8.11	Φ10/20(61)
Δ 1	40x70	Π1	Π2	-49.95	14.17	8.11	Φ10/20(81)
Δ 1	40x70	Π1	Π2	-49.95	14.17	8.11	Φ10/20(92)
Δ 1	40x70	Π1	Π2	-49.95	14.17	8.11	Φ10/20(103)
Δ 2	40x70	Π1	Π2	-49.95	14.17	8.11	Φ10/20(11)
Δ 2	40x70	Π1	Π2	-49.95	14.17	8.11	Φ10/20(21)
Δ 2	40x70	Π1	Π2	-49.95	14.17	8.11	Φ10/20(31)
Δ 2	40x70	Π1	Π2	-49.89	14.17	8.10	Φ10/20(71)
Δ 3	40x70	Π2	Π3	-69.10	14.17	10.02	Φ10/16(42)
Δ 3	40x70	Π2	Π3	-69.10	14.17	10.02	Φ10/16(52)
Δ 3	40x70	Π2	Π3	-69.10	14.17	10.02	Φ10/16(62)
Δ 3	40x70	Π2	Π3	-67.84	14.17	10.03	Φ10/16(82)
Δ 3	40x70	Π2	Π3	-69.10	14.17	10.02	Φ10/16(93)
Δ 3	40x70	Π2	Π3	-69.10	14.17	10.02	Φ10/16(104)
Δ 4	40x70	Π2	Π3	-67.23	14.17	10.05	Φ10/16(12)
Δ 4	40x70	Π2	Π3	-68.23	14.17	10.03	Φ10/16(22)
Δ 4	40x70	Π2	Π3	-69.10	14.17	10.02	Φ10/16(32)
Δ 4	40x70	Π2	Π3	-69.21	14.17	10.01	Φ10/16(72)
Τ 5		Π3		0.00	0.00	1.51	
Τ 5		Π3		0.00	0.00	1.51	
Τ 5		Π3		0.00	0.00	1.51	
Τ 6			Π1	0.00	0.00	0.00	
Τ 6			Π1	0.00	0.00	0.00	
Τ 6			Π1	0.00	0.00	0.00	
Τ 6			Π1	0.00	0.00	0.00	
Τ 7			Π2	0.00	0.00	0.98	
Τ 7			Π2	0.00	0.00	0.98	
Τ 7			Π2	0.00	0.00	0.98	
Τ 8			Π3	0.00	0.00	0.00	

Τ 9		ΠΡ6		-13.92	10.31	2.86	Φ10/27(83)
Τ 9			Π1	0.00	0.00	0.98	
Τ 10		Π2		0.00	0.00	0.98	
Τ 10		Π2		0.00	0.00	0.98	
Τ 11		Π3		0.00	0.00	0.00	
Τ 12		Π3		0.00	0.00	0.00	
Τ 12		Π3		0.00	0.00	0.00	
Τ 12		Π3		0.00	0.00	0.00	
Τ 13			Π1	0.00	0.00	0.98	
Τ 13		ΠΡ6		-13.92	10.31	2.86	Φ10/27(94)
Τ 13			Π1	0.00	0.00	0.98	
Τ 16		Π3		0.00	0.00	1.51	
Τ 16		Π3		0.00	0.00	1.51	
Τ 16		Π3		0.00	0.00	1.51	
Τ 17			Π2	0.00	0.00	0.98	
Τ 17			Π2	0.00	0.00	0.98	
Τ 18			Π3	0.00	0.00	0.00	
Τ 18			Π3	0.00	0.00	0.00	
Τ 18			Π3	0.00	0.00	0.00	
Τ 19		Π2		0.00	0.00	0.98	
Τ 1001			Π1	0.00	0.00	0.98	
Τ 1002			Π1	0.00	0.00	0.98	
Τ 1002			Π1	0.00	0.00	0.98	
Τ 1003		Π1		0.00	0.00	0.00	
Τ 1003		Π1		0.00	0.00	0.00	
Τ 1004		Π1		0.00	0.00	0.00	
Τ 1004		Π1		0.00	0.00	0.00	
Τ 1005		Π2		0.00	0.00	0.98	
Τ 1006		Π2		0.00	0.00	0.98	
Τ 1007		Π3		0.00	0.00	1.51	
Τ 1007		Π3		0.00	0.00	1.51	
Τ 1008		Π3		0.00	0.00	1.51	
Τ 1008		Π3		0.00	0.00	1.51	
Δ 1015	50x50		Π1	0.00	0.00	0.98	
Δ 1015	50x50		Π1	0.00	0.00	0.98	
Δ 1016	50x50		Π1	0.00	0.00	0.98	Φ10/40(10)
Δ 1016	50x50		Π1	0.00	0.00	0.98	

Στάθμη 2: Θέσεις ράβδων ανοιγμάτων



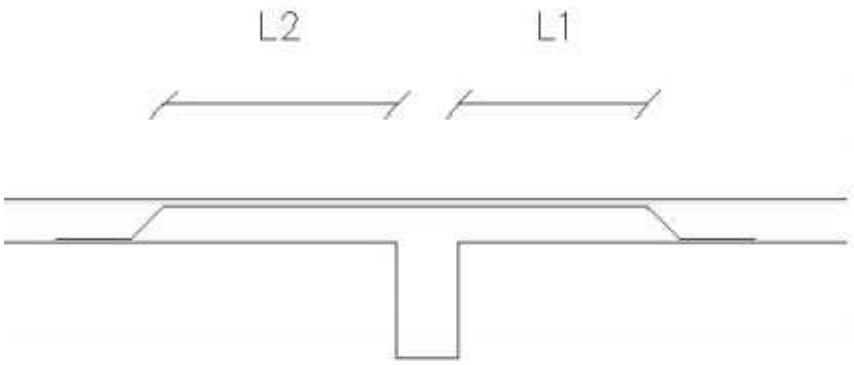
α/α	ράβδοι	X1	X2	X3	X4	πλάκα	ζώνη
2	Φ10/40	-0.10			3.25	Π1	1ΥΥ
3	Φ10/40	-0.10			2.95	Π1	1ΥΥ
4	Φ10/40	-0.10	0.75	2.10	5.05	Π1	1ΥΥ
5	Φ10/30	-0.10			5.85	Π2	1ΥΥ
6	Φ10/30	-1.45	1.45	3.95	8.05	Π2	1ΥΥ

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

8	Φ10/25	-0.10			4.60	Π3	1ΥΥ
9	Φ10/25	-2.25	1.80	3.25	4.70	Π3	1ΥΥ
14	Φ10/40	-0.10			3.05	Π1	2ΥΥ
15	Φ10/40	-0.20	0.75	2.20	5.20	Π1	2ΥΥ
16	Φ10/30	-0.10			5.85	Π2	2ΥΥ
17	Φ10/30	-2.60	1.45	3.95	8.10	Π2	2ΥΥ
19	Φ10/25	-0.10			4.65	Π3	2ΥΥ
20	Φ10/25	-2.25	1.80	3.30	4.75	Π3	2ΥΥ
24	Φ10/40	-0.10			3.15	Π1	3ΥΥ
25	Φ10/40	-0.20	0.80	2.30	5.30	Π1	3ΥΥ
26	Φ10/30	-0.10			5.85	Π2	3ΥΥ
27	Φ10/30	-2.65	1.45	3.90	8.10	Π2	3ΥΥ
29	Φ10/25	-0.10			4.65	Π3	3ΥΥ
30	Φ10/25	-2.25	1.75	3.30	4.75	Π3	3ΥΥ
34	Φ10/40	-0.10			3.25	Π1	4ΥΥ
35	Φ10/40	-0.20	0.80	2.40	5.40	Π1	4ΥΥ
36	Φ10/30	-0.10			5.85	Π2	4ΥΥ
37	Φ10/30	-2.70	1.45	3.90	8.10	Π2	4ΥΥ
39	Φ10/25	-0.10			4.65	Π3	4ΥΥ
40	Φ10/25	-2.25	1.75	3.30	4.75	Π3	4ΥΥ
44	Φ10/40	-0.10			3.25	Π1	5ΥΥ
45	Φ10/40	-0.20	0.80	2.40	5.40	Π1	5ΥΥ
46	Φ10/30	-0.10			5.85	Π2	5ΥΥ
47	Φ10/30	-2.70	1.45	3.90	8.10	Π2	5ΥΥ
49	Φ10/25	-0.10			4.65	Π3	5ΥΥ
50	Φ10/25	-2.25	1.75	3.30	4.75	Π3	5ΥΥ
54	Φ10/40	-0.10			3.25	Π1	6ΥΥ
55	Φ10/40	-0.20	0.80	2.40	5.40	Π1	6ΥΥ
56	Φ10/30	-0.10			5.85	Π2	6ΥΥ
57	Φ10/30	-2.70	1.45	3.90	8.10	Π2	6ΥΥ
59	Φ10/25	-0.10			4.65	Π3	6ΥΥ
60	Φ10/25	-2.25	1.75	3.30	4.75	Π3	6ΥΥ
64	Φ10/40	-0.10			3.15	Π1	7ΥΥ
65	Φ10/40	-0.20	0.80	2.30	5.30	Π1	7ΥΥ
66	Φ10/30	-0.10			5.85	Π2	7ΥΥ
67	Φ10/30	-2.65	1.45	3.90	8.10	Π2	7ΥΥ
69	Φ10/25	-0.10			4.65	Π3	7ΥΥ
70	Φ10/25	-2.25	1.75	3.30	4.80	Π3	7ΥΥ
74	Φ10/40	-0.10			3.15	Π1	8ΥΥ
75	Φ10/40	-0.20	0.80	2.30	5.30	Π1	8ΥΥ
76	Φ10/30	-0.10			5.85	Π2	8ΥΥ
77	Φ10/30	-2.65	1.45	3.95	8.05	Π2	8ΥΥ
79	Φ10/25	-0.10			4.65	Π3	8ΥΥ
80	Φ10/25	-2.25	1.80	3.25	4.75	Π3	8ΥΥ
85	Φ10/40	-0.10			3.25	Π1	10ΥΥ
86	Φ10/40	-0.20	0.80	2.40	5.40	Π1	10ΥΥ
87	Φ10/30	-0.10			5.85	Π2	10ΥΥ
88	Φ10/30	-2.70	1.45	3.90	8.10	Π2	10ΥΥ
90	Φ10/25	-0.10			4.65	Π3	10ΥΥ
91	Φ10/25	-2.25	1.75	3.30	4.75	Π3	10ΥΥ
96	Φ10/40	-0.10			3.25	Π1	12ΥΥ
97	Φ10/40	-0.20	0.80	2.40	5.40	Π1	12ΥΥ
98	Φ10/30	-0.10			5.85	Π2	12ΥΥ
99	Φ10/30	-2.70	1.45	3.90	8.10	Π2	12ΥΥ
101	Φ10/25	-0.10			4.65	Π3	12ΥΥ
102	Φ10/25	-2.25	1.75	3.30	4.75	Π3	12ΥΥ
105	Φ10/40	-0.10			9.95	Π2	15ΧΧ
106	Φ10/40	-0.20	2.15	7.75	10.05	Π2	15ΧΧ
107	Φ10/40	-0.10			9.95	Π2	20ΧΧ
108	Φ10/40	-0.20	2.15	7.75	10.05	Π2	20ΧΧ
109	Φ10/40	-0.10			9.95	Π2	21ΧΧ
110	Φ10/40	-0.20	2.15	7.75	10.05	Π2	21ΧΧ
111	Φ10/40	-0.10			9.95	Π2	22ΧΧ

112	Φ10/40	-0.20	2.15	7.75	10.05	Π2	22XX
113	Φ10/40	-0.10			9.95	Π2	23XX
114	Φ10/40	-0.20	2.15	7.75	10.05	Π2	23XX

Στάθμη 2: Θέσεις ράβδων στηρίξεων



α/α	ράβδοι	L1	L2	δοκός	πλάκα 1	πλάκα 2
10	Φ10/40	0.00	2.25	Δ1016		Π1
11	Φ10/20	0.40	0.70	Δ2	Π1	Π2
12	Φ10/16	0.40	0.40	Δ4	Π2	Π3
21	Φ10/20	0.45	0.70	Δ2	Π1	Π2
22	Φ10/16	0.40	0.40	Δ4	Π2	Π3
31	Φ10/20	0.50	0.70	Δ2	Π1	Π2
32	Φ10/16	0.40	0.40	Δ4	Π2	Π3
41	Φ10/20	0.50	0.70	Δ1	Π1	Π2
42	Φ10/16	0.40	0.40	Δ3	Π2	Π3
51	Φ10/20	1.05	0.70	Δ1	Π1	Π2
52	Φ10/16	0.40	0.40	Δ3	Π2	Π3
61	Φ10/20	1.05	0.70	Δ1	Π1	Π2
62	Φ10/16	0.40	0.40	Δ3	Π2	Π3
71	Φ10/20	1.00	0.65	Δ2	Π1	Π2
72	Φ10/16	0.40	0.40	Δ4	Π2	Π3
81	Φ10/20	1.05	0.70	Δ1	Π1	Π2
82	Φ10/16	0.40	0.40	Δ3	Π2	Π3
83	Φ10/27	0.70	0.00	Δ9	ΠΡ6	
92	Φ10/20	0.50	0.70	Δ1	Π1	Π2
93	Φ10/16	0.40	0.40	Δ3	Π2	Π3
94	Φ10/27	0.70	0.00	Δ13	ΠΡ6	
103	Φ10/20	1.05	0.70	Δ1	Π1	Π2
104	Φ10/16	0.40	0.40	Δ3	Π2	Π3

Στάθμη 2: Έλεγχος σε λυγηρότητα (ανάγκη ελέγχου παραμόρφωσης)

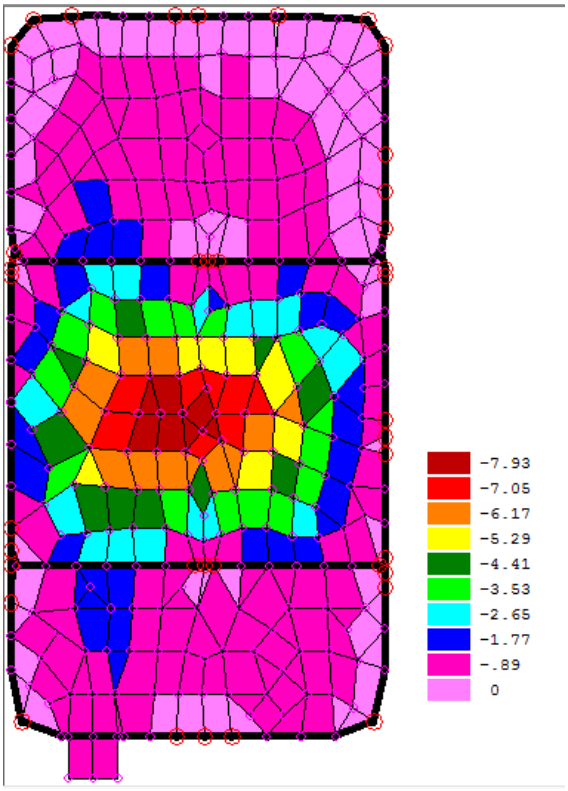
Πλάκα	Μήκος	Συντ. a	Χωρίς διαχωριστικά	Μήκος	Συντ. a	Με διαχωριστικά
	[m]		Απαραίτητο Πάχος Πλάκας για Απαλλαγή [cm]	[m]		Απαραίτητο Πάχος Πλάκας για Απαλλαγή [cm]
1	3.5	0.8	14 < 20	3.3	0.8	10 < 20
2	6.2	0.6	17 < 20	6.1	0.6	14 < 20
3	4.9	0.8	18 < 40	4.8	0.8	15 < 40
6	0.8	2.4	12 < 20	0.8	2.4	8 < 20

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

Πλάκα	L	P	a	Ζώνη Επίλυσης	L/250
	[m]	[kN/m]			

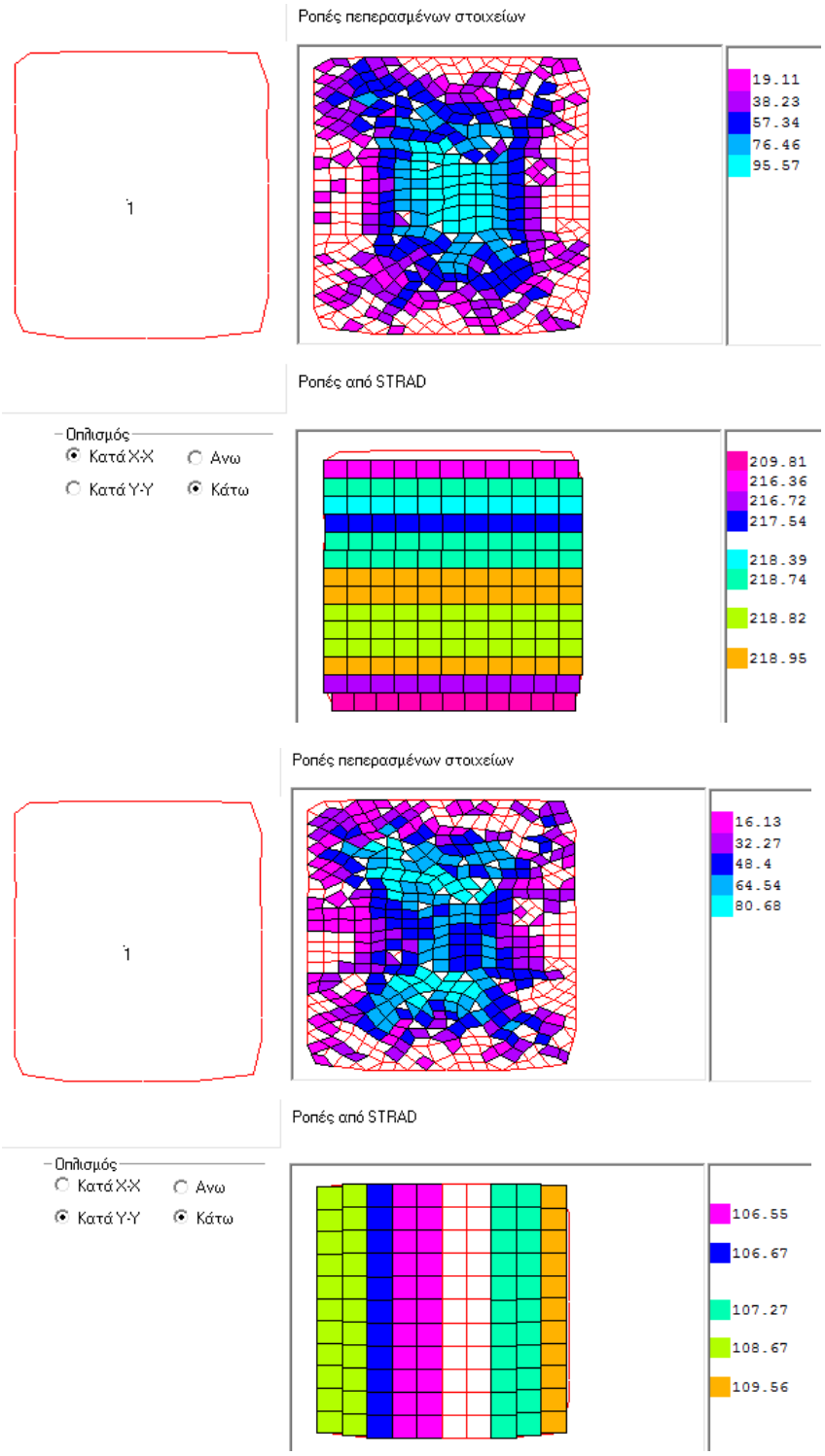
1	3.3	11.5	0.8	Y-Y	13.0
1	3.4	11.5	0.8	Y-Y	13.6
1	3.5	11.5	0.8	Y-Y	14.0
1	3.5	11.5	0.8	Y-Y	14.0
1	3.5	11.5	0.8	Y-Y	14.0
1	3.5	11.5	0.8	Y-Y	14.0
1	3.5	11.5	0.8	Y-Y	14.0
1	3.4	11.5	0.8	Y-Y	13.6
1	3.5	11.5	0.8	Y-Y	14.0
1	3.5	11.5	0.8	Y-Y	14.0
2	6.1	11.2	0.6	Y-Y	24.6
2	6.1	11.2	0.6	Y-Y	24.6
2	6.1	11.2	0.6	Y-Y	24.6
2	6.2	11.2	0.6	Y-Y	24.6
2	6.2	11.2	0.6	Y-Y	24.6
2	6.1	11.2	0.6	Y-Y	24.6
2	6.1	11.2	0.6	Y-Y	24.6
2	6.2	11.2	0.6	Y-Y	24.6
2	6.2	11.2	0.6	Y-Y	24.6
2	6.2	11.2	0.6	Y-Y	24.6
3	4.8	16.5	0.8	Y-Y	19.3
3	4.9	16.5	0.8	Y-Y	19.5
3	4.9	16.5	0.8	Y-Y	19.6
3	4.9	16.5	0.8	Y-Y	19.6
3	4.9	16.5	0.8	Y-Y	19.6
3	4.9	16.5	0.8	Y-Y	19.6
3	4.9	16.5	0.8	Y-Y	19.6
3	4.9	16.5	0.8	Y-Y	19.4
3	4.9	16.5	0.8	Y-Y	19.6
3	4.9	16.5	0.8	Y-Y	19.6
6	0.8	13.5	2.4	Y-Y	3.4
6	0.8	13.5	2.4	Y-Y	3.4

Υπολογισμός παραμορφώσεων επίλυσης με επιφ. πεπερασμένα στοιχεία (mm)



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Στάθμη 3: Πλάκες - συνοπτικά



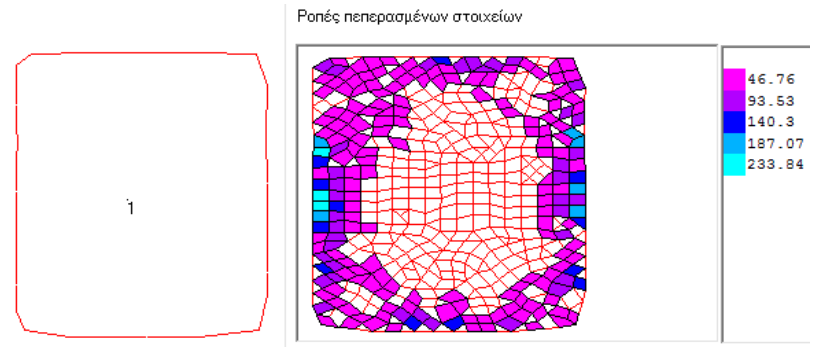
α/α	Πάχος Πλάκας d	Ζώνη Επίλυσης	Στήριξη	Στήριξη	Ροπές M	Τάσεις Beton σ	Οπλισμός As	Ράβδοι
	[cm]		1	2	[kNm]	[MPa]	[cm2]	Διάμετροι και αποστάσεις
Π 1	45	1YY	T 1028	T 1002	106.55	10.81	7.05	1Φ20(1)
								1Φ20(2)
(Z)	10				0.00	0.00	0.00	

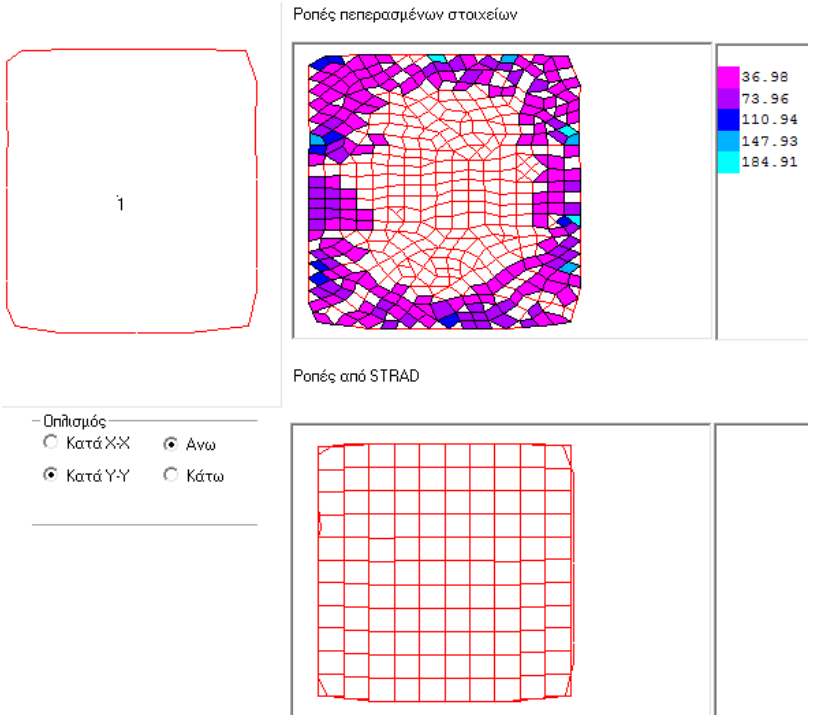
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Π 1	45	2YY	Τ 1037	Τ 1035	109.57	10.95	7.25	1Φ20(3)
								1Φ20(4)
(Ζ)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	3YY	Τ 1037	Τ 1035	107.27	10.86	7.10	1Φ20(5)
								1Φ20(6)
(Ζ)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	4YY	Τ 1036	Τ 1034	106.55	10.81	7.05	1Φ20(7)
								1Φ20(8)
(Ζ)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	5YY	Τ 1036	Τ 1034	106.55	10.81	7.05	1Φ20(9)
								1Φ20(10)
(Ζ)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	6YY	Τ 1029	Τ 1002	106.55	10.81	7.05	1Φ20(11)
								1Φ20(12)
(Ζ)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	7YY	Τ 1029	Τ 1002	106.55	10.81	7.05	1Φ20(13)
								1Φ20(14)
(Ζ)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	8YY	Τ 1003	Τ 1001	108.68	10.91	7.19	1Φ20(15)
								1Φ20(16)
(Ζ)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	9YY	Τ 1003	Τ 1001	107.41	10.86	7.11	1Φ20(17)
								1Φ20(18)
(Ζ)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	10YY	Τ 1028	Τ 1001	106.67	10.81	7.06	1Φ20(19)
								1Φ20(20)
(Ζ)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	11XX	Δ 2	Τ 1030	209.81	13.63	14.09	2Φ20(21)
								2Φ20(22)
(Ζ)	10				0.00	0.00	0.00	(Φ 8/20)
Π 1	45	12XX	Τ 1010	Τ 1008	217.55	13.74	14.63	2Φ20(23)
								2Φ20(24)
(Ζ)	10				0.00	0.00	0.00	(Φ 8/20)
Π 1	45	13XX	Δ 4	Τ 1008	218.39	13.76	14.69	2Φ20(25)
								2Φ20(26)
(Ζ)	10				0.00	0.00	0.00	(Φ 8/20)
Π 1	45	14XX	Δ 4	Τ 1008	218.75	13.76	14.71	2Φ20(27)
								2Φ20(28)
(Ζ)	10				0.00	0.00	0.00	(Φ 8/20)
Π 1	45	15XX	Δ 4	Τ 1009	216.37	13.73	14.54	2Φ20(29)
								2Φ20(30)
(Ζ)	10				0.00	0.00	0.00	(Φ 8/20)
Π 1	45	16XX	Δ 3	Τ 1033	218.68	13.76	14.70	2Φ20(31)
								2Φ20(32)
(Ζ)	10				0.00	0.00	0.00	(Φ 8/20)
Π 1	45	17XX	Δ 3	Τ 1032	218.95	13.76	14.72	2Φ20(33)
								2Φ20(34)
(Ζ)	10				0.00	0.00	0.00	(Φ 8/20)
Π 1	45	18XX	Τ 1011	Τ 1006	218.87	13.76	14.72	2Φ20(35)
								2Φ20(36)
(Ζ)	10				0.00	0.00	0.00	(Φ 8/20)
Π 1	45	19XX	Τ 1011	Τ 1007	218.83	13.76	14.72	2Φ20(37)
								2Φ20(38)
(Ζ)	10				0.00	0.00	0.00	(Φ 8/20)
Π 1	45	20XX	Δ 2	Τ 1030	216.73	13.73	14.57	2Φ20(39)
								2Φ20(40)
(Ζ)	10				0.00	0.00	0.00	(Φ 8/20)
Π 1	45	21XX	Δ 2	Τ 1031	218.95	13.76	14.72	2Φ20(41)
								2Φ20(42)
(Ζ)	10				0.00	0.00	0.00	(Φ 8/20)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Στάθμη 3: Στηρίξεις - συνοπτικά

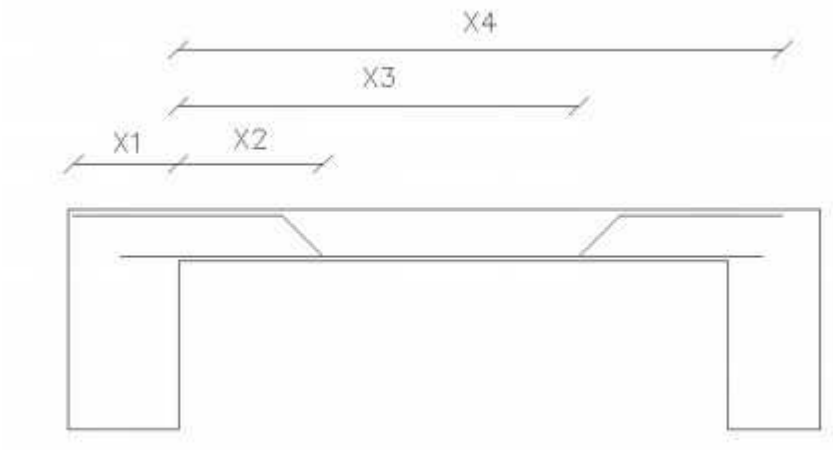




α/α	Διαστάσεις Στήριξης (Δοκού)	Πλάκα	Πλάκα	Ροπή Στήριξης Μ (Δοκού)	Τάσεις Beton σ	Απαραίτητος Οπλισμός Στήριξης (Άνω)	Πρόσθετος Οπλισμός Στήριξης (Άνω)
	[cm]	1	2	[kNm]	[MPa]	[cm2]	
Δ 2	30x80		Π1	0.00	0.00	3.61	
Δ 2	30x80		Π1	0.00	0.00	3.64	
Δ 2	30x80		Π1	0.00	0.00	3.68	
Δ 3	30x60		Π1	0.00	0.00	3.68	

Δ 3	30x60		Π1	0.00	0.00	3.68	
Δ 4	30x80		Π1	0.00	0.00	3.68	
Δ 4	30x80		Π1	0.00	0.00	3.68	
Δ 4	30x80		Π1	0.00	0.00	3.64	
Τ 1001		Π1		0.00	0.00	1.84	
Τ 1001		Π1		0.00	0.00	1.84	
Τ 1001		Π1		0.00	0.00	1.77	
Τ 1002		Π1		0.00	0.00	1.77	
Τ 1002		Π1		0.00	0.00	1.77	
Τ 1002		Π1		0.00	0.00	1.77	
Τ 1003			Π1	0.00	0.00	1.84	
Τ 1003			Π1	0.00	0.00	1.84	
Τ 1006		Π1		0.00	0.00	3.68	
Τ 1007		Π1		0.00	0.00	3.68	
Τ 1008		Π1		0.00	0.00	3.68	
Τ 1008		Π1		0.00	0.00	3.68	
Τ 1008		Π1		0.00	0.00	3.68	
Τ 1009		Π1		0.00	0.00	3.64	
Τ 1010			Π1	0.00	0.00	3.68	
Τ 1011			Π1	0.00	0.00	3.68	
Τ 1011			Π1	0.00	0.00	3.68	
Τ 1028			Π1	0.00	0.00	1.77	
Τ 1028			Π1	0.00	0.00	1.77	
Τ 1029			Π1	0.00	0.00	1.77	
Τ 1029			Π1	0.00	0.00	1.77	
Τ 1030		Π1		0.00	0.00	3.61	
Τ 1030		Π1		0.00	0.00	3.64	
Τ 1031		Π1		0.00	0.00	3.68	
Τ 1032		Π1		0.00	0.00	3.68	
Τ 1033		Π1		0.00	0.00	3.68	
Τ 1034		Π1		0.00	0.00	1.77	
Τ 1034		Π1		0.00	0.00	1.77	
Τ 1035		Π1		0.00	0.00	1.84	
Τ 1035		Π1		0.00	0.00	1.84	
Τ 1036			Π1	0.00	0.00	1.77	
Τ 1036			Π1	0.00	0.00	1.77	
Τ 1037			Π1	0.00	0.00	1.84	
Τ 1037			Π1	0.00	0.00	1.84	

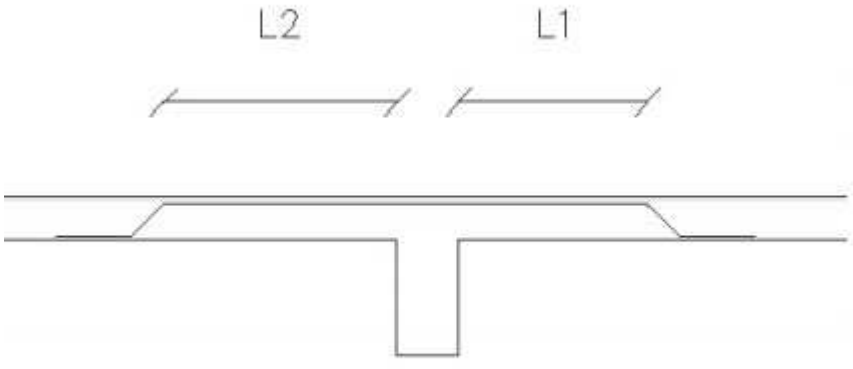
Στάθμη 3: Θέσεις ράβδων ανοιγμάτων



α/α	ράβδοι	X1	X2	X3	X4	πλάκα	ζώνη
1	1Φ20	-0.25			14.50	Π1	1ΥΥ
2	1Φ20	-0.25	3.65	10.60	14.50	Π1	1ΥΥ
3	1Φ20	-0.25			14.17	Π1	2ΥΥ
4	1Φ20	-0.25	3.65	10.30	14.17	Π1	2ΥΥ

5	1Φ20	-0.25			14.42	Π1	3YY
6	1Φ20	-0.25	3.85	10.40	14.42	Π1	3YY
7	1Φ20	-0.25			14.50	Π1	4YY
8	1Φ20	-0.25	3.65	10.60	14.50	Π1	4YY
9	1Φ20	-0.25			14.50	Π1	5YY
10	1Φ20	-0.25	3.65	10.60	14.50	Π1	5YY
11	1Φ20	-0.25			14.50	Π1	6YY
12	1Φ20	-0.25	3.65	10.60	14.50	Π1	6YY
13	1Φ20	-0.25			14.50	Π1	7YY
14	1Φ20	-0.25	3.65	10.60	14.50	Π1	7YY
15	1Φ20	-0.25			14.26	Π1	8YY
16	1Φ20	-0.25	3.70	10.35	14.26	Π1	8YY
17	1Φ20	-0.25			14.41	Π1	9YY
18	1Φ20	-0.25	3.80	10.35	14.41	Π1	9YY
19	1Φ20	-0.25			14.49	Π1	10YY
20	1Φ20	-0.25	3.65	10.60	14.49	Π1	10YY
21	2Φ20	-0.25			9.77	Π1	11XX
22	2Φ20	-0.25	2.55	7.00	9.77	Π1	11XX
23	2Φ20	-0.25			10.05	Π1	12XX
24	2Φ20	-0.25	2.55	7.30	10.05	Π1	12XX
25	2Φ20	-0.25			10.08	Π1	13XX
26	2Φ20	-0.25	2.55	7.35	10.08	Π1	13XX
27	2Φ20	-0.25			10.09	Π1	14XX
28	2Φ20	-0.25	2.55	7.35	10.09	Π1	14XX
29	2Φ20	-0.25			10.00	Π1	15XX
30	2Φ20	-0.25	2.50	7.30	10.00	Π1	15XX
31	2Φ20	-0.25			10.09	Π1	16XX
32	2Φ20	-0.25	2.55	7.35	10.09	Π1	16XX
33	2Φ20	-0.25			10.10	Π1	17XX
34	2Φ20	-0.25	2.55	7.35	10.10	Π1	17XX
35	2Φ20	-0.25			10.10	Π1	18XX
36	2Φ20	-0.25	2.55	7.35	10.10	Π1	18XX
37	2Φ20	-0.25			10.10	Π1	19XX
38	2Φ20	-0.25	2.55	7.35	10.10	Π1	19XX
39	2Φ20	-0.25			10.02	Π1	20XX
40	2Φ20	-0.25	2.50	7.30	10.02	Π1	20XX
41	2Φ20	-0.25			10.10	Π1	21XX
42	2Φ20	-0.25	2.55	7.35	10.10	Π1	21XX

Στάθμη 3: Θέσεις ράβδων στηρίξεων



Στάθμη 3: Έλεγχος σε λυγηρότητα (ανάγκη ελέγχου παραμόρφωσης)

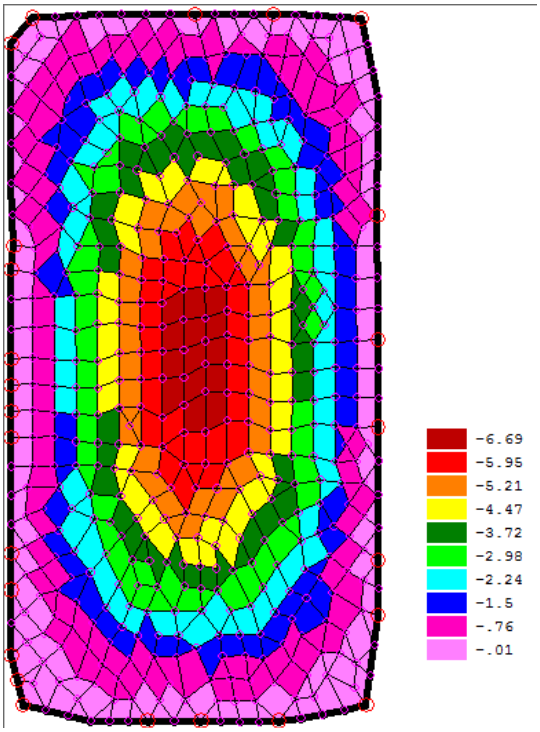
Πλάκα	Μήκος	Συντ. a	Χωρίς διαχωριστικά	Μήκος	Συντ. a	Με διαχωριστικά
	[m]		Απαραίτητο Πάχος Πλάκας για Απαλλαγή [cm]	[m]		Απαραίτητο Πάχος Πλάκας για Απαλλαγή [cm]

1	10.1	1.0	46 > 45	10.1	1.0	73 > 45

Στάθμη 3: Έλεγχος σε παραμόρφωση

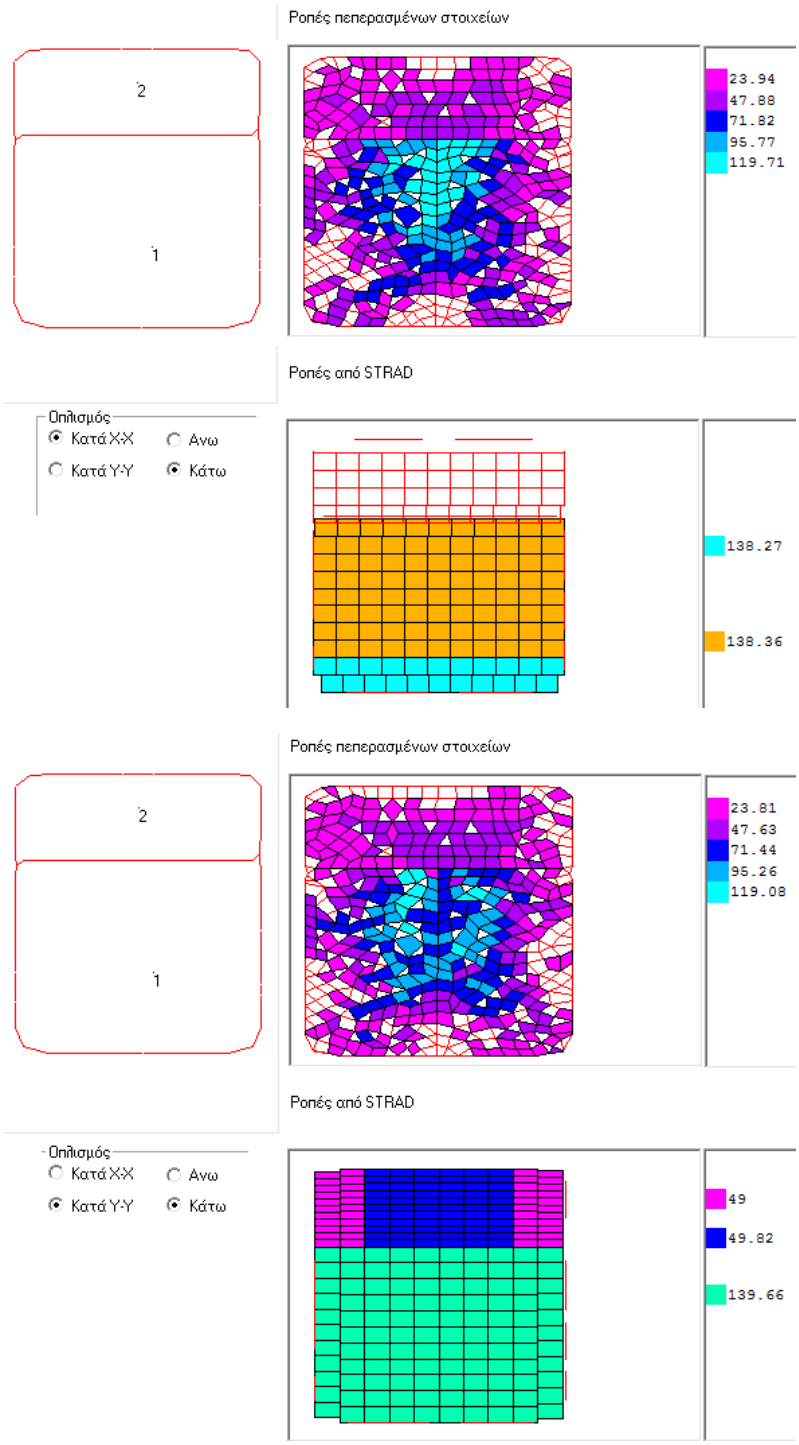
Πλάκα	L	P	a	Ζώνη Επίλυσης	L/250
	[m]	[kN/m]			
1	9.8	10.1	1.0	X-X	39.3
1	10.1	9.9	1.0	X-X	40.4
1	10.1	9.8	1.0	X-X	40.5
1	10.1	9.8	1.0	X-X	40.6
1	10.1	9.9	1.0	X-X	40.2
1	10.1	9.8	1.0	X-X	40.6
1	10.1	9.8	1.0	X-X	40.6
1	10.1	9.8	1.0	X-X	40.6
1	10.1	9.8	1.0	X-X	40.6
1	10.1	9.8	1.0	X-X	40.6
1	10.1	9.9	1.0	X-X	40.3
1	10.2	9.8	1.0	X-X	40.6

Υπολογισμός παραμορφώσεων επίλυσης με επιφ. πεπερασμένα στοιχεία (mm)



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Στάθμη 4: Πλάκες - συνοπτικά



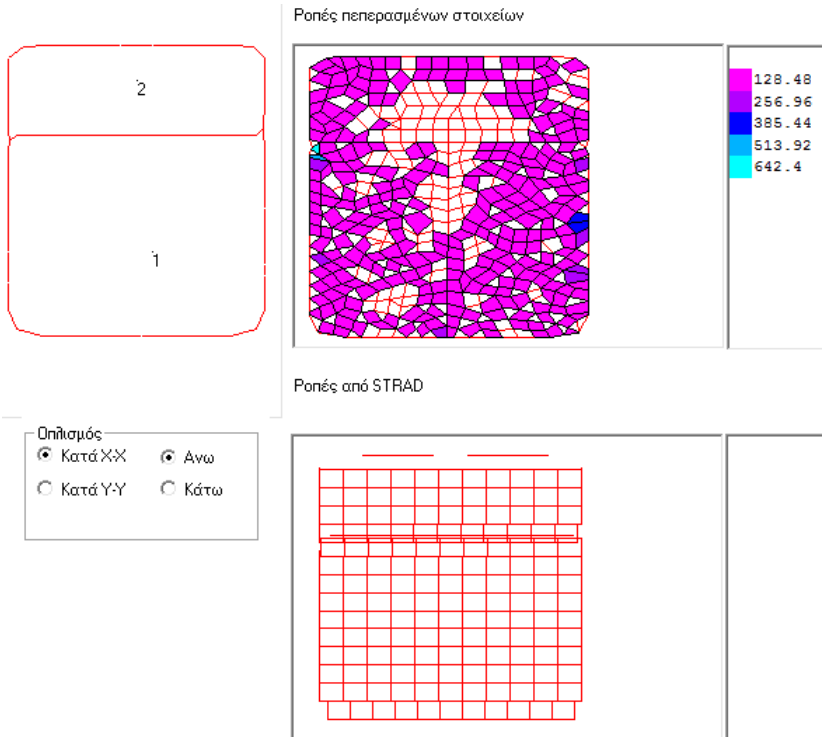
α/α	Πάχος Πλάκας d	Ζώνη Επίλυσης	Στήριξη	Στήριξη	Ροπές M	Τάσεις Beton σ	Οπλισμός As	Ράβδοι
	[cm]		1	2	[kNm]	[MPa]	[cm2]	Διάμετροι και αποστάσεις
Π 1	45	1ΥΥ	Δ 1	Τ 12	139.74	12.02	9.30	2Φ16(1)
								2Φ16(2)
(Ζ)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	3ΥΥ	Δ 2	Τ 12	139.74	12.02	9.30	2Φ16(6)

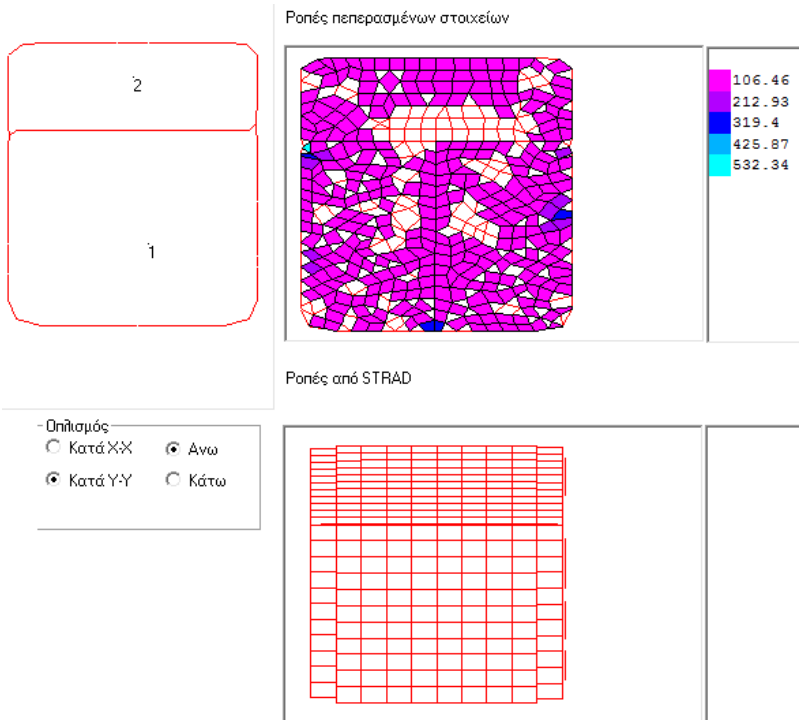
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

								2Φ16(7)
(Z)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	5YY	Δ 2	Τ 12	139.66	12.01	9.29	2Φ16(11)
								2Φ16(12)
(Z)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	7YY	Δ 2	Τ 12	139.74	12.02	9.30	2Φ16(16)
								2Φ16(17)
(Z)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	9YY	Δ 1	Τ 12	139.74	12.02	9.30	2Φ16(21)
								2Φ16(22)
(Z)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	11YY	Δ 1	Τ 12	139.72	12.01	9.30	2Φ16(26)
								2Φ16(27)
(Z)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	13XX	Δ 5	Δ 8	138.37	11.97	9.21	2Φ16(31)
								2Φ16(32)
(Z)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	14XX	Δ 6	Δ 9	138.37	11.97	9.21	2Φ16(33)
								2Φ16(34)
(Z)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	18XX	Δ 5	Δ 8	138.27	11.97	9.20	2Φ16(35)
								2Φ16(36)
(Z)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	19XX	Δ 6	Δ 10	138.37	11.97	9.21	2Φ16(37)
								2Φ16(38)
(Z)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	20XX	Δ 6	Δ 10	138.37	11.97	9.21	2Φ16(39)
								2Φ16(40)
(Z)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	21XX	Δ 6	Δ 9	138.37	11.97	9.21	2Φ16(41)
								2Φ16(42)
(Z)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	22XX	Δ 5	Δ 8	138.37	11.97	9.21	2Φ16(43)
								2Φ16(44)
(Z)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	2YY	Τ 12	Δ 3	49.83	14.17	9.08	Φ12/20(4)
								Φ12/20(5)
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	4YY	Τ 12	Δ 4	49.83	14.17	9.08	Φ12/20(9)
								Φ12/20(10)
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	6YY	Τ 12	Δ 4	49.00	14.17	8.92	Φ12/20(14)
								Φ12/20(15)
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	8YY	Τ 12	Δ 4	49.83	14.17	9.08	Φ12/20(19)
								Φ12/20(20)
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	10YY	Τ 12	Δ 3	49.83	14.17	9.08	Φ12/20(24)
								Φ12/20(25)
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	12YY	Τ 12	Δ 3	49.09	14.17	8.94	Φ12/20(29)
								Φ12/20(30)
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	15XX	Δ 7	Δ 11	0.00	0.00	0.00	
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	16XX	Δ 7	Δ 11	0.00	0.00	0.00	
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	17XX	Δ 7	Δ 11	0.00	0.00	0.00	
					0.00	0.00	0.00	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Στάθμη 4: Στηρίξεις - συνοπτικά

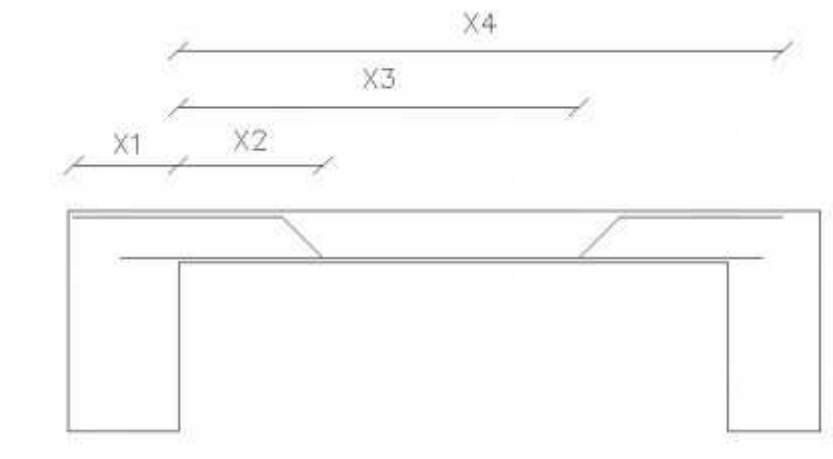




α/α	Διαστάσεις Στήριξης (Δοκού)	Πλάκα	Πλάκα	Ροπή Στήριξης M (Δοκού)	Τάσεις Beton σ	Απαραίτητος Οπλισμός Στήριξης (Άνω)	Πρόσθετος Οπλισμός Στήριξης (Άνω)
	[cm]	1	2	[kNm]	[MPa]	[cm2]	
Δ 1	30x95		Π1	0.00	0.00	2.33	
Δ 1	30x95		Π1	0.00	0.00	2.33	

Δ 1	30x95		Π1	0.00	0.00	2.33	
Δ 2	30x95		Π1	0.00	0.00	2.33	
Δ 2	30x95		Π1	0.00	0.00	2.33	
Δ 2	30x95		Π1	0.00	0.00	2.33	
Δ 3	30x95	Π2		0.00	0.00	2.36	
Δ 3	30x95	Π2		0.00	0.00	2.36	
Δ 3	30x95	Π2		0.00	0.00	2.36	
Δ 4	30x95	Π2		0.00	0.00	2.36	
Δ 4	30x95	Π2		0.00	0.00	2.36	
Δ 4	30x95	Π2		0.00	0.00	2.36	
Δ 5	30x50		Π1	0.00	0.00	2.31	
Δ 5	30x50		Π1	0.00	0.00	2.31	
Δ 5	30x50		Π1	0.00	0.00	2.31	
Δ 6	30x50		Π1	0.00	0.00	2.31	
Δ 6	30x50		Π1	0.00	0.00	2.31	
Δ 6	30x50		Π1	0.00	0.00	2.31	
Δ 6	30x50		Π1	0.00	0.00	2.31	
Δ 7	30x95		Π2	0.00	0.00	0.00	
Δ 7	30x95		Π2	0.00	0.00	0.00	
Δ 7	30x95		Π2	0.00	0.00	0.00	
Δ 8	30x95	Π1		0.00	0.00	2.31	
Δ 8	30x95	Π1		0.00	0.00	2.31	
Δ 8	30x95	Π1		0.00	0.00	2.31	
Δ 9	30x95	Π1		0.00	0.00	2.31	
Δ 9	30x95	Π1		0.00	0.00	2.31	
Δ 10	30x95	Π1		0.00	0.00	2.31	
Δ 10	30x95	Π1		0.00	0.00	2.31	
Δ 11	30x95	Π2		0.00	0.00	0.00	
Δ 11	30x95	Π2		0.00	0.00	0.00	
Δ 11	30x95	Π2		0.00	0.00	0.00	
Τ 12		Π1		0.00	0.00	2.33	
Τ 12			Π2	0.00	0.00	2.36	
Τ 12		Π1		0.00	0.00	2.33	
Τ 12			Π2	0.00	0.00	2.36	
Τ 12		Π1		0.00	0.00	2.33	
Τ 12			Π2	0.00	0.00	2.36	
Τ 12		Π1		0.00	0.00	2.33	
Τ 12			Π2	0.00	0.00	2.36	
Τ 12		Π1		0.00	0.00	2.33	
Τ 12			Π2	0.00	0.00	2.36	
Τ 12		Π1		0.00	0.00	2.33	
Τ 12			Π2	0.00	0.00	2.36	

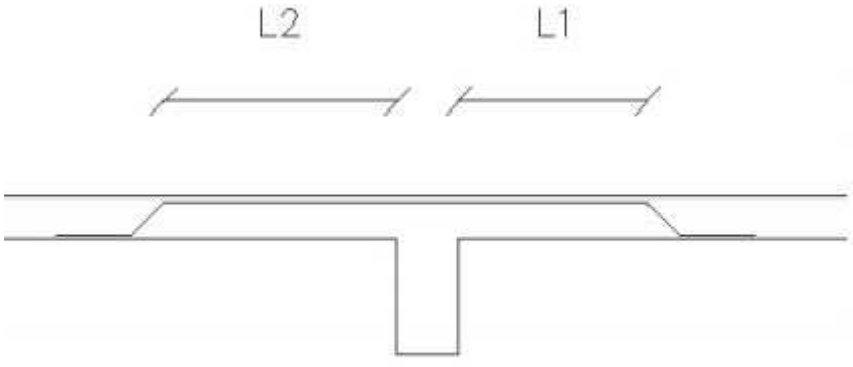
Στάθμη 4: Θέσεις ράβδων ανοιγμάτων



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

α/α	ράβδοι	X1	X2	X3	X4	πλάκα	ζώνη
1	2Φ16	-0.25			10.05	Π1	1YY
2	2Φ16	-0.25	2.55	7.30	10.05	Π1	1YY
4	Φ12/20	-0.15			4.30	Π2	2YY
5	Φ12/20	-0.25	1.15	3.05	4.40	Π2	2YY
6	2Φ16	-0.25			10.05	Π1	3YY
7	2Φ16	-0.25	2.55	7.30	10.05	Π1	3YY
9	Φ12/20	-0.15			4.30	Π2	4YY
10	Φ12/20	-0.25	1.15	3.05	4.40	Π2	4YY
11	2Φ16	-0.25			9.93	Π1	5YY
12	2Φ16	-0.25	2.50	7.20	9.93	Π1	5YY
14	Φ12/20	-0.15			4.25	Π2	6YY
15	Φ12/20	-0.25	1.15	3.00	4.35	Π2	6YY
16	2Φ16	-0.25			10.05	Π1	7YY
17	2Φ16	-0.25	2.55	7.30	10.05	Π1	7YY
19	Φ12/20	-0.15			4.30	Π2	8YY
20	Φ12/20	-0.25	1.15	3.05	4.40	Π2	8YY
21	2Φ16	-0.25			10.05	Π1	9YY
22	2Φ16	-0.25	2.55	7.30	10.05	Π1	9YY
24	Φ12/20	-0.15			4.30	Π2	10YY
25	Φ12/20	-0.25	1.15	3.05	4.40	Π2	10YY
26	2Φ16	-0.25			10.00	Π1	11YY
27	2Φ16	-0.25	2.50	7.25	10.00	Π1	11YY
29	Φ12/20	-0.15			4.25	Π2	12YY
30	Φ12/20	-0.25	1.15	3.00	4.37	Π2	12YY
31	2Φ16	-0.25			10.10	Π1	13XX
32	2Φ16	-0.25	2.55	7.35	10.10	Π1	13XX
33	2Φ16	-0.25			10.10	Π1	14XX
34	2Φ16	-0.25	2.55	7.35	10.10	Π1	14XX
35	2Φ16	-0.25			9.86	Π1	18XX
36	2Φ16	-0.25	2.50	7.15	9.86	Π1	18XX
37	2Φ16	-0.25			10.10	Π1	19XX
38	2Φ16	-0.25	2.55	7.35	10.10	Π1	19XX
39	2Φ16	-0.25			10.10	Π1	20XX
40	2Φ16	-0.25	2.55	7.35	10.10	Π1	20XX
41	2Φ16	-0.25			10.10	Π1	21XX
42	2Φ16	-0.25	2.55	7.35	10.10	Π1	21XX
43	2Φ16	-0.25			10.10	Π1	22XX
44	2Φ16	-0.25	2.55	7.35	10.10	Π1	22XX

Στάθμη 4: Θέσεις ράβδων στηρίξεων



Στάθμη 4: Έλεγχος σε λυγηρότητα (ανάγκη ελέγχου παραμόρφωσης)

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

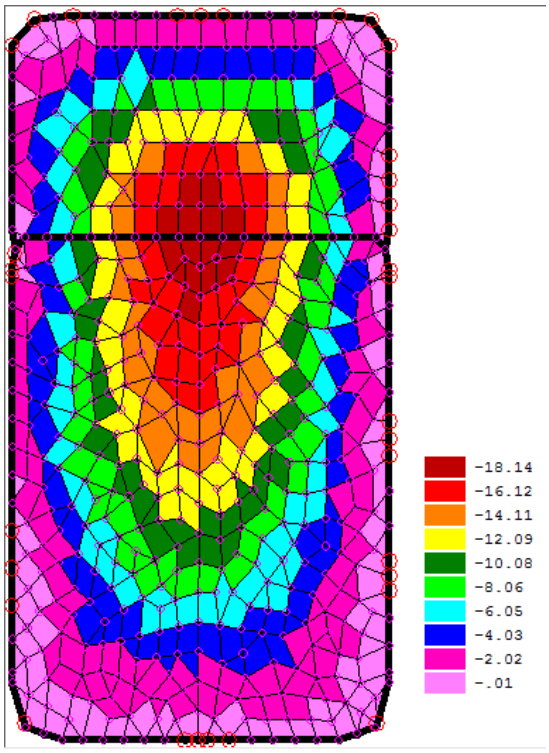
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

			Απαλλαγή [cm]			Απαλλαγή [cm]
1	10.2	1.0	46 > 45	10.1	1.0	73 > 45
2	4.4	1.0	20 < 20	4.4	1.0	18 < 20

Στάθμη 4: Έλεγχος σε παραμόρφωση

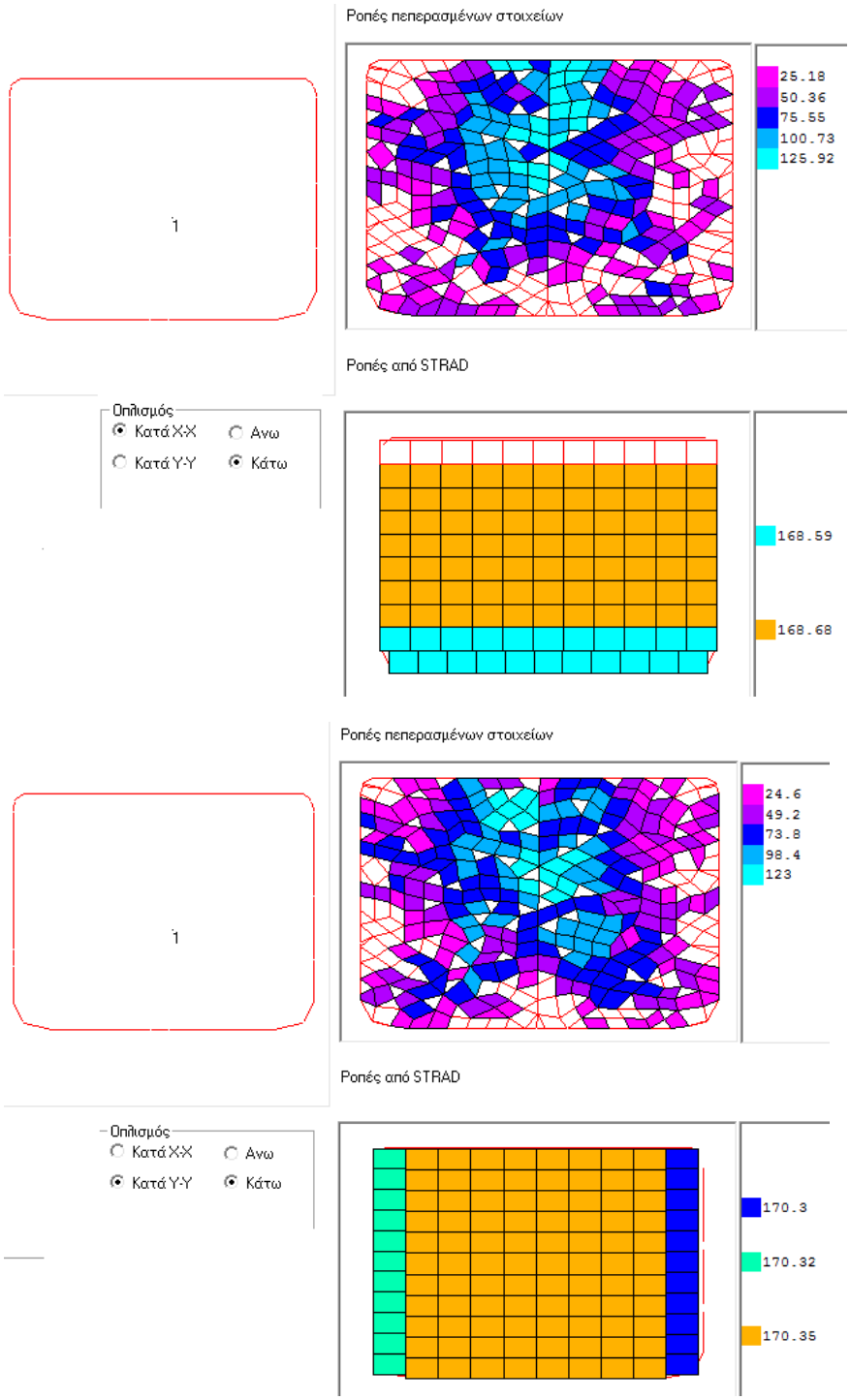
Πλάκα	L	P	a	Ζώνη Επίλυσης	L/250	Συντελεστής Ερπυσμού Φ
	[m]	[kN/m]				
1	10.1	6.3	1.0	Y-Y	40.4	3.7
1	10.1	6.3	1.0	Y-Y	40.4	3.7
1	10.0	6.5	1.0	Y-Y	39.9	3.7
1	10.1	6.3	1.0	Y-Y	40.4	3.7
1	10.1	6.3	1.0	Y-Y	40.4	3.7
1	10.0	6.4	1.0	Y-Y	40.2	3.7
1	10.2	6.2	1.0	X-X	40.6	3.7
1	10.1	6.2	1.0	X-X	40.6	3.7
1	9.9	6.5	1.0	X-X	39.6	3.7
1	10.1	6.2	1.0	X-X	40.6	3.7
1	10.1	6.2	1.0	X-X	40.6	3.7
1	10.1	6.2	1.0	X-X	40.6	3.7
1	10.2	6.2	1.0	X-X	40.6	3.7
2	4.4	14.8	1.0	Y-Y	17.8	3.7
2	4.4	14.8	1.0	Y-Y	17.8	3.7
2	4.4	14.8	1.0	Y-Y	17.7	3.7
2	4.4	14.8	1.0	Y-Y	17.8	3.7
2	4.4	14.8	1.0	Y-Y	17.8	3.7
2	4.4	14.8	1.0	Y-Y	17.7	3.7

Υπολογισμός παραμορφώσεων επίλυσης με επιφ. πεπερασμένα στοιχεία (mm)



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Στάθμη 5: Πλάκες - συνοπτικά



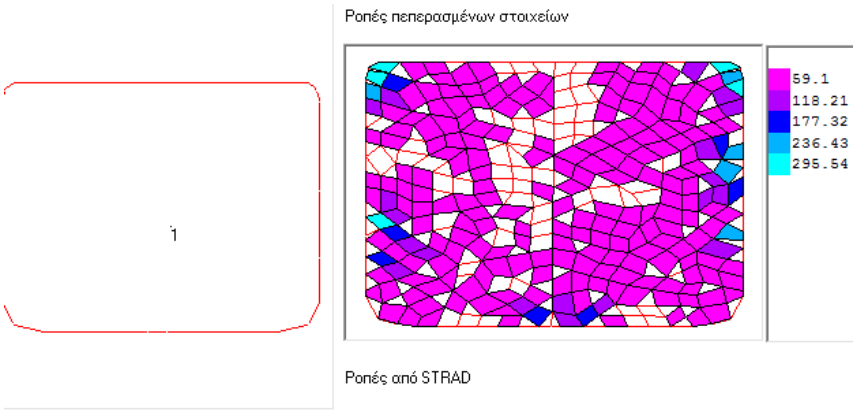
α/α	Πάχος Πλάκας d	Ζώνη Επίλυσης	Στήριξη	Στήριξη	Ροπές M	Τάσεις Beton σ	Οπλισμός As	Ράβδοι
	[cm]		1	2	[kNm]	[MPa]	[cm2]	Διάμετροι και αποστάσεις
Π 1	45	1YY	Δ 2	Δ 3	170.36	12.85	11.61	2Φ18(1)
								2Φ18(2)
(Z)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	2YY	Δ 2	Δ 3	170.36	12.85	11.61	2Φ18(3)
								2Φ18(4)

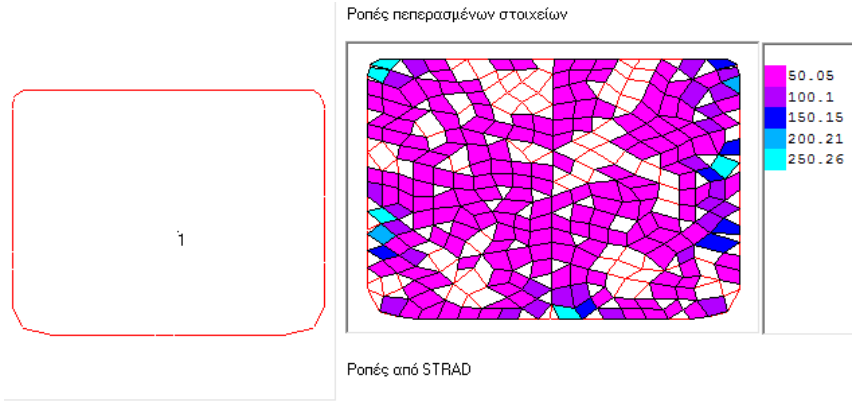
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

(Z)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	3YY	Δ 1	Δ 3	170.36	12.85	11.61	2Φ18(5)
								2Φ18(6)
(Z)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	4YY	Δ 1002	Δ 3	170.32	12.85	11.61	2Φ18(7)
								2Φ18(8)
(Z)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	5YY	Δ 1003	Δ 3	170.30	12.85	11.60	2Φ18(9)
								2Φ18(10)
(Z)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	6YY	Δ 2	Δ 3	170.36	12.85	11.61	2Φ18(11)
								2Φ18(12)
(Z)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	7YY	Δ 1	Δ 3	170.36	12.85	11.61	2Φ18(13)
								2Φ18(14)
(Z)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	8YY	Δ 1	Δ 3	170.36	12.85	11.61	2Φ18(15)
								2Φ18(16)
(Z)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	9XX	Δ 4	Δ 6	168.68	12.81	11.49	2Φ18(17)
								2Φ18(18)
(Z)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	10XX	Δ 5	Δ 7	168.68	12.81	11.49	2Φ18(19)
								2Φ18(20)
(Z)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	11XX	Δ 5	Δ 8	168.68	12.81	11.49	2Φ18(21)
								2Φ18(22)
(Z)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	12XX	Δ 5	Δ 8	168.68	12.81	11.49	2Φ18(23)
								2Φ18(24)
(Z)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	13XX	Δ 5	Δ 8	168.68	12.81	11.49	2Φ18(25)
								2Φ18(26)
(Z)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	14XX	Δ 5	Δ 7	168.68	12.81	11.49	2Φ18(27)
								2Φ18(28)
(Z)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	15XX	Δ 1001	Δ 1008	168.59	12.81	11.49	2Φ18(29)
								2Φ18(30)
(Z)	10				0.00	0.00	0.00	
Π 1	45	16XX	Δ 4	Δ 6	168.68	12.81	11.49	2Φ18(31)
								2Φ18(32)
(Z)	10				0.00	0.00	0.00	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Στάθμη 5: Στηρίξεις - συνοπτικά

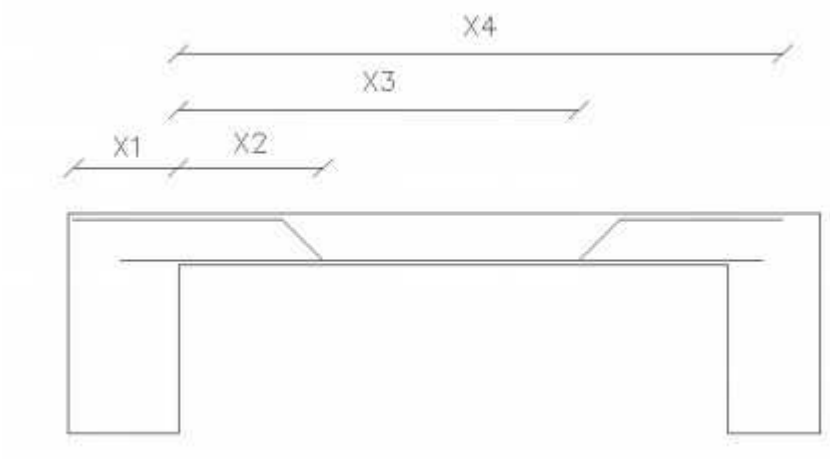




α/α	Διαστάσεις Στήριξης (Δοκού)	Πλάκα	Πλάκα	Ροπή Στήριξης M (Δοκού)	Τάσεις Beton σ	Απαραίτητος Οπλισμός Στήριξης (Άνω)	Πρόσθετος Οπλισμός Στήριξης (Άνω)
	[cm]	1	2	[kNm]	[MPa]	[cm2]	
Δ 1	30x80		Π1	0.00	0.00	2.92	
Δ 1	30x80		Π1	0.00	0.00	2.92	
Δ 1	30x80		Π1	0.00	0.00	2.92	

Δ 2	30x80		Π1	0.00	0.00	2.92	
Δ 2	30x80		Π1	0.00	0.00	2.92	
Δ 2	30x80		Π1	0.00	0.00	2.92	
Δ 3	30x100	Π1		0.00	0.00	2.92	
Δ 3	30x100	Π1		0.00	0.00	2.92	
Δ 3	30x100	Π1		0.00	0.00	2.92	
Δ 3	30x100	Π1		0.00	0.00	2.92	
Δ 3	30x100	Π1		0.00	0.00	2.92	
Δ 3	30x100	Π1		0.00	0.00	2.92	
Δ 3	30x100	Π1		0.00	0.00	2.92	
Δ 3	30x100	Π1		0.00	0.00	2.92	
Δ 4	30x80		Π1	0.00	0.00	2.89	
Δ 4	30x80		Π1	0.00	0.00	2.89	
Δ 5	30x80		Π1	0.00	0.00	2.89	
Δ 5	30x80		Π1	0.00	0.00	2.89	
Δ 5	30x80		Π1	0.00	0.00	2.89	
Δ 5	30x80		Π1	0.00	0.00	2.89	
Δ 5	30x80		Π1	0.00	0.00	2.89	
Δ 6	30x80	Π1		0.00	0.00	2.89	
Δ 6	30x80	Π1		0.00	0.00	2.89	
Δ 7	30x80	Π1		0.00	0.00	2.89	
Δ 7	30x80	Π1		0.00	0.00	2.89	
Δ 8	30x80	Π1		0.00	0.00	2.89	
Δ 8	30x80	Π1		0.00	0.00	2.89	
Δ 8	30x80	Π1		0.00	0.00	2.89	
Δ 1001	20x50		Π1	0.00	0.00	2.89	
Δ 1002	20x50		Π1	0.00	0.00	2.92	
Δ 1003	20x50		Π1	0.00	0.00	2.92	
Δ 1008	20x50	Π1		0.00	0.00	2.89	

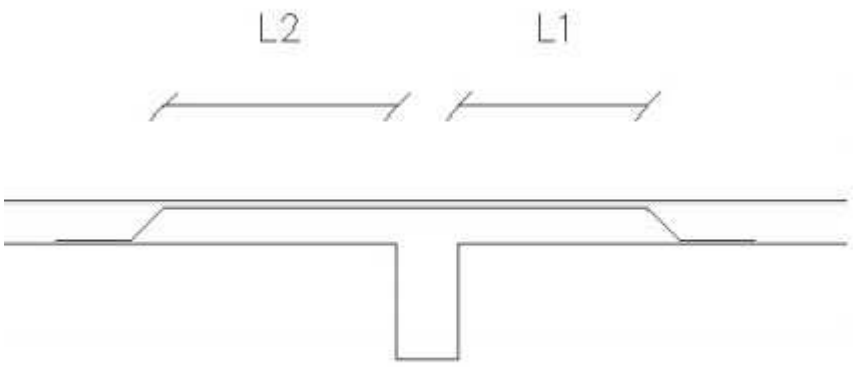
Στάθμη 5: Θέσεις ράβδων ανοιγμάτων



α/α	ράβδοι	X1	X2	X3	X4	πλάκα	ζώνη
1	2Φ18	-0.25			10.05	Π1	1ΥΥ
2	2Φ18	-0.25	2.55	7.30	10.05	Π1	1ΥΥ
3	2Φ18	-0.25			10.05	Π1	2ΥΥ
4	2Φ18	-0.25	2.55	7.30	10.05	Π1	2ΥΥ
5	2Φ18	-0.25			10.05	Π1	3ΥΥ
6	2Φ18	-0.25	2.55	7.30	10.05	Π1	3ΥΥ
7	2Φ18	-0.15			10.04	Π1	4ΥΥ
8	2Φ18	-0.15	2.55	7.30	10.04	Π1	4ΥΥ
9	2Φ18	-0.15			10.01	Π1	5ΥΥ
10	2Φ18	-0.15	2.55	7.25	10.01	Π1	5ΥΥ
11	2Φ18	-0.25			10.05	Π1	6ΥΥ
12	2Φ18	-0.25	2.55	7.30	10.05	Π1	6ΥΥ
13	2Φ18	-0.25			10.05	Π1	7ΥΥ

14	2Φ18	-0.25	2.55	7.30	10.05	Π1	7YY
15	2Φ18	-0.25			10.05	Π1	8YY
16	2Φ18	-0.25	2.55	7.30	10.05	Π1	8YY
17	2Φ18	-0.25			10.10	Π1	9XX
18	2Φ18	-0.25	2.55	7.35	10.10	Π1	9XX
19	2Φ18	-0.25			10.10	Π1	10XX
20	2Φ18	-0.25	2.55	7.35	10.10	Π1	10XX
21	2Φ18	-0.25			10.10	Π1	11XX
22	2Φ18	-0.25	2.55	7.35	10.10	Π1	11XX
23	2Φ18	-0.25			10.10	Π1	12XX
24	2Φ18	-0.25	2.55	7.35	10.10	Π1	12XX
25	2Φ18	-0.25			10.10	Π1	13XX
26	2Φ18	-0.25	2.55	7.35	10.10	Π1	13XX
27	2Φ18	-0.25			10.10	Π1	14XX
28	2Φ18	-0.25	2.55	7.35	10.10	Π1	14XX
29	2Φ18	-0.15			9.88	Π1	15XX
30	2Φ18	-0.15	2.50	7.25	9.88	Π1	15XX
31	2Φ18	-0.25			10.10	Π1	16XX
32	2Φ18	-0.25	2.55	7.35	10.10	Π1	16XX

Στάθμη 5: Θέσεις ράβδων στηρίξεων



Στάθμη 5: Έλεγχος σε λυγηρότητα (ανάγκη ελέγχου παραμόρφωσης)

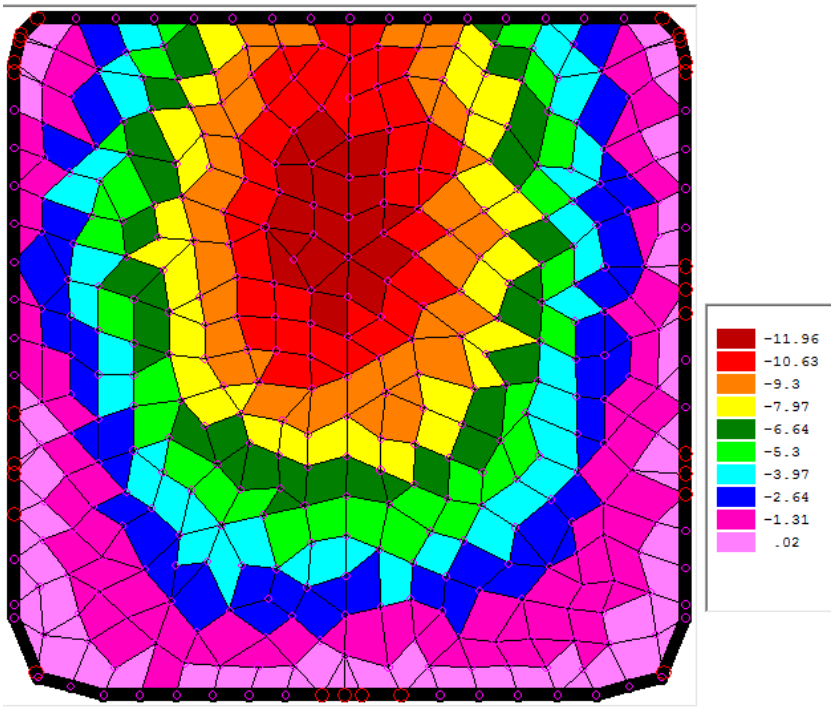
Πλάκα	Μήκος	Συντ. a	Χωρίς διαχωριστικά	Μήκος	Συντ. a	Με διαχωριστικά
	[m]		Απαραίτητο Πάχος Πλάκας για Απαλλαγή [cm]	[m]		Απαραίτητο Πάχος Πλάκας για Απαλλαγή [cm]
1	10.2	1.0	46 > 45	10.1	1.0	73 > 45

Στάθμη 5: Έλεγχος σε παραμόρφωση

Πλάκα	L	P	a	Ζώνη Επίλυσης	L/250
	[m]	[kN/m]			
1	10.1	7.9	1.0	Y-Y	40.4
1	10.1	7.9	1.0	Y-Y	40.4
1	10.1	7.9	1.0	Y-Y	40.4
1	10.0	8.0	1.0	Y-Y	40.2
1	10.0	8.0	1.0	Y-Y	40.1
1	10.1	7.9	1.0	Y-Y	40.4
1	10.1	7.9	1.0	Y-Y	40.4
1	10.1	7.9	1.0	Y-Y	40.4
1	10.2	7.7	1.0	X-X	40.6
1	10.1	7.7	1.0	X-X	40.6
1	10.1	7.7	1.0	X-X	40.6

1	10.1	7.7	1.0	X-X	40.6
1	10.1	7.7	1.0	X-X	40.6
1	10.1	7.7	1.0	X-X	40.6
1	9.9	8.1	1.0	X-X	39.7
1	10.2	7.7	1.0	X-X	40.6

Υπολογισμός παραμορφώσεων επίλυσης με επιφ. πεπερασμένα στοιχεία (mm)



Δεδομένα Ανάλυσης

Ιδιότητες Μελών (DATAM)

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

DATAM (Τελικά) - Ιδιότητες Υποστυλωμάτων: Στάθμη: 1

A/A	Analysis ID	Κόμβος		JZ	JY	JX	F	a	E	n
		Αρχ	Τέλ	[m^4]	[m^4]	[m^4]	[m^2]	[o]	[kN/m^2]	
1	71	1	22	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	-44	3.20e+07	0.40
2	72	2	23	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
3	73	3	24	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	44	3.20e+07	0.40
4	74	4	25	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
5	87	17	38	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
6	75	5	26	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
7	76	6	27	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
8	77	7	28	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40

9	88	18	39	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
10	78	8	29	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	-2	3.20e+07	0.40
11	79	9	30	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	9	3.20e+07	0.40
12	80	10	31	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
13	81	11	32	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	-12	3.20e+07	0.40
14	82	12	33	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
15	83	13	34	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	90	3.20e+07	0.40
19	84	14	35	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	89	3.20e+07	0.40
23	85	15	36	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
24	89	19	40	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	90	3.20e+07	0.40
25	90	20	41	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40
26	91	21	42	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	89	3.20e+07	0.40
30	86	16	37	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.20e+07	0.40

DATAM (Τελικά) - Ιδιότητες Υποστυλωμάτων: Στάθμη: 2

A/A	Analysis ID	Κόμβος		JZ	JY	JX	F	a	E	n
		Αρχ	Τέλ	[m⁴]	[m⁴]	[m⁴]	[m²]	[o]	[kN/m²]	
1	92	22	46	0.045590	0.164389	0.002085	0.810000	-44	3.20e+07	0.40
2	93	23	47	0.002228	0.055688	0.001175	0.450000	0	3.20e+07	0.40
3	94	24	48	0.045586	0.164379	0.002085	0.809958	44	3.20e+07	0.40
4	95	25	49	0.055688	0.002228	0.001175	0.450000	0	3.20e+07	0.40
5	108	38	62	0.002667	0.004167	0.000547	0.200000	0	3.20e+07	0.40
6	96	26	50	0.005400	0.001350	0.000371	0.180000	0	3.20e+07	0.40
7	97	27	51	0.008575	0.001575	0.000454	0.210000	0	3.20e+07	0.40
8	98	28	52	0.032152	0.007214	0.002015	0.427500	0	3.20e+07	0.40
9	109	39	63	0.002667	0.004167	0.000547	0.200000	0	3.20e+07	0.40
10	99	29	53	0.294664	0.007187	0.003190	0.877532	-2	3.20e+07	0.40
11	100	30	54	0.011010	0.140181	0.001691	0.675000	9	3.20e+07	0.40
12	101	31	55	0.001856	0.032227	0.000953	0.375000	0	3.20e+07	0.40
13	102	32	56	0.010020	0.084379	0.001413	0.585000	-12	3.20e+07	0.40
14	103	33	57	0.002153	0.050303	0.001129	0.435002	0	3.20e+07	0.40
15	104	34	58	0.074120	0.002450	0.001312	0.495000	0	3.20e+07	0.40
19	105	35	59	0.402419	0.004307	0.002573	0.870000	0	3.20e+07	0.40
23	106	36	60	0.004604	0.491551	0.002787	0.930000	0	3.20e+07	0.40
24	110	40	64	0.026855	0.001074	0.000566	0.312500	0	3.20e+07	0.40
25	111	41	65	0.002406	0.301840	0.001457	0.700000	0	3.20e+07	0.40
26	112	42	66	0.035742	0.001182	0.000633	0.343741	0	3.20e+07	0.40
30	107	37	61	0.004158	0.362206	0.002452	0.839999	0	3.20e+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	113	46	76	0.164390	0.045590	0.002085	0.810000	44	3.20e+07	0.40
2	114	47	77	0.002228	0.055688	0.001175	0.450000	0	3.20e+07	0.40
3	115	48	78	0.045588	0.164380	0.002085	0.809966	44	3.20e+07	0.40
4	116	49	79	0.055688	0.002228	0.001175	0.450000	0	3.20e+07	0.40
6	117	50	80	0.005400	0.001350	0.000371	0.180000	0	3.20e+07	0.40
7	118	51	81	0.008575	0.001575	0.000454	0.210000	0	3.20e+07	0.40
8	119	52	82	0.032152	0.007214	0.002015	0.427500	0	3.20e+07	0.40
10	120	53	83	0.294664	0.007187	0.003190	0.877532	-2	3.20e+07	0.40
11	121	54	84	0.011010	0.140181	0.001691	0.675000	9	3.20e+07	0.40
12	122	55	85	0.001856	0.032227	0.000953	0.375000	0	3.20e+07	0.40
13	123	56	86	0.010020	0.084379	0.001413	0.585000	-12	3.20e+07	0.40
14	124	57	87	0.002153	0.050303	0.001129	0.435002	0	3.20e+07	0.40
15	125	58	88	0.074120	0.002450	0.001312	0.495000	0	3.20e+07	0.40
19	126	59	89	0.402419	0.004307	0.002573	0.870000	0	3.20e+07	0.40
23	127	60	90	0.004604	0.491551	0.002787	0.930000	0	3.20e+07	0.40
30	128	61	91	0.004158	0.362206	0.002452	0.839999	0	3.20e+07	0.40

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

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	129	76	98	0.164390	0.045590	0.002085	0.810000	44	3.20e+07	0.40
2	130	77	99	0.001782	0.028512	0.000910	0.360000	0	3.20e+07	0.40
3	131	78	100	0.045588	0.164380	0.002085	0.809966	44	3.20e+07	0.40
4	132	79	101	0.055688	0.002228	0.001175	0.450000	0	3.20e+07	0.40
6	133	80	102	0.005400	0.001350	0.000371	0.180000	0	3.20e+07	0.40
7	134	81	103	0.008575	0.001575	0.000454	0.210000	0	3.20e+07	0.40
8	135	82	104	0.032152	0.007214	0.002015	0.427500	0	3.20e+07	0.40
10	136	83	105	0.294664	0.007187	0.003190	0.877532	-2	3.20e+07	0.40
11	137	84	106	0.011010	0.140181	0.001691	0.675000	9	3.20e+07	0.40
12	138	85	107	0.001856	0.032227	0.000953	0.375000	0	3.20e+07	0.40
13	139	86	108	0.010020	0.084379	0.001413	0.585000	-12	3.20e+07	0.40

DATAM (Τελικά) - Ιδιότητες Υποστυλωμάτων: Στάθμη: 5

A/A	Analysis ID	Κόμβος		JZ	JY	JX	F	a	E	n
		Αρχ	Τέλ	[m⁴]	[m⁴]	[m⁴]	[m²]	[o]	[kN/m²]	
1	140	98	109	0.164390	0.045590	0.002085	0.810000	44	3.20e+07	0.40
2	141	99	110	0.001782	0.028512	0.000910	0.360000	0	3.20e+07	0.40
3	142	100	111	0.045588	0.164380	0.002085	0.809966	44	3.20e+07	0.40
4	143	101	112	0.055688	0.002228	0.001175	0.450000	0	3.20e+07	0.40
6	144	102	113	0.005400	0.001350	0.000371	0.180000	0	3.20e+07	0.40
7	145	103	114	0.008575	0.001575	0.000454	0.210000	0	3.20e+07	0.40
8	146	104	115	0.032152	0.007214	0.002015	0.427500	0	3.20e+07	0.40
10	147	105	116	0.032152	0.007214	0.002015	0.427500	0	3.20e+07	0.40

DATAM (Τελικά) - Ιδιότητες Δοκών: Στάθμη: 1

A/A	Analysis ID	Κόμβος		JZ	JY	JX	F	a	E	n
		Αρχ	Τέλ	[m⁴]	[m⁴]	[m⁴]	[m²]	[o]	[kN/m²]	
1	1	22	43	5.337500	0.173477	0.112404	4.050000	0	3.20e+07	0.40
2	2	33	43	3.283334	0.596354	0.094522	4.000000	0	3.20e+07	0.40
3	3	23	33	3.283334	0.596354	0.094522	4.000000	0	3.20e+07	0.40
4	4	23	37	3.283334	0.596354	0.094522	4.000000	0	3.20e+07	0.40
5	5	25	38	10.516887	0.215707	0.145450	5.063297	0	3.20e+07	0.40
6	6	38	26	10.282382	0.214146	0.144195	5.025843	0	3.20e+07	0.40
7	7	28	39	9.596509	0.209440	0.140428	4.912908	0	3.20e+07	0.40
8	8	39	29	9.745610	0.210482	0.141260	4.937907	0	3.20e+07	0.40
9	9	30	31	5.337500	0.173477	0.112404	4.050000	0	3.20e+07	0.40
10	10	31	36	4.919493	0.620656	0.110910	4.481876	0	3.20e+07	0.40
11	11	32	36	4.919493	0.620656	0.110910	4.481876	0	3.20e+07	0.40
12	12	41	44	3.283334	0.596354	0.094522	4.000000	0	3.20e+07	0.40
13	13	41	45	3.283334	0.596354	0.094522	4.000000	0	3.20e+07	0.40
14	14	22	25	9.162177	0.206342	0.137961	4.838568	0	3.20e+07	0.40
15	15	25	28	8.808236	0.203744	0.135900	4.776221	0	3.20e+07	0.40
16	16	28	30	8.011082	0.197625	0.131073	4.629383	0	3.20e+07	0.40
17	17	23	38	5.337500	0.173477	0.112404	4.050000	0	3.20e+07	0.40
18	18	38	39	5.337500	0.173477	0.112404	4.050000	0	3.20e+07	0.40
19	19	39	31	5.337500	0.173477	0.112404	4.050000	0	3.20e+07	0.40
20	20	24	34	5.174843	0.623517	0.113151	4.545935	0	3.20e+07	0.40
21	21	26	34	5.174843	0.623517	0.113151	4.545935	0	3.20e+07	0.40
22	22	26	27	7.115335	0.190240	0.125298	4.452168	0	3.20e+07	0.40
23	23	27	35	5.447956	0.626424	0.115436	4.612020	0	3.20e+07	0.40
24	24	29	35	5.447956	0.626424	0.115436	4.612020	0	3.20e+07	0.40
25	25	29	32	5.337500	0.173477	0.112404	4.050000	0	3.20e+07	0.40
26	26	30	40	3.283334	0.596354	0.094522	4.000000	0	3.20e+07	0.40
27	27	40	44	3.283334	0.596354	0.094522	4.000000	0	3.20e+07	0.40
28	28	31	42	3.283334	0.596354	0.094522	4.000000	0	3.20e+07	0.40

29	29	42	45	3.283334	0.596354	0.094522	4.000000	0	3.20e+07	0.40
30	30	24	37	3.283334	0.596354	0.094522	4.000000	0	3.20e+07	0.40

DATAM (Τελικά) - Ιδιότητες Δοκών: Στάθμη: 2

A/A	Analysis ID	Κόμβος		JZ	JY	JX	F	a	E	n
		Αρχ	Τέλ	[m⁴]	[m⁴]	[m⁴]	[m²]	[o]	[kN/m²]	
1	31	49	62	1.000000	0.010726	0.001040	0.578130	0	3.20e+07	0.40
2	32	62	50	1.000000	0.008278	0.000759	0.385000	0	3.20e+07	0.40
3	33	52	63	1.000000	0.010961	0.001087	0.605308	0	3.20e+07	0.40
4	34	63	53	1.000000	0.008368	0.000766	0.390000	0	3.20e+07	0.40
5	35	54	67	1.000000	0.069172	0.001352	0.549625	0	3.20e+07	0.40
6	36	46	49	1.000000	0.069070	0.001351	0.549150	0	3.20e+07	0.40
7	37	49	73	1.000000	0.076722	0.001400	0.587151	0	3.20e+07	0.40
8	38	52	74	1.000000	0.097788	0.001539	0.630222	0	3.20e+07	0.40
9	39	68	71	1.000000	0.154980	0.002093	1.020000	0	3.20e+07	0.40
10	40	50	75	1.000000	0.075455	0.001392	0.580499	0	3.20e+07	0.40
11	41	56	72	1.000000	0.154980	0.002093	1.020000	0	3.20e+07	0.40
12	42	53	72	1.000000	0.095288	0.001526	0.619827	0	3.20e+07	0.40
13	43	46	71	1.000000	0.084267	0.001473	0.577797	0	3.20e+07	0.40
16	44	55	67	1.000000	0.120968	0.001951	0.975000	0	3.20e+07	0.40
17	45	52	73	1.000000	0.086959	0.001481	0.646953	0	3.20e+07	0.40
18	46	54	74	1.000000	0.103214	0.001571	0.654014	0	3.20e+07	0.40
19	47	51	75	1.000000	0.120968	0.001951	0.975000	0	3.20e+07	0.40

DATAM (Τελικά) - Ιδιότητες Δοκών: Στάθμη: 3

A/A	Analysis ID	Κόμβος		JZ	JY	JX	F	a	E	n
		Αρχ	Τέλ	[m⁴]	[m⁴]	[m⁴]	[m²]	[o]	[kN/m²]	
2	48	76	79	1.000000	0.011328	0.000749	0.420000	0	3.20e+07	0.40
3	49	79	82	1.000000	0.004800	0.000577	0.360000	0	3.20e+07	0.40
4	50	84	96	1.000000	0.011328	0.000749	0.420000	0	3.20e+07	0.40

DATAM (Τελικά) - Ιδιότητες Δοκών: Στάθμη: 4

A/A	Analysis ID	Κόμβος		JZ	JY	JX	F	a	E	n
		Αρχ	Τέλ	[m⁴]	[m⁴]	[m⁴]	[m²]	[o]	[kN/m²]	
1	51	98	99	1.000000	0.016711	0.000803	0.401090	0	3.20e+07	0.40
2	52	99	100	1.000000	0.017614	0.000837	0.426900	0	3.20e+07	0.40
3	53	106	107	1.000000	0.018274	0.000866	0.447800	0	3.20e+07	0.40
4	54	107	108	1.000000	0.018003	0.000854	0.439000	0	3.20e+07	0.40
5	55	98	101	1.000000	0.002360	0.000368	0.242401	0	3.20e+07	0.40
6	56	101	104	0.001125	0.001563	0.000279	0.150000	0	3.20e+07	0.40
7	57	104	106	1.000000	0.005014	0.000622	0.394374	0	3.20e+07	0.40
8	58	100	102	1.000000	0.016218	0.000785	0.388250	0	3.20e+07	0.40
9	59	102	103	1.000000	0.018774	0.000888	0.465000	0	3.20e+07	0.40
10	60	103	105	1.000000	0.020805	0.001001	0.549599	0	3.20e+07	0.40
11	61	105	108	1.000000	0.018652	0.000882	0.460699	0	3.20e+07	0.40
12	62	104	105	1.000000	0.176464	0.001948	1.081003	0	3.20e+07	0.40

DATAM (Τελικά) - Ιδιότητες Δοκών: Στάθμη: 5

A/A	Analysis ID	Κόμβος		JZ	JY	JX	F	a	E	n
		Αρχ	Τέλ	[m⁴]	[m⁴]	[m⁴]	[m²]	[o]	[kN/m²]	
1	63	109	110	1.000000	0.010114	0.000664	0.356090	0	3.20e+07	0.40
2	64	110	111	1.000000	0.010649	0.000698	0.381900	0	3.20e+07	0.40

3	65	115	116	1.000000	0.026042	0.001173	0.652004	0	3.20e+07	0.40
4	66	109	112	1.000000	0.009556	0.000632	0.332400	0	3.20e+07	0.40
5	67	112	115	1.000000	0.013299	0.000970	0.580199	0	3.20e+07	0.40
6	68	111	113	1.000000	0.009821	0.000646	0.343250	0	3.20e+07	0.40
7	69	113	114	1.000000	0.011328	0.000749	0.420000	0	3.20e+07	0.40
8	70	114	116	1.000000	0.012504	0.000863	0.504599	0	3.20e+07	0.40

DATAM (Τελικά) - Ιδιότητες συνδέσμων: Στάθμη: 3

A/A	Analysis ID	Κόμβος		JZ	JY	JX	F	a	E	n
		Αρχ	Τέλ	[m⁴]	[m⁴]	[m⁴]	[m²]	[o]	[kN/m²]	
1	148	84	92	1.000000	3.125000	0.044955	1.500000	0	3.20e+07	0.40
2	149	85	92	1.000000	3.125000	0.044955	1.500000	0	3.20e+07	0.40
3	150	76	93	1.000000	3.125000	0.044955	1.500000	0	3.20e+07	0.40
6	151	80	97	1.000000	3.125000	0.044955	1.500000	0	3.20e+07	0.40
7	152	81	97	1.000000	3.125000	0.044955	1.500000	0	3.20e+07	0.40
8	153	83	94	1.000000	3.125000	0.044955	1.500000	0	3.20e+07	0.40
9	154	86	94	1.000000	3.125000	0.044955	1.500000	0	3.20e+07	0.40
10	155	82	96	1.000000	3.125000	0.044955	1.500000	0	3.20e+07	0.40
11	156	79	95	1.000000	3.125000	0.044955	1.500000	0	3.20e+07	0.40

DATAM (Τελικά) - Ιδιότητες Φυτευτών 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	183	67	92	0.006300	0.548800	0.002452	0.840000	0	3.20e+07	0.40
2	184	72	94	0.266200	0.004950	0.001808	0.660000	0	3.20e+07	0.40
3	185	75	97	0.231525	0.004725	0.001718	0.630000	0	3.20e+07	0.40
5	186	74	96	0.112303	0.003713	0.001312	0.495000	0	3.20e+07	0.40
6	187	73	95	0.266200	0.004950	0.001808	0.660000	0	3.20e+07	0.40
7	188	71	93	0.003825	0.122825	0.001359	0.510000	0	3.20e+07	0.40

Συντεταγμένες Κόμβων (DATAK)

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

DATAK (Τελικά) - Συντεταγμένες Υποστυλωμάτων: Στάθμη: 1

A/A	Analysis ID	X	Y	Z
		[m]	[m]	[m]
1	22	6.18	6.59	1.00
2	23	11.10	6.25	1.00
3	24	15.67	6.59	1.00
4	25	5.85	9.70	1.00
5	38	11.10	9.70	1.00
6	26	16.00	9.55	1.00
7	27	16.00	12.30	1.00
8	28	5.93	16.03	1.00
9	39	11.20	15.85	1.00
10	29	15.96	16.66	1.00
11	30	6.45	20.73	1.00
12	31	10.93	20.80	1.00
13	32	15.54	20.72	1.00
14	33	9.63	6.25	1.00
15	34	16.00	8.43	1.00
19	35	16.00	14.10	1.00
23	36	13.10	20.80	1.00
24	40	7.38	21.58	1.00
25	41	8.90	22.33	1.00

26	42	10.43	21.64	1.00
30	37	13.25	6.25	1.00

DATAK (Τελικά) - Συντεταγμένες Υποστυλωμάτων: Στάθμη: 2

A/A	Analysis ID	X	Y	Z
		[m]	[m]	[m]
1	46	6.18	6.59	5.80
2	47	11.10	6.25	5.80
3	48	15.67	6.59	5.80
4	49	5.85	9.70	5.80
5	62	11.10	9.70	5.80
6	50	16.00	9.55	5.80
7	51	16.00	12.30	5.80
8	52	5.93	16.03	5.80
9	63	11.20	15.85	5.80
10	53	15.96	16.66	5.80
11	54	6.45	20.73	5.80
12	55	10.93	20.80	5.80
13	56	15.54	20.72	5.80
14	57	9.63	6.25	5.80
15	58	16.00	8.43	5.80
19	59	16.00	14.10	5.80
23	60	13.10	20.80	5.80
24	64	7.38	21.58	5.80
25	65	8.90	22.33	5.80
26	66	10.43	21.64	5.80
30	61	13.25	6.25	5.80

DATAK (Τελικά) - Συντεταγμένες Υποστυλωμάτων: Στάθμη: 3

A/A	Analysis ID	X	Y	Z
		[m]	[m]	[m]
1	76	6.18	6.59	11.80
2	77	11.10	6.25	11.80
3	78	15.67	6.59	11.80
4	79	5.85	9.70	11.80
6	80	16.00	9.55	11.80
7	81	16.00	12.30	11.80
8	82	5.93	16.03	11.80
10	83	15.96	16.66	11.80
11	84	6.45	20.73	11.80
12	85	10.93	20.80	11.80
13	86	15.54	20.72	11.80
14	87	9.63	6.25	11.80
15	88	16.00	8.43	11.80
19	89	16.00	14.10	11.80
23	90	13.10	20.80	11.80
30	91	13.25	6.25	11.80

DATAK (Τελικά) - Συντεταγμένες Υποστυλωμάτων: Στάθμη: 4

A/A	Analysis ID	X	Y	Z
		[m]	[m]	[m]
1	98	6.18	6.59	15.30
2	99	11.10	6.25	15.30
3	100	15.67	6.59	15.30
4	101	5.85	9.70	15.30
6	102	16.00	9.55	15.30
7	103	16.00	12.30	15.30

8	104	5.93	16.03	15.30
10	105	15.96	16.66	15.30
11	106	6.45	20.73	15.30
12	107	10.93	20.80	15.30
13	108	15.54	20.72	15.30

DATAK (Τελικά) - Συντεταγμένες Υποστυλωμάτων: Στάθμη: 5

A/A	Analysis ID	X	Y	Z
		[m]	[m]	[m]
1	109	6.18	6.59	19.00
2	110	11.10	6.25	19.00
3	111	15.67	6.59	19.00
4	112	5.85	9.70	19.00
6	113	16.00	9.55	19.00
7	114	16.00	12.30	19.00
8	115	5.93	16.03	19.00
10	116	15.93	16.03	19.00

DATAK (Τελικά) - Συντεταγμένες Κόμβων: Στάθμη: 1

A/A	Analysis ID	X	Y	Z
		[m]	[m]	[m]
1006	43	8.90	6.25	1.00
1007	44	7.40	22.28	1.00
1008	45	10.30	22.33	1.00

DATAK (Τελικά) - Συντεταγμένες Κόμβων: Στάθμη: 2

A/A	Analysis ID	X	Y	Z
		[m]	[m]	[m]
1001	67	8.89	20.80	5.80
1006	68	8.90	6.25	5.80
1007	69	7.40	22.28	5.80
1008	70	10.30	22.33	5.80
1009	71	8.05	6.25	5.80
1010	72	16.00	19.10	5.80
1011	73	5.85	12.08	5.80
1012	74	5.85	17.33	5.80
1013	75	15.99	10.90	5.80

DATAK (Τελικά) - Συντεταγμένες Κόμβων: Στάθμη: 3

A/A	Analysis ID	X	Y	Z
		[m]	[m]	[m]
1001	92	8.89	20.80	11.80
1009	93	8.05	6.25	11.80
1010	94	16.00	19.10	11.80
1011	95	5.85	12.08	11.80
1012	96	5.85	17.33	11.80
1013	97	15.99	10.90	11.80

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

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	71	6.18	6.18	6.59	6.59	0.00	1.00
2	72	11.10	11.10	6.25	6.25	0.00	1.00
3	73	15.67	15.67	6.59	6.59	0.00	1.00
4	74	5.85	5.85	9.70	9.70	0.00	1.00
5	87	11.10	11.10	9.70	9.70	0.00	1.00
6	75	16.00	16.00	9.55	9.55	0.00	1.00
7	76	16.00	16.00	12.30	12.30	0.00	1.00
8	77	5.93	5.93	16.03	16.03	0.00	1.00
9	88	11.20	11.20	15.85	15.85	0.00	1.00
10	78	15.96	15.96	16.66	16.66	0.00	1.00
11	79	6.45	6.45	20.73	20.73	0.00	1.00
12	80	10.93	10.93	20.80	20.80	0.00	1.00
13	81	15.54	15.54	20.72	20.72	0.00	1.00
14	82	9.63	9.63	6.25	6.25	0.00	1.00
15	83	16.00	16.00	8.43	8.43	0.00	1.00
19	84	16.00	16.00	14.10	14.10	0.00	1.00
23	85	13.10	13.10	20.80	20.80	0.00	1.00
24	89	7.38	7.38	21.58	21.58	0.00	1.00
25	90	8.90	8.90	22.33	22.33	0.00	1.00
26	91	10.43	10.43	21.64	21.64	0.00	1.00
30	86	13.25	13.25	6.25	6.25	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	92	6.18	6.18	6.59	6.59	2.00	5.80
2	93	11.10	11.10	6.25	6.25	2.00	5.80
3	94	15.67	15.67	6.59	6.59	2.00	5.80
4	95	5.85	5.85	9.70	9.70	2.00	5.80
5	108	11.10	11.10	9.70	9.70	2.00	5.80
6	96	16.00	16.00	9.55	9.55	2.00	5.80
7	97	16.00	16.00	12.30	12.30	2.00	5.80
8	98	5.93	5.93	16.03	16.03	2.00	5.80
9	109	11.20	11.20	15.85	15.85	2.00	5.80
10	99	15.96	15.96	16.66	16.66	2.00	5.80
11	100	6.45	6.45	20.73	20.73	2.00	5.80
12	101	10.93	10.93	20.80	20.80	2.00	5.80
13	102	15.54	15.54	20.72	20.72	2.00	5.80
14	103	9.63	9.63	6.25	6.25	2.00	5.80
15	104	16.00	16.00	8.43	8.43	2.00	5.80
19	105	16.00	16.00	14.10	14.10	2.00	5.80
23	106	13.10	13.10	20.80	20.80	2.00	5.80
24	110	7.38	7.38	21.58	21.58	2.00	5.80
25	111	8.90	8.90	22.33	22.33	2.00	5.80

26	112	10.43	10.43	21.64	21.64	2.00	5.80
30	107	13.25	13.25	6.25	6.25	2.00	5.80

DATAKM - Υποστυλώματα, Συντεταγμένες Παραμορφώσιμου Μέλους: Στάθμη: 3

A/A	Analysis ID	X [m]		Y [m]		Z [m]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	113	6.18	6.18	6.59	6.59	5.80	11.80
2	114	11.10	11.10	6.25	6.25	5.80	11.80
3	115	15.67	15.67	6.59	6.59	5.80	11.80
4	116	5.85	5.85	9.70	9.70	5.80	11.80
6	117	16.00	16.00	9.55	9.55	5.80	11.80
7	118	16.00	16.00	12.30	12.30	5.80	11.80
8	119	5.93	5.93	16.03	16.03	5.80	11.80
10	120	15.96	15.96	16.66	16.66	5.80	11.80
11	121	6.45	6.45	20.73	20.73	5.80	11.80
12	122	10.93	10.93	20.80	20.80	5.80	11.80
13	123	15.54	15.54	20.72	20.72	5.80	11.80
14	124	9.63	9.63	6.25	6.25	5.80	11.80
15	125	16.00	16.00	8.43	8.43	5.80	11.80
19	126	16.00	16.00	14.10	14.10	5.80	11.80
23	127	13.10	13.10	20.80	20.80	5.80	11.80
30	128	13.25	13.25	6.25	6.25	5.80	11.80

DATAKM - Υποστυλώματα, Συντεταγμένες Παραμορφώσιμου Μέλους: Στάθμη: 4

A/A	Analysis ID	X [m]		Y [m]		Z [m]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	129	6.18	6.18	6.59	6.59	11.80	15.30
2	130	11.10	11.10	6.25	6.25	11.80	15.30
3	131	15.67	15.67	6.59	6.59	11.80	15.30
4	132	5.85	5.85	9.70	9.70	11.80	15.30
6	133	16.00	16.00	9.55	9.55	11.80	15.30
7	134	16.00	16.00	12.30	12.30	11.80	15.30
8	135	5.93	5.93	16.03	16.03	11.80	15.30
10	136	15.96	15.96	16.66	16.66	11.80	15.30
11	137	6.45	6.45	20.73	20.73	11.80	15.30
12	138	10.93	10.93	20.80	20.80	11.80	15.30
13	139	15.54	15.54	20.72	20.72	11.80	15.30

DATAKM - Υποστυλώματα, Συντεταγμένες Παραμορφώσιμου Μέλους: Στάθμη: 5

A/A	Analysis ID	X [m]		Y [m]		Z [m]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	140	6.18	6.18	6.59	6.59	15.30	19.00
2	141	11.10	11.10	6.25	6.25	15.30	19.00
3	142	15.67	15.67	6.59	6.59	15.30	19.00
4	143	5.85	5.85	9.70	9.70	15.30	19.00
6	144	16.00	16.00	9.55	9.55	15.30	19.00
7	145	16.00	16.00	12.30	12.30	15.30	19.00
8	146	5.93	5.93	16.03	16.03	15.30	19.00
10	147	15.93	15.93	16.03	16.03	15.30	19.00

DATAKM - Δοκοί, Συντεταγμένες Παραμορφώσιμου Μέλους: Στάθμη: 1

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

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	1	7.20	8.90	6.25	6.25	1.00	1.00
2	2	9.63	8.90	6.25	6.25	1.00	1.00
3	3	10.35	9.63	6.25	6.25	1.00	1.00
4	4	11.85	13.25	6.25	6.25	1.00	1.00
5	5	5.95	11.00	9.70	9.70	1.00	1.00
6	6	11.20	15.85	9.70	9.70	1.00	1.00
7	7	5.98	10.95	16.03	16.03	1.00	1.00
8	8	11.45	15.70	16.05	16.05	1.00	1.00
9	9	7.50	10.30	20.80	20.80	1.00	1.00
10	10	11.55	13.10	20.80	20.80	1.00	1.00
11	11	14.65	13.10	20.80	20.80	1.00	1.00
12	12	8.90	7.50	22.33	22.33	1.00	1.00
13	13	8.90	10.30	22.33	22.33	1.00	1.00
14	14	5.70	5.70	7.60	8.95	1.00	1.00
15	15	5.70	5.70	10.45	15.55	1.00	1.00
16	16	5.70	5.70	16.50	20.20	1.00	1.00
17	17	11.10	11.10	6.35	9.60	1.00	1.00
18	18	11.10	11.20	9.80	15.75	1.00	1.00
19	19	11.20	11.20	16.05	20.65	1.00	1.00
20	20	16.00	16.00	7.60	8.43	1.00	1.00
21	21	16.00	16.00	9.25	8.43	1.00	1.00
22	22	16.15	16.15	9.85	11.95	1.00	1.00
23	23	16.00	16.00	12.65	14.10	1.00	1.00
24	24	16.00	16.00	15.55	14.10	1.00	1.00
25	25	16.15	16.15	18.00	20.20	1.00	1.00
26	26	7.38	7.38	20.95	21.58	1.00	1.00
27	27	7.38	7.38	21.58	22.20	1.00	1.00
28	28	10.43	10.43	20.95	21.64	1.00	1.00
29	29	10.43	10.43	21.64	22.33	1.00	1.00
30	30	14.65	13.25	6.25	6.25	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	31	6.00	10.85	9.75	9.75	5.80	5.80
2	32	11.35	15.85	9.75	9.75	5.80	5.80
3	33	6.20	10.95	15.90	15.90	5.80	5.80
4	34	11.45	15.65	15.90	15.90	5.80	5.80
5	35	7.50	8.89	20.80	20.80	5.80	5.80
6	36	5.85	5.85	7.60	8.95	5.80	5.80
7	37	5.85	5.85	10.45	12.08	5.80	5.80
8	38	5.85	5.85	16.50	17.33	5.80	5.80
9	39	8.90	8.05	6.25	6.25	5.80	5.80
10	40	16.00	16.00	9.85	10.90	5.80	5.80
11	41	16.00	16.00	20.20	19.10	5.80	5.80
12	42	16.00	16.00	18.00	19.10	5.80	5.80
13	43	7.20	8.05	6.25	6.25	5.80	5.80
16	44	10.30	8.89	20.80	20.80	5.80	5.80
17	45	5.85	5.85	15.55	12.08	5.80	5.80
18	46	5.85	5.85	20.20	17.33	5.80	5.80
19	47	15.99	16.00	11.95	10.90	5.80	5.80

DATAKM - Δοκοί, Συντεταγμένες Παραμορφώσιμου Μέλους: Στάθμη: 3

A/A	Analysis ID	X [m]		Y [m]		Z [m]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
2	48	5.85	5.85	7.60	8.95	11.80	11.80
3	49	5.85	5.85	13.71	15.55	11.80	11.80

4	50	5.85	5.85	20.20	18.15	11.80	11.80

DATAKM - Δοκοί, Συντεταγμένες Παραμορφώσιμου Μέλους: Στάθμη: 4

A/A	Analysis ID	X [m]		Y [m]		Z [m]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	51	7.20	10.50	6.25	6.25	15.30	15.30
2	52	11.70	14.65	6.25	6.25	15.30	15.30
3	53	7.50	10.30	20.80	20.80	15.30	15.30
4	54	11.55	14.65	20.80	20.80	15.30	15.30
5	55	5.85	5.85	7.60	8.95	15.30	15.30
6	56	5.85	5.85	10.45	15.55	15.30	15.30
7	57	5.85	5.85	16.50	20.20	15.30	15.30
8	58	16.00	16.00	7.60	9.25	15.30	15.30
9	59	16.00	16.00	9.85	11.95	15.30	15.30
10	60	16.00	16.00	12.65	15.55	15.30	15.30
11	61	16.00	16.00	18.00	20.20	15.30	15.30
12	62	6.20	15.65	16.35	16.35	15.30	15.30

DATAKM - Δοκοί, Συντεταγμένες Παραμορφώσιμου Μέλους: Στάθμη: 5

A/A	Analysis ID	X [m]		Y [m]		Z [m]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	63	7.20	10.50	6.25	6.25	19.00	19.00
2	64	11.70	14.65	6.25	6.25	19.00	19.00
3	65	6.20	15.65	16.35	16.35	19.00	19.00
4	66	5.85	5.85	7.60	8.95	19.00	19.00
5	67	5.85	5.85	10.45	15.55	19.00	19.00
6	68	16.00	16.00	7.60	9.25	19.00	19.00
7	69	16.00	16.00	9.85	11.95	19.00	19.00
8	70	16.00	16.00	12.65	15.55	19.00	19.00

DATAKM - Ειδικοί Σύνδεσμοι, Συντεταγμένες Παραμορφώσιμου Μέλους: Στάθμη: 3

A/A	Analysis ID	X [m]		Y [m]		Z [m]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	148	6.45	8.89	20.73	20.80	11.80	11.80
2	149	10.93	8.89	20.80	20.80	11.80	11.80
3	150	6.18	8.05	6.59	6.25	11.80	11.80
6	151	16.00	15.99	9.55	10.90	11.80	11.80
7	152	16.00	15.99	12.30	10.90	11.80	11.80
8	153	15.96	16.00	16.66	19.10	11.80	11.80
9	154	15.54	16.00	20.72	19.10	11.80	11.80
10	155	5.93	5.85	16.03	17.33	11.80	11.80
11	156	5.85	5.85	9.70	12.08	11.80	11.80

DATAKM - Φυτευτά, Συντεταγμένες Παραμορφώσιμου Μέλους: Στάθμη: 3

A/A	Analysis ID	X [m]		Y [m]		Z [m]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	183	8.89	8.89	20.80	20.80	5.80	11.80
2	184	16.00	16.00	19.10	19.10	5.80	11.80
3	185	15.99	15.99	10.90	10.90	5.80	11.80
5	186	5.85	5.85	17.33	17.33	5.80	11.80
6	187	5.85	5.85	12.08	12.08	5.80	11.80
7	188	8.05	8.05	6.25	6.25	5.80	11.80

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

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	-117.951	-21.507	8.243	0.000
2	0.000	0.000	-55.495	0.000	0.000	0.000
3	0.000	0.000	-91.103	0.000	0.000	0.000
4	0.000	0.000	-174.125	4.314	94.940	0.000
5	0.000	0.000	-209.986	-9.549	-12.932	0.000
6	0.000	0.000	-119.630	-21.687	-82.725	0.000
7	0.000	0.000	-27.694	3.653	-0.072	0.000
8	0.000	0.000	-232.936	51.446	150.275	0.000
9	0.000	0.000	-304.737	-13.602	-28.877	0.000
10	0.000	0.000	-225.359	76.129	-129.018	0.000
11	0.000	0.000	-166.494	51.544	-0.035	0.000
12	0.000	0.000	-100.940	0.000	-21.682	0.000
13	0.000	0.000	-96.991	9.150	6.061	0.000
14	0.000	35.832	-49.057	0.000	0.000	0.000
15	0.000	0.000	-56.764	0.000	0.000	0.000
19	0.000	0.000	-84.554	0.000	0.000	0.000
23	0.000	-276.548	-142.113	0.000	0.000	0.000
24	111.511	0.000	-29.688	0.000	0.000	0.000
25	0.000	-249.786	-66.500	0.000	0.000	0.000
26	122.659	-0.278	-32.655	0.000	0.000	0.000
30	0.000	69.193	-95.435	0.000	0.000	0.000

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

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
11	0.000	0.000	0.000	14.000	0.000	0.000
12	0.000	0.000	0.000	14.000	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	-274.597	-64.809	-17.399	0.000
2	0.000	0.000	-127.595	0.000	0.000	0.000
3	0.000	0.000	-223.560	0.000	0.000	0.000
4	0.000	0.000	-274.621	-284.417	-0.002	0.000
6	0.000	0.000	-107.230	0.000	0.000	0.000
7	0.000	0.000	-135.231	0.000	0.000	0.000
8	0.000	0.000	-184.029	60.807	-5.830	0.000
10	0.000	0.000	-293.707	0.000	0.000	0.000
11	0.000	0.000	-230.426	90.240	-52.782	0.000
12	0.000	0.000	-126.036	14.000	0.000	0.000
13	0.000	0.000	-183.548	0.000	0.000	0.000
14	0.000	0.000	-115.840	0.000	0.000	0.000

15	0.000	0.000	-171.301	0.000	0.000	0.000
19	0.000	0.000	-271.613	0.000	0.000	0.000
23	0.000	0.000	-217.048	0.000	0.000	0.000
30	0.000	0.000	-203.125	0.000	0.000	0.000

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

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1	0.000	0.000	-312.436	-18.096	153.458	0.000
2	0.000	0.000	-285.274	0.000	-18.663	0.000
3	0.000	0.000	-310.744	-36.264	-126.906	0.000
4	0.000	0.000	-300.373	-205.492	0.006	0.000
6	0.000	0.000	-139.524	-15.776	0.000	0.000
7	0.000	0.000	-182.147	-27.646	0.000	0.000
8	0.000	0.000	-711.124	1.899	861.356	0.000
10	0.000	0.000	-670.145	244.828	-890.196	0.000
11	0.000	0.000	-194.185	47.238	60.651	0.000
12	0.000	0.000	-173.927	0.000	9.971	0.000
13	0.000	0.000	-169.298	18.103	-77.614	0.000

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

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1	0.000	0.000	-257.760	-18.831	159.208	0.000
2	0.000	0.000	-278.938	0.000	-19.363	0.000
3	0.000	0.000	-255.971	-37.945	-131.591	0.000
4	0.000	0.000	-300.008	-228.254	0.007	0.000
6	0.000	0.000	-159.023	-13.882	0.000	0.000
7	0.000	0.000	-186.175	-31.571	0.000	0.000
8	0.000	0.000	-537.005	118.973	592.895	0.000
10	0.000	0.000	-463.632	-13.711	-598.393	0.000

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

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1	0.000	-10.010	0.000	0.000	0.000	0.000
2	0.000	-4.874	0.000	0.000	0.000	0.000
3	0.000	-7.799	0.000	0.000	0.000	0.000
4	0.000	-16.844	0.000	0.000	0.000	0.000
5	0.000	-21.966	0.000	0.000	0.000	0.000
6	0.000	-12.201	0.000	0.000	0.000	0.000
7	0.000	-2.277	0.000	0.000	0.000	0.000
8	0.000	-21.977	0.000	0.000	0.000	0.000
9	0.000	-30.646	0.000	0.000	0.000	0.000
10	0.000	-21.035	0.000	0.000	0.000	0.000
11	0.000	-14.367	0.000	0.000	0.000	0.000
12	0.000	-9.023	0.000	0.000	0.000	0.000
13	0.000	-8.382	0.000	0.000	0.000	0.000
14	0.000	-4.201	0.000	0.000	0.000	0.000
15	0.000	-4.891	0.000	0.000	0.000	0.000
19	0.000	-6.894	0.000	0.000	0.000	0.000
23	0.000	-12.307	0.000	0.000	0.000	0.000
24	0.000	-2.400	0.000	0.000	0.000	0.000
25	0.000	-5.376	0.000	0.000	0.000	0.000
26	0.000	-2.640	0.000	0.000	0.000	0.000
30	0.000	-8.190	0.000	0.000	0.000	0.000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

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	-52.647	0.000	0.000	0.000	0.000
2	0.000	-24.011	0.000	0.000	0.000	0.000
3	0.000	-42.451	0.000	0.000	0.000	0.000
4	0.000	-53.590	0.000	0.000	0.000	0.000
6	0.000	-21.120	0.000	0.000	0.000	0.000
7	0.000	-26.686	0.000	0.000	0.000	0.000
8	0.000	-35.525	0.000	0.000	0.000	0.000
10	0.000	-56.686	0.000	0.000	0.000	0.000
11	0.000	-43.811	0.000	0.000	0.000	0.000
12	0.000	-23.857	0.000	0.000	0.000	0.000
13	0.000	-35.047	0.000	0.000	0.000	0.000
14	0.000	-21.746	0.000	0.000	0.000	0.000
15	0.000	-33.112	0.000	0.000	0.000	0.000
19	0.000	-52.245	0.000	0.000	0.000	0.000
23	0.000	-40.529	0.000	0.000	0.000	0.000
30	0.000	-37.991	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	-80.047	0.000	0.000	0.000	0.000
2	0.000	-73.350	0.000	0.000	0.000	0.000
3	0.000	-79.618	0.000	0.000	0.000	0.000
4	0.000	-77.342	0.000	0.000	0.000	0.000
6	0.000	-35.587	0.000	0.000	0.000	0.000
7	0.000	-46.513	0.000	0.000	0.000	0.000
8	0.000	-180.587	0.000	0.000	0.000	0.000
10	0.000	-169.463	0.000	0.000	0.000	0.000
11	0.000	-47.643	0.000	0.000	0.000	0.000
12	0.000	-42.844	0.000	0.000	0.000	0.000
13	0.000	-41.557	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	-79.210	0.000	0.000	0.000	0.000
2	0.000	-85.997	0.000	0.000	0.000	0.000
3	0.000	-78.657	0.000	0.000	0.000	0.000
4	0.000	-92.459	0.000	0.000	0.000	0.000
6	0.000	-49.035	0.000	0.000	0.000	0.000
7	0.000	-57.390	0.000	0.000	0.000	0.000
8	0.000	-165.601	0.000	0.000	0.000	0.000
10	0.000	-142.940	0.000	0.000	0.000	0.000

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

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1	-10.010	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
2	-4.874	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
3	-7.799	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
4	-16.844	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
5	-21.966	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
6	-12.201	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
7	-2.277	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
8	-21.977	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000

9	-30.646	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
10	-21.035	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
11	-14.367	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
12	-9.023	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
13	-8.382	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
14	-4.201	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
15	-4.891	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
19	-6.894	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
23	-12.307	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
24	-2.400	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
25	-5.376	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
26	-2.640	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
30	-8.190	0.000	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	-52.647	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
2	-24.011	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
3	-42.451	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
4	-53.590	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
6	-21.120	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
7	-26.686	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
8	-35.525	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
10	-56.686	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
11	-43.811	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
12	-23.857	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
13	-35.047	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
14	-21.746	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
15	-33.112	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
19	-52.245	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
23	-40.529	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
30	-37.991	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	-80.047	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
2	-73.350	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
3	-79.618	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
4	-77.342	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
6	-35.587	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
7	-46.513	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
8	-180.587	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
10	-169.463	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
11	-47.643	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
12	-42.844	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
13	-41.557	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	-79.210	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
2	-85.997	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
3	-78.657	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
4	-92.459	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
6	-49.035	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
7	-57.390	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
8	-165.601	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000

10	-142.940	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	-11.765	-3.160	2.456	0.000
2	0.000	0.000	-9.603	0.000	0.000	0.000
3	0.000	0.000	-10.752	0.000	0.000	0.000
4	0.000	0.000	-68.479	-0.479	61.381	0.000
5	0.000	0.000	-123.477	-6.174	-8.361	0.000
6	0.000	0.000	-62.592	-12.053	-53.484	0.000
7	0.000	0.000	-0.959	0.186	-0.004	0.000
8	0.000	0.000	-77.867	9.296	79.355	0.000
9	0.000	0.000	-148.747	-7.037	-14.914	0.000
10	0.000	0.000	-69.713	45.583	-66.910	0.000
11	0.000	0.000	-22.453	6.757	3.551	0.000
12	0.000	0.000	-21.349	0.000	-5.349	0.000
13	0.000	0.000	-13.385	1.916	1.269	0.000
14	0.000	0.000	-5.826	0.000	0.000	0.000
15	0.000	0.000	-7.492	0.000	0.000	0.000
19	0.000	0.000	-1.465	0.000	0.000	0.000
23	0.000	0.000	-20.249	0.000	0.000	0.000
30	0.000	0.000	-11.770	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	-29.710	-12.036	-3.231	0.000
2	0.000	0.000	-8.837	0.000	0.000	0.000
3	0.000	0.000	-19.671	0.000	0.000	0.000
4	0.000	0.000	-40.028	-47.644	-0.000	0.000
6	0.000	0.000	-17.772	0.000	0.000	0.000
7	0.000	0.000	-22.977	0.000	0.000	0.000
8	0.000	0.000	-22.574	10.354	-0.993	0.000
10	0.000	0.000	-35.900	0.000	0.000	0.000
11	0.000	0.000	-20.888	12.755	-8.831	0.000
12	0.000	0.000	-10.262	0.000	0.000	0.000
13	0.000	0.000	-18.282	0.000	0.000	0.000
14	0.000	0.000	-7.443	0.000	0.000	0.000
15	0.000	0.000	-21.491	0.000	0.000	0.000
19	0.000	0.000	-31.257	0.000	0.000	0.000
23	0.000	0.000	-11.562	0.000	0.000	0.000
30	0.000	0.000	-11.499	0.000	0.000	0.000

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

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1	0.000	0.000	-39.892	-2.461	21.092	0.000
2	0.000	0.000	-38.599	0.000	-2.564	0.000
3	0.000	0.000	-39.715	-4.983	-17.437	0.000
4	0.000	0.000	-41.550	-30.092	0.001	0.000
6	0.000	0.000	-16.488	-1.830	0.000	0.000
7	0.000	0.000	-21.984	-4.162	0.000	0.000
8	0.000	0.000	-77.459	10.407	96.574	0.000
10	0.000	0.000	-67.036	34.472	-99.933	0.000
11	0.000	0.000	-7.290	1.878	3.614	0.000
12	0.000	0.000	-7.954	0.000	0.537	0.000
13	0.000	0.000	-6.518	0.670	-4.338	0.000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

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

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1	0.000	0.000	-7.074	-0.703	6.026	0.000
2	0.000	0.000	-9.498	0.000	-0.733	0.000
3	0.000	0.000	-7.005	-1.424	-4.982	0.000
4	0.000	0.000	-9.987	-8.598	0.000	0.000
6	0.000	0.000	-5.465	-0.523	0.000	0.000
7	0.000	0.000	-6.281	-1.189	0.000	0.000
8	0.000	0.000	-18.556	4.541	21.995	0.000
10	0.000	0.000	-15.792	-0.457	-22.202	0.000

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

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1001	0.000	0.000	-50.084	0.000	0.160	0.000
1006	0.000	0.000	-16.141	0.000	-1.926	0.000
1009	0.000	0.000	-26.707	0.000	0.068	0.000
1010	0.000	0.000	-26.262	0.000	0.000	0.000
1011	0.000	0.000	-48.531	-18.869	0.000	0.000
1012	0.000	0.000	-63.500	-24.067	-0.000	0.000
1013	0.000	0.000	-13.913	-0.000	0.082	0.000

DATA - Φορτία Ελεύθερων Κόμβων, Αλλαγών: Στάθμη 3, Π.Φ. 1

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1001	0.000	0.000	0.000	14.000	0.000	0.000

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

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1001	0.000	0.000	-74.935	14.000	0.000	0.000
1009	0.000	0.000	-58.139	0.000	0.000	0.000
1010	0.000	0.000	-133.622	0.000	0.000	0.000
1011	0.000	0.000	-182.551	0.000	0.000	0.000
1012	0.000	0.000	-183.613	-102.633	-0.002	0.000
1013	0.000	0.000	-89.142	0.000	0.000	0.000

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

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1001	0.000	-4.548	0.000	0.000	0.000	0.000
1006	0.000	-1.515	0.000	0.000	0.000	0.000
1009	0.000	-2.417	0.000	0.000	0.000	0.000
1010	0.000	-2.345	0.000	0.000	0.000	0.000
1011	0.000	-3.993	0.000	0.000	0.000	0.000
1012	0.000	-5.507	0.000	0.000	0.000	0.000
1013	0.000	-1.153	0.000	0.000	0.000	0.000

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

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1001	0.000	-14.642	0.000	0.000	0.000	0.000

1009	0.000	-11.360	0.000	0.000	0.000	0.000
1010	0.000	-26.995	0.000	0.000	0.000	0.000
1011	0.000	-36.881	0.000	0.000	0.000	0.000
1012	0.000	-36.661	0.000	0.000	0.000	0.000
1013	0.000	-18.009	0.000	0.000	0.000	0.000

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

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1001	-4.548	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
1006	-1.515	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
1009	-2.417	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
1010	-2.345	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
1011	-3.993	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
1012	-5.507	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
1013	-1.153	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000

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

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1001	-14.642	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
1009	-11.360	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
1010	-26.995	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
1011	-36.881	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
1012	-36.661	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
1013	-18.009	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	-12.355	0.000	0.039	0.000
1006	0.000	0.000	-5.212	0.000	-0.466	0.000
1009	0.000	0.000	-6.384	0.000	0.028	0.000
1010	0.000	0.000	-5.500	0.000	0.000	0.000
1011	0.000	0.000	-1.717	-0.526	0.000	0.000
1012	0.000	0.000	-9.250	-3.160	-0.000	0.000
1013	0.000	0.000	-0.707	-0.000	0.004	0.000

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

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1001	0.000	0.000	-11.130	0.000	0.000	0.000
1009	0.000	0.000	-8.640	0.000	0.000	0.000
1010	0.000	0.000	-29.591	0.000	0.000	0.000
1011	0.000	0.000	-40.437	0.000	0.000	0.000
1012	0.000	0.000	-35.899	-17.171	-0.000	0.000
1013	0.000	0.000	-19.745	0.000	0.000	0.000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

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	0.001	0.000	-1.555	0.007	-0.004	0.000
2	0.000	0.000	-1.564	0.019	0.002	0.000
3	-0.000	0.000	-1.771	0.006	0.004	-0.000
4	0.000	0.000	-1.297	0.008	-0.016	0.000
5	0.000	0.000	-0.536	0.011	0.002	-0.000
6	-0.000	-0.000	-1.532	0.007	0.017	-0.000
7	-0.000	-0.001	-1.466	-0.001	0.015	0.000
8	0.001	-0.000	-1.191	-0.001	-0.016	-0.000
9	0.000	-0.000	-0.390	-0.005	0.002	-0.000
10	-0.000	-0.002	-1.381	0.002	0.018	-0.000
11	0.001	0.000	-0.828	0.002	-0.001	0.000
12	0.000	-0.000	-0.893	-0.003	0.005	-0.000
13	-0.000	-0.001	-1.229	-0.002	0.004	-0.000
14	0.001	0.000	-1.523	0.011	0.001	-0.000
15	-0.000	0.000	-1.652	0.007	0.013	-0.000
19	-0.000	-0.002	-1.490	0.001	0.019	0.000
23	-0.000	-0.001	-1.084	-0.006	0.004	-0.000
24	0.001	0.000	-0.779	0.005	0.001	0.000
25	0.001	0.000	-0.804	0.002	0.003	-0.000
26	0.000	-0.000	-0.890	-0.001	0.002	-0.000
30	-0.000	0.000	-1.664	0.008	0.003	0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 2, Π.Φ. 1

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.135	-0.261	-1.663	0.002	0.002	0.000
2	0.137	-0.153	-1.681	-0.003	-0.000	0.002
3	0.169	-0.272	-1.853	0.002	0.000	-0.000
4	0.135	-0.264	-1.616	-0.002	0.005	-0.000
5	0.149	-0.270	-0.706	-0.012	-0.001	0.000
6	0.168	-0.268	-1.763	0.001	-0.002	-0.000
7	0.187	-0.260	-1.681	0.003	-0.006	-0.001
8	0.178	-0.252	-1.606	0.002	0.009	-0.000
9	0.199	-0.249	-0.631	-0.002	-0.003	0.000
10	0.234	-0.256	-1.528	0.002	-0.006	-0.000
11	0.236	-0.279	-0.952	0.013	0.004	-0.001
12	0.249	-0.336	-1.073	0.008	0.001	-0.000
13	0.241	-0.270	-1.311	0.005	0.003	0.001
14	0.136	-0.199	-1.684	-0.002	-0.000	0.002
15	0.169	-0.271	-1.777	0.001	-0.005	-0.000
19	0.210	-0.254	-1.601	0.003	-0.007	-0.001
23	0.246	-0.333	-1.161	0.008	0.002	0.000
24	0.292	-0.342	-0.813	0.007	-0.002	-0.003
25	0.312	-0.433	-0.803	0.007	0.003	0.001

26	0.304	-0.307	-0.941	0.006	0.004	-0.003
30	0.140	-0.009	-1.752	-0.001	0.001	-0.002

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 3, Π.Φ. 1

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.229	-0.424	-1.828	-0.000	-0.000	-0.001
2	0.227	-0.459	-1.849	-0.002	0.001	-0.000
3	0.232	-0.506	-1.979	0.002	0.002	-0.001
4	0.264	-0.418	-1.898	0.000	0.000	-0.001
6	0.284	-0.509	-1.899	0.002	0.001	-0.001
7	0.341	-0.506	-1.830	0.002	0.004	-0.001
8	0.353	-0.419	-1.988	0.008	-0.002	-0.001
10	0.421	-0.501	-1.703	0.003	0.007	-0.001
11	0.439	-0.421	-1.071	0.011	0.002	-0.001
12	0.444	-0.474	-1.185	0.008	0.002	-0.001
13	0.448	-0.501	-1.391	0.004	0.003	-0.000
14	0.226	-0.449	-1.812	-0.003	0.001	-0.000
15	0.262	-0.510	-1.919	0.002	0.000	-0.001
19	0.378	-0.504	-1.753	0.002	0.005	-0.001
23	0.446	-0.489	-1.253	0.006	0.002	-0.000
30	0.228	-0.477	-1.869	-0.004	0.001	-0.001

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 4, Π.Φ. 1

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.251	-0.515	-1.902	-0.000	0.002	-0.001
2	0.265	-0.599	-2.020	0.003	0.001	-0.001
3	0.288	-0.697	-2.053	0.001	-0.001	-0.001
4	0.298	-0.521	-2.036	-0.002	0.001	-0.001
6	0.354	-0.711	-2.047	-0.000	0.001	-0.001
7	0.409	-0.718	-2.022	0.000	0.000	-0.001
8	0.437	-0.574	-2.277	0.003	0.022	-0.001
10	0.475	-0.727	-1.839	0.006	-0.026	-0.001
11	0.519	-0.597	-1.107	0.017	0.003	-0.001
12	0.525	-0.667	-1.245	0.002	0.002	-0.001
13	0.526	-0.725	-1.418	0.006	-0.000	-0.001

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 5, Π.Φ. 1

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.326	-0.494	-1.935	-0.002	0.005	-0.002
2	0.298	-0.635	-2.110	-0.001	0.000	-0.002
3	0.292	-0.753	-2.087	-0.001	-0.003	-0.001
4	0.412	-0.483	-2.114	-0.006	0.004	-0.002
6	0.359	-0.764	-2.139	-0.001	-0.001	-0.001
7	0.418	-0.767	-2.112	0.001	-0.004	-0.001
8	0.576	-0.502	-2.413	0.003	0.068	-0.001
10	0.508	-0.769	-2.044	0.000	-0.070	-0.002

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 1, Π.Φ. 2

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.002	0.004	0.240	0.009	0.002	0.000
2	0.002	0.000	0.296	0.005	0.001	0.000
3	0.001	0.002	0.459	0.006	0.003	0.000
4	0.000	0.005	0.086	0.004	0.002	0.000
5	0.000	0.001	0.032	0.002	0.001	0.000

6	0.000	0.002	0.204	0.004	0.002	0.000
7	0.000	0.003	0.093	0.002	0.000	0.000
8	0.000	0.004	0.061	0.002	0.001	0.000
9	0.000	0.001	0.003	0.000	0.000	0.000
10	0.000	0.004	0.179	0.004	0.002	0.000
11	0.001	0.003	0.049	0.001	0.003	0.000
12	0.001	0.001	0.162	0.004	0.003	0.000
13	0.001	0.002	0.434	0.006	0.003	0.000
14	0.002	0.001	0.270	0.003	0.001	0.000
15	0.000	0.002	0.297	0.005	0.003	0.000
19	0.000	0.004	0.021	0.004	0.001	0.000
23	0.001	0.001	0.291	0.005	0.003	0.000
24	0.001	0.002	0.067	0.004	0.001	0.000
25	0.001	0.001	0.174	0.003	0.003	0.000
26	0.001	0.001	0.194	0.005	0.003	0.000
30	0.001	0.000	0.367	0.003	0.002	0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 2, Π.Φ. 2

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.317	1.000	0.286	0.009	0.003	0.003
2	0.328	0.620	0.355	0.013	0.002	0.005
3	0.336	0.647	0.503	0.007	0.004	0.003
4	0.172	1.031	0.140	0.008	0.002	0.002
5	0.181	0.831	0.034	0.016	0.002	0.002
6	0.199	0.635	0.268	0.005	0.002	0.003
7	0.098	0.633	0.110	0.005	0.002	0.003
8	0.104	1.014	0.114	0.001	0.001	0.002
9	0.113	0.823	0.004	0.017	0.000	0.002
10	0.163	0.622	0.205	0.007	0.004	0.003
11	0.300	0.931	0.059	0.001	0.004	0.003
12	0.314	0.680	0.207	0.004	0.003	0.003
13	0.309	0.618	0.511	0.004	0.004	0.001
14	0.330	0.750	0.347	0.014	0.001	0.005
15	0.250	0.634	0.343	0.005	0.002	0.003
19	0.082	0.627	0.025	0.007	0.001	0.003
23	0.314	0.605	0.330	0.009	0.004	0.002
24	0.314	0.896	0.064	0.007	0.004	0.001
25	0.317	0.602	0.194	0.006	0.003	0.005
26	0.318	0.679	0.220	0.007	0.008	0.001
30	0.323	0.420	0.405	0.011	0.005	0.002

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 3, Π.Φ. 2

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.800	2.717	0.338	0.017	0.001	0.006
2	0.831	2.237	0.414	0.010	0.002	0.006
3	0.796	1.763	0.547	0.007	0.002	0.006
4	0.479	2.733	0.182	0.008	0.002	0.007
6	0.487	1.722	0.294	0.005	0.003	0.006
7	0.256	1.720	0.119	0.005	0.003	0.006
8	0.351	2.736	0.069	0.006	0.003	0.006
10	0.410	1.732	0.228	0.007	0.009	0.006
11	0.829	2.704	0.074	0.006	0.004	0.006
12	0.834	2.257	0.251	0.010	0.004	0.006
13	0.825	1.776	0.561	0.005	0.004	0.006
14	0.830	2.384	0.397	0.012	0.001	0.006
15	0.601	1.724	0.377	0.005	0.004	0.006
19	0.228	1.719	0.029	0.006	0.004	0.006
23	0.833	2.031	0.378	0.008	0.004	0.006
30	0.830	2.015	0.463	0.005	0.002	0.006

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 4, Π.Φ. 2

A/A	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	1.074	4.142	0.376	0.023	0.004	0.010
2	1.145	3.336	0.442	0.022	0.002	0.010
3	1.103	2.638	0.575	0.015	0.004	0.009
4	0.567	4.195	0.257	0.024	0.003	0.010
6	0.659	2.582	0.236	0.003	0.004	0.009
7	0.330	2.569	0.147	0.004	0.004	0.009
8	0.455	4.138	0.062	0.019	0.001	0.010
10	0.555	2.553	0.234	0.012	0.001	0.009
11	1.170	4.036	0.080	0.001	0.007	0.009
12	1.189	3.332	0.265	0.020	0.003	0.010
13	1.187	2.617	0.579	0.003	0.005	0.010

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 5, Π.Φ. 2

A/A	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	1.350	5.675	0.394	0.018	0.005	0.013
2	1.433	4.665	0.455	0.021	0.002	0.013
3	1.367	3.777	0.584	0.016	0.004	0.014
4	0.714	5.747	0.285	0.010	0.005	0.014
6	0.745	3.717	0.223	0.003	0.005	0.014
7	0.497	3.719	0.159	0.003	0.009	0.014
8	1.099	5.749	0.076	0.017	0.005	0.014
10	1.100	3.737	0.127	0.015	0.005	0.014

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 1, Π.Φ. 3

A/A	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.005	0.003	0.565	0.003	0.013	0.000
2	0.005	0.000	0.023	0.000	0.005	0.000
3	0.004	0.003	0.441	0.002	0.007	0.000
4	0.002	0.003	0.320	0.004	0.005	0.000
5	0.001	0.000	0.002	0.000	0.002	0.000
6	0.001	0.002	0.319	0.003	0.005	0.000
7	0.000	0.001	0.239	0.001	0.004	0.000
8	0.001	0.001	0.169	0.002	0.003	0.000
9	0.001	0.000	0.003	0.000	0.001	0.000
10	0.001	0.001	0.313	0.001	0.005	0.000
11	0.003	0.000	0.424	0.004	0.009	0.000
12	0.003	0.000	0.021	0.002	0.005	0.000
13	0.004	0.001	0.542	0.005	0.007	0.000
14	0.005	0.001	0.147	0.000	0.005	0.000
15	0.002	0.003	0.389	0.003	0.006	0.000
19	0.000	0.001	0.273	0.001	0.006	0.000
23	0.004	0.000	0.243	0.003	0.007	0.000
24	0.002	0.000	0.326	0.000	0.006	0.000
25	0.002	0.000	0.153	0.001	0.007	0.000
26	0.002	0.000	0.012	0.002	0.005	0.000
30	0.005	0.000	0.189	0.003	0.007	0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 2, Π.Φ. 3

A/A	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	1.251	0.079	0.652	0.003	0.011	0.002

2	1.249	0.096	0.043	0.002	0.011	0.001
3	1.238	0.122	0.457	0.002	0.023	0.001
4	1.181	0.090	0.458	0.003	0.009	0.001
5	1.178	0.059	0.002	0.001	0.006	0.001
6	1.180	0.139	0.406	0.001	0.010	0.001
7	1.125	0.146	0.330	0.000	0.020	0.001
8	1.045	0.096	0.284	0.002	0.013	0.001
9	1.045	0.057	0.004	0.001	0.002	0.001
10	1.023	0.150	0.383	0.003	0.014	0.001
11	0.936	0.085	0.525	0.002	0.009	0.002
12	0.937	0.071	0.024	0.004	0.008	0.001
13	0.942	0.143	0.607	0.004	0.010	0.001
14	1.253	0.072	0.171	0.002	0.011	0.001
15	1.200	0.134	0.451	0.001	0.014	0.001
19	1.082	0.148	0.318	0.001	0.019	0.001
23	0.940	0.098	0.268	0.003	0.011	0.001
24	0.802	0.114	0.381	0.001	0.007	0.010
25	0.707	0.043	0.161	0.001	0.008	0.005
26	0.804	0.035	0.013	0.002	0.006	0.010
30	1.250	0.057	0.204	0.001	0.020	0.001

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 3, Π.Φ. 3

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	3.395	0.172	0.734	0.001	0.012	0.003
2	3.409	0.209	0.037	0.004	0.009	0.003
3	3.412	0.397	0.532	0.001	0.010	0.003
4	3.240	0.183	0.527	0.003	0.022	0.004
6	3.319	0.406	0.456	0.001	0.013	0.003
7	3.200	0.406	0.379	0.000	0.015	0.004
8	2.896	0.184	0.336	0.002	0.023	0.004
10	2.919	0.409	0.437	0.002	0.018	0.005
11	2.606	0.166	0.629	0.002	0.011	0.004
12	2.594	0.174	0.025	0.001	0.009	0.003
13	2.608	0.382	0.646	0.004	0.010	0.004
14	3.406	0.158	0.210	0.005	0.009	0.003
15	3.357	0.407	0.502	0.001	0.011	0.003
19	3.098	0.407	0.370	0.001	0.016	0.004
23	2.591	0.255	0.298	0.003	0.010	0.003
30	3.411	0.298	0.229	0.004	0.009	0.003

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 4, Π.Φ. 3

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	4.839	0.210	0.765	0.006	0.025	0.001
2	4.842	0.246	0.059	0.002	0.012	0.002
3	4.806	0.444	0.567	0.003	0.024	0.004
4	4.811	0.203	0.541	0.007	0.030	0.001
6	4.631	0.485	0.497	0.004	0.030	0.005
7	4.427	0.508	0.396	0.001	0.031	0.006
8	4.130	0.232	0.368	0.003	0.009	0.004
10	4.093	0.538	0.453	0.002	0.009	0.005
11	3.780	0.218	0.639	0.006	0.018	0.005
12	3.768	0.228	0.029	0.002	0.007	0.004
13	3.794	0.525	0.652	0.006	0.018	0.005

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 5, Π.Φ. 3

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	6.681	0.727	0.779	0.008	0.025	0.005

2	6.632	0.383	0.069	0.002	0.011	0.004
3	6.667	0.238	0.583	0.005	0.024	0.005
4	6.937	0.747	0.548	0.007	0.034	0.006
6	6.917	0.246	0.498	0.004	0.039	0.006
7	7.165	0.247	0.419	0.000	0.048	0.005
8	7.457	0.738	0.373	0.011	0.025	0.005
10	7.458	0.246	0.429	0.006	0.025	0.004

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 1, Π.Φ. 8

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.000	0.000	-0.210	0.001	-0.001	0.000
2	0.000	0.000	-0.200	0.001	0.000	0.000
3	-0.000	0.000	-0.218	0.001	0.000	-0.000
4	0.000	0.000	-0.190	0.001	-0.002	0.000
5	0.000	-0.000	-0.114	0.001	0.000	0.000
6	0.000	0.000	-0.195	0.001	0.002	0.000
7	0.000	-0.000	-0.191	-0.000	0.002	0.000
8	-0.000	0.000	-0.180	-0.000	-0.002	-0.000
9	0.000	-0.000	-0.101	-0.001	0.000	0.000
10	0.000	-0.000	-0.186	0.000	0.002	0.000
11	0.000	0.000	-0.113	0.000	-0.000	-0.000
12	-0.000	0.000	-0.118	-0.000	0.001	-0.000
13	-0.000	0.000	-0.158	-0.000	0.000	0.000
14	0.000	0.000	-0.197	0.001	0.000	-0.000
15	0.000	0.000	-0.208	0.001	0.001	-0.000
19	0.000	-0.000	-0.196	0.000	0.002	0.000
23	-0.000	-0.000	-0.142	-0.001	0.000	-0.000
24	0.000	0.000	-0.104	0.000	-0.000	0.000
25	-0.000	0.000	-0.104	0.000	0.000	-0.000
26	-0.000	0.000	-0.114	0.000	0.000	-0.000
30	-0.000	0.000	-0.208	0.001	0.000	0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 2, Π.Φ. 8

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.004	-0.017	-0.223	-0.000	0.000	-0.000
2	0.004	-0.021	-0.213	-0.000	-0.000	-0.000
3	0.007	-0.022	-0.228	0.000	-0.000	-0.000
4	0.008	-0.017	-0.237	-0.001	0.008	-0.000
5	0.008	-0.019	-0.202	-0.005	-0.001	-0.000
6	0.008	-0.021	-0.229	-0.000	-0.007	-0.000
7	0.011	-0.020	-0.219	0.000	-0.001	-0.000
8	0.015	-0.013	-0.241	0.000	0.007	-0.000
9	0.015	-0.015	-0.203	-0.004	-0.002	-0.000
10	0.016	-0.018	-0.205	0.000	-0.005	-0.000
11	0.018	-0.014	-0.128	0.002	0.000	-0.000
12	0.020	-0.015	-0.141	0.001	0.000	-0.000
13	0.021	-0.017	-0.169	0.001	0.000	-0.000
14	0.004	-0.021	-0.217	-0.000	-0.000	-0.000
15	0.007	-0.021	-0.223	-0.000	-0.003	-0.000
19	0.013	-0.019	-0.209	0.000	-0.002	-0.000
23	0.021	-0.014	-0.151	0.001	0.000	-0.000
24	0.019	-0.015	-0.106	0.001	-0.001	-0.000
25	0.019	-0.012	-0.103	0.001	0.000	-0.000
26	0.018	-0.016	-0.119	0.001	0.001	0.000
30	0.006	-0.016	-0.217	0.000	-0.000	0.000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 3, Π.Φ. 8

A/A	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.002	-0.023	-0.242	-0.000	-0.000	-0.000
2	0.001	-0.035	-0.231	-0.001	-0.000	-0.000
3	0.002	-0.045	-0.241	0.000	0.000	-0.000
4	0.011	-0.021	-0.270	-0.000	-0.001	-0.000
6	0.009	-0.046	-0.242	0.000	0.001	-0.000
7	0.018	-0.046	-0.237	0.000	0.001	-0.000
8	0.031	-0.022	-0.279	0.001	-0.002	-0.000
10	0.032	-0.045	-0.222	0.000	0.002	-0.000
11	0.043	-0.022	-0.141	0.002	0.000	-0.000
12	0.043	-0.033	-0.153	0.001	0.000	-0.000
13	0.043	-0.044	-0.179	0.001	0.000	-0.000
14	0.001	-0.032	-0.231	-0.001	-0.000	-0.000
15	0.006	-0.046	-0.242	0.000	0.001	-0.000
19	0.023	-0.045	-0.229	0.000	0.001	-0.000
23	0.043	-0.038	-0.161	0.001	0.000	-0.000
30	0.001	-0.040	-0.229	-0.001	0.000	-0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 4, Π.Φ. 8

A/A	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	-0.003	-0.024	-0.250	-0.000	0.000	-0.000
2	-0.002	-0.042	-0.249	0.000	-0.000	-0.000
3	0.001	-0.062	-0.248	-0.000	-0.000	-0.000
4	0.008	-0.024	-0.282	-0.001	0.000	-0.000
6	0.013	-0.065	-0.253	-0.000	-0.000	-0.000
7	0.024	-0.066	-0.254	-0.000	-0.000	-0.000
8	0.035	-0.035	-0.305	0.001	0.003	-0.000
10	0.039	-0.067	-0.234	0.001	-0.004	-0.000
11	0.050	-0.039	-0.144	0.002	0.000	-0.000
12	0.051	-0.053	-0.157	0.000	0.000	-0.000
13	0.052	-0.067	-0.181	0.001	0.000	-0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 5, Π.Φ. 8

A/A	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	-0.005	-0.011	-0.252	-0.000	0.000	-0.000
2	-0.008	-0.038	-0.254	-0.000	-0.000	-0.000
3	-0.007	-0.063	-0.250	-0.000	-0.000	-0.000
4	0.012	-0.009	-0.285	-0.001	0.000	-0.000
6	0.008	-0.065	-0.258	-0.000	-0.000	-0.000
7	0.021	-0.066	-0.258	0.000	-0.000	-0.000
8	0.046	-0.011	-0.313	-0.000	0.003	-0.000
10	0.040	-0.066	-0.250	-0.000	-0.004	-0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 1, Π.Φ. 11

A/A	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.000	-0.000	-0.320	0.001	-0.001	0.000
2	0.000	0.000	-0.280	0.002	-0.000	0.000
3	-0.000	0.000	-0.278	0.001	0.000	-0.000
4	0.000	-0.000	-0.307	0.001	-0.003	0.000

5	0.000	0.000	-0.180	0.001	0.000	0.000
6	-0.000	-0.000	-0.260	0.001	0.002	-0.000
7	-0.000	-0.000	-0.277	-0.001	0.002	0.000
8	0.000	-0.000	-0.420	-0.000	-0.004	-0.000
9	0.000	0.000	-0.245	-0.001	-0.000	0.000
10	-0.000	-0.000	-0.287	0.000	0.002	0.000
11	0.000	0.000	-0.241	0.001	-0.001	0.000
12	-0.000	0.000	-0.208	0.001	0.000	-0.000
13	-0.000	0.000	-0.242	-0.000	0.000	0.000
14	0.000	0.000	-0.284	0.001	-0.000	0.000
15	-0.000	-0.000	-0.270	0.001	0.002	-0.000
19	-0.000	-0.000	-0.295	-0.000	0.003	0.000
23	-0.000	0.000	-0.231	-0.001	0.000	-0.000
24	0.000	0.000	-0.207	0.001	-0.001	0.000
25	0.000	0.000	-0.187	0.001	-0.000	-0.000
26	-0.000	0.000	-0.196	0.001	0.000	-0.000
30	-0.000	0.000	-0.279	0.001	-0.000	-0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 2, Π.Φ. 11

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	-0.022	-0.020	-0.340	-0.000	-0.000	-0.000
2	-0.021	-0.022	-0.300	-0.000	-0.001	-0.000
3	-0.018	-0.016	-0.290	-0.000	-0.001	-0.000
4	-0.020	-0.020	-0.382	-0.002	-0.000	-0.000
5	-0.019	-0.018	-0.318	-0.001	-0.001	0.000
6	-0.018	-0.015	-0.300	-0.000	-0.001	0.000
7	-0.015	-0.013	-0.315	0.000	-0.002	-0.000
8	-0.017	-0.012	-0.566	-0.001	0.000	-0.000
9	-0.014	-0.010	-0.509	0.001	-0.001	0.000
10	-0.009	-0.011	-0.318	0.000	-0.002	-0.000
11	-0.009	-0.015	-0.274	0.005	0.000	-0.000
12	-0.005	-0.018	-0.242	0.002	-0.000	0.000
13	-0.005	-0.010	-0.260	0.001	0.000	-0.000
14	-0.022	-0.022	-0.312	-0.000	-0.001	-0.000
15	-0.018	-0.016	-0.291	-0.000	-0.001	0.000
19	-0.012	-0.012	-0.317	0.000	-0.002	-0.000
23	-0.004	-0.013	-0.244	0.001	-0.000	0.000
24	-0.002	-0.023	-0.204	0.001	-0.003	-0.000
25	-0.002	-0.015	-0.187	0.001	0.000	0.000
26	-0.005	-0.018	-0.207	0.001	0.002	-0.000
30	-0.019	-0.014	-0.292	-0.000	-0.000	0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 3, Π.Φ. 11

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	-0.060	-0.000	-0.373	-0.000	-0.001	-0.000
2	-0.062	-0.016	-0.332	-0.001	-0.000	-0.000
3	-0.061	-0.028	-0.310	-0.000	-0.000	-0.000
4	-0.050	0.003	-0.449	-0.001	-0.000	-0.000
6	-0.054	-0.028	-0.326	-0.000	-0.000	-0.000
7	-0.046	-0.027	-0.348	-0.000	0.000	-0.000
8	-0.034	0.001	-0.759	0.004	0.003	-0.000
10	-0.033	-0.026	-0.367	0.000	0.000	-0.000
11	-0.024	0.001	-0.297	0.004	-0.000	-0.000
12	-0.023	-0.012	-0.267	0.002	-0.000	-0.000
13	-0.023	-0.026	-0.277	0.001	0.000	-0.000
14	-0.062	-0.011	-0.336	-0.001	-0.000	-0.000
15	-0.057	-0.028	-0.315	-0.000	-0.001	-0.000

19	-0.040	-0.026	-0.351	-0.000	0.000	-0.000
23	-0.023	-0.019	-0.262	0.002	-0.000	-0.000
30	-0.062	-0.022	-0.312	-0.001	-0.000	-0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 4, Π.Φ. 11

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	-0.099	-0.023	-0.390	-0.000	-0.000	-0.000
2	-0.095	-0.036	-0.385	0.000	-0.000	-0.000
3	-0.089	-0.057	-0.324	-0.000	-0.001	-0.000
4	-0.093	-0.027	-0.482	-0.000	-0.001	-0.000
6	-0.072	-0.062	-0.362	-0.001	-0.001	-0.000
7	-0.058	-0.065	-0.415	-0.001	-0.001	-0.000
8	-0.046	-0.072	-0.942	0.002	-0.003	0.000
10	-0.047	-0.070	-0.425	0.002	-0.003	-0.000
11	-0.049	-0.077	-0.307	0.008	0.000	0.000
12	-0.047	-0.074	-0.283	0.001	-0.000	0.000
13	-0.045	-0.072	-0.282	0.002	-0.000	0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 5, Π.Φ. 11

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	-0.144	0.015	-0.398	-0.001	-0.000	-0.000
2	-0.146	-0.003	-0.421	-0.001	-0.001	-0.000
3	-0.147	-0.020	-0.332	-0.001	-0.001	-0.000
4	-0.136	0.016	-0.506	-0.002	-0.001	-0.000
6	-0.138	-0.022	-0.394	-0.002	-0.001	-0.000
7	-0.131	-0.023	-0.455	-0.001	-0.001	-0.000
8	-0.120	0.013	-1.047	-0.004	-0.002	-0.000
10	-0.120	-0.024	-0.523	-0.001	-0.002	-0.000

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 1, Π.Φ. 1

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1006	0.001	0.000	-1.507	0.008	0.001	-0.000
1007	0.001	0.000	-0.724	0.005	0.003	-0.000
1008	0.001	-0.000	-0.891	-0.001	0.004	-0.000

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 2, Π.Φ. 1

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	0.245	-0.320	-1.074	-0.001	0.001	-0.001
1006	0.137	-0.225	-1.709	-0.001	-0.001	0.002
1007	0.313	-0.344	-0.732	0.007	0.003	-0.003
1008	0.310	-0.307	-0.862	0.007	0.003	0.003
1009	0.137	-0.245	-1.732	0.003	0.000	0.001
1010	0.249	-0.262	-1.470	0.003	-0.001	-0.000
1011	0.150	-0.263	-1.795	0.001	0.002	-0.001
1012	0.186	-0.253	-1.600	0.003	0.004	-0.001
1013	0.173	-0.263	-1.767	0.002	-0.001	-0.000

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 3, Π.Φ. 1

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	0.442	-0.454	-1.115	0.010	0.002	-0.001
1009	0.226	-0.438	-1.797	-0.005	0.001	-0.000

1010	0.441	-0.503	-1.546	0.003	0.007	-0.000
1011	0.295	-0.414	-1.857	0.001	0.001	-0.001
1012	0.379	-0.418	-1.775	0.008	-0.000	-0.001
1013	0.312	-0.507	-1.856	0.002	0.002	-0.001

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 1, Π.Φ. 2

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1006	0.002	0.002	0.261	0.003	0.001	0.000
1007	0.001	0.002	0.109	0.004	0.002	0.000
1008	0.001	0.001	0.240	0.004	0.003	0.000

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 2, Π.Φ. 2

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	0.313	0.784	0.136	0.016	0.004	0.004
1006	0.333	0.818	0.360	0.015	0.001	0.005
1007	0.315	0.893	0.131	0.007	0.003	0.005
1008	0.314	0.676	0.277	0.006	0.003	0.003
1009	0.335	0.886	0.373	0.016	0.001	0.004
1010	0.266	0.618	0.446	0.006	0.003	0.002
1011	0.101	1.050	0.457	0.012	0.001	0.002
1012	0.141	1.012	0.130	0.003	0.002	0.002
1013	0.145	0.638	0.204	0.006	0.002	0.003

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 3, Π.Φ. 2

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	0.834	2.462	0.153	0.009	0.004	0.006
1009	0.831	2.537	0.398	0.013	0.001	0.006
1010	0.653	1.727	0.468	0.007	0.009	0.006
1011	0.263	2.714	0.502	0.010	0.002	0.007
1012	0.479	2.743	0.165	0.006	0.004	0.006
1013	0.361	1.720	0.208	0.005	0.003	0.006

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 1, Π.Φ. 3

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1006	0.005	0.001	0.211	0.001	0.005	0.000
1007	0.002	0.000	0.326	0.000	0.007	0.000
1008	0.002	0.000	0.012	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	0.945	0.051	0.247	0.001	0.012	0.002
1006	1.257	0.064	0.267	0.002	0.010	0.001
1007	0.707	0.115	0.371	0.001	0.008	0.004
1008	0.709	0.043	0.028	0.003	0.008	0.004
1009	1.261	0.060	0.385	0.003	0.011	0.002
1010	0.972	0.151	0.562	0.004	0.019	0.001
1011	1.131	0.097	0.386	0.001	0.017	0.002
1012	1.018	0.098	0.377	0.003	0.014	0.002
1013	1.155	0.145	0.362	0.000	0.021	0.001

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 3, Π.Φ. 3

A/A	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	2.592	0.131	0.265	0.001	0.010	0.003
1009	3.405	0.135	0.419	0.007	0.010	0.003
1010	2.724	0.415	0.584	0.003	0.006	0.005
1011	3.122	0.180	0.410	0.002	0.021	0.004
1012	2.808	0.188	0.414	0.002	0.022	0.004
1013	3.266	0.404	0.404	0.001	0.015	0.003

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 1, Π.Φ. 8

A/A	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1006	0.000	0.000	-0.197	0.001	0.000	0.000
1007	0.000	0.000	-0.098	0.001	0.000	-0.000
1008	-0.000	0.000	-0.111	0.000	0.000	-0.000

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 2, Π.Φ. 8

A/A	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	0.019	-0.015	-0.142	-0.000	0.000	-0.000
1006	0.004	-0.020	-0.222	0.000	-0.000	-0.000
1007	0.019	-0.015	-0.099	0.001	0.000	0.000
1008	0.019	-0.016	-0.108	0.001	0.000	-0.000
1009	0.004	-0.019	-0.227	0.000	-0.000	-0.000
1010	0.019	-0.018	-0.194	0.000	-0.001	-0.000
1011	0.011	-0.016	-0.269	0.000	0.001	-0.000
1012	0.016	-0.013	-0.230	0.001	0.002	-0.000
1013	0.009	-0.020	-0.231	0.000	-0.001	-0.000

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 3, Π.Φ. 8

A/A	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	0.043	-0.028	-0.146	0.001	0.000	-0.000
1009	0.001	-0.028	-0.233	-0.001	-0.000	-0.000
1010	0.039	-0.046	-0.205	0.000	0.002	-0.000
1011	0.019	-0.021	-0.279	-0.000	-0.001	-0.000
1012	0.034	-0.022	-0.255	0.001	-0.001	-0.000
1013	0.013	-0.046	-0.240	0.000	0.001	-0.000

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 1, Π.Φ. 11

A/A	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1006	0.000	-0.000	-0.287	0.001	-0.000	0.000
1007	0.000	0.000	-0.190	0.001	-0.000	-0.000
1008	0.000	0.000	-0.188	0.001	0.000	-0.000

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 2, Π.Φ. 11

A/A	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	-0.006	-0.019	-0.265	-0.000	-0.000	-0.000
1006	-0.022	-0.022	-0.322	-0.000	-0.001	-0.000

1007	-0.001	-0.023	-0.187	0.001	-0.000	0.000
1008	-0.002	-0.018	-0.189	0.001	0.000	-0.000
1009	-0.022	-0.021	-0.333	0.000	-0.000	-0.000
1010	-0.005	-0.010	-0.305	0.001	-0.001	-0.000
1011	-0.019	-0.020	-0.475	-0.001	-0.000	-0.000
1012	-0.016	-0.011	-0.581	0.001	-0.001	-0.000
1013	-0.017	-0.014	-0.317	-0.000	-0.001	-0.000

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 3, Π.Φ. 11

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1001	-0.023	-0.006	-0.275	0.002	-0.000	-0.000
1009	-0.061	-0.007	-0.347	-0.001	-0.000	-0.000
1010	-0.027	-0.027	-0.324	0.001	0.003	-0.000
1011	-0.044	0.006	-0.488	-0.001	-0.000	-0.000
1012	-0.031	0.000	-0.648	0.004	0.003	-0.000
1013	-0.050	-0.027	-0.335	-0.000	-0.000	-0.000

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 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	-82.68	62.42	-204.72	98.05	38.19	38.19	-79.67	-79.67	-0.03	-0.03	-732.37	-732.37
2	0.00	-3.16	38.36	-26.91	12.56	10.93	10.93	-10.39	-10.39	-0.12	-0.12	-444.64	-444.64
3	0.00	-47.06	45.46	-93.66	19.03	24.35	24.35	-29.66	-29.66	0.02	0.02	-558.09	-558.09
4	0.00	-29.02	15.13	-104.09	-55.63	11.62	11.62	-12.75	-12.75	0.02	0.02	-1212.38	-1212.38
5	0.00	-2.30	6.75	-5.79	-12.47	2.38	2.38	1.76	1.76	-0.00	-0.00	-287.38	-287.38
6	0.00	14.69	-7.30	-10.67	1.26	-5.79	-5.79	-3.14	-3.14	0.00	0.00	-349.49	-349.49
7	0.00	12.28	-2.57	26.05	-16.31	-3.91	-3.91	11.15	11.15	0.02	0.02	-380.78	-380.78
8	0.00	-92.47	39.19	110.66	-82.20	34.65	34.65	50.75	50.75	0.03	0.03	-1492.90	-1492.90
9	0.00	-6.20	13.05	20.91	-18.34	5.07	5.07	10.33	10.33	-0.00	-0.00	-406.03	-406.03
10	0.00	67.85	-17.56	211.86	-170.59	-22.47	-22.47	100.64	100.64	0.08	0.08	-1087.76	-1087.76
11	0.00	-287.28	165.03	-14.85	52.62	119.03	119.03	-17.75	-17.75	0.10	0.10	-707.26	-707.26
12	0.00	30.31	4.53	8.90	-2.75	-6.78	-6.78	3.06	3.06	0.02	0.02	-570.64	-570.64
13	0.00	8.51	-19.80	37.70	-17.70	-7.45	-7.45	14.58	14.58	-0.05	-0.05	-401.30	-401.30
14	0.00	-28.74	55.42	-12.33	4.47	22.15	22.15	-4.42	-4.42	-0.11	-0.11	-592.07	-592.07
15	0.00	17.30	-4.29	-151.29	18.13	-5.68	-5.68	-44.59	-44.59	0.00	0.00	-521.28	-521.28
19	0.00	45.71	-12.10	314.47	-162.79	-15.21	-15.21	125.60	125.60	0.09	0.09	-813.81	-813.81
23	0.00	232.67	16.31	32.17	-12.85	-56.94	-56.94	11.85	11.85	-0.08	-0.08	-601.95	-601.95
24	0.00	-3.76	4.75	-23.64	40.02	2.24	2.24	-16.75	-16.75	0.09	0.09	-88.96	-88.96
25	0.00	-50.35	96.44	4.67	-1.17	38.63	38.63	1.54	1.54	-0.12	-0.12	7.47	7.47

26	0.00	-1.37	0.78	83.26	-10.23	0.56	0.56	24.60	24.60	0.12	0.12	-148.44	-148.44
30	0.00	186.16	11.94	-25.06	13.99	-45.85	-45.85	-10.28	-10.28	0.25	0.25	-621.50	-621.50

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	17.53	-15.90	-16.29	-90.23	-5.57	-5.57	12.32	12.32	0.07	0.07	-714.85	-714.85
2	0.00	-17.74	6.87	7.38	-6.97	4.10	4.10	2.39	2.39	0.10	0.10	-403.28	-403.28
3	0.00	21.65	-58.39	-2.64	15.34	-13.34	-13.34	-3.00	-3.00	0.05	0.05	-542.81	-542.81
4	0.00	3.08	-0.98	81.82	-57.55	-0.68	-0.68	23.23	23.23	0.02	0.02	-676.72	-676.72
6	0.00	-1.38	0.60	3.68	-2.62	0.33	0.33	1.05	1.05	0.01	0.01	-130.79	-130.79
7	0.00	-3.81	0.96	-1.20	-0.54	0.80	0.80	-0.11	-0.11	0.01	0.01	-166.40	-166.40
8	0.00	13.89	0.64	-34.95	74.01	-2.21	-2.21	-18.16	-18.16	0.06	0.06	-869.70	-869.70
10	0.00	-14.45	-2.73	14.47	-8.29	1.95	1.95	3.79	3.79	0.04	0.04	-817.41	-817.41
11	0.00	-28.67	77.34	-67.41	62.11	17.67	17.67	-21.59	-21.59	-0.01	-0.01	-426.58	-426.58
12	0.00	-7.18	2.53	-6.99	7.10	1.62	1.62	-2.35	-2.35	0.01	0.01	-223.04	-223.04
13	0.00	57.63	-48.59	-12.14	11.62	-17.70	-17.70	-3.96	-3.96	0.05	0.05	-250.42	-250.42
14	0.00	-22.82	11.12	5.32	-5.91	5.66	5.66	1.87	1.87	0.09	0.09	-296.67	-296.67
15	0.00	-5.51	3.14	38.02	-26.88	1.44	1.44	10.82	10.82	0.05	0.05	-376.94	-376.94
19	0.00	-11.68	1.70	-10.87	-34.02	2.23	2.23	3.86	3.86	0.04	0.04	-701.42	-701.42
23	0.00	73.36	-61.55	-15.53	13.99	-22.49	-22.49	-4.92	-4.92	0.09	0.09	-454.91	-454.91
30	0.00	30.64	-40.82	15.05	-17.26	-11.91	-11.91	5.39	5.39	-0.10	-0.10	-525.91	-525.91

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	52.77	-76.21	133.46	-34.76	-36.85	-36.85	48.06	48.06	0.04	0.04	-550.71	-550.71
2	0.00	4.87	-2.03	4.97	-2.03	-1.97	-1.97	2.00	2.00	0.04	0.04	-563.02	-563.02
3	0.00	122.09	-59.63	23.59	-67.14	-51.92	-51.92	25.92	25.92	0.07	0.07	-547.69	-547.69
4	0.00	-0.21	-0.05	85.52	-127.08	0.04	0.04	60.74	60.74	0.01	0.01	-564.93	-564.93
6	0.00	-0.04	0.34	10.16	-13.32	0.11	0.11	6.71	6.71	0.00	0.00	-242.44	-242.44
7	0.00	1.95	-0.14	15.41	-20.01	-0.60	-0.60	10.12	10.12	-0.00	-0.00	-369.23	-369.23
8	0.00	29.45	-85.63	-101.75	48.93	-32.88	-32.88	-43.05	-43.05	-0.00	-0.00	-1130.04	-1130.04
10	0.00	-33.21	107.97	91.61	361.58	40.34	40.34	-77.13	-77.13	0.01	0.01	-1092.15	-1092.15
11	0.00	-59.89	28.41	-99.42	119.99	25.23	25.23	-62.69	-62.69	0.01	0.01	-227.20	-227.20
12	0.00	16.47	-17.99	-5.19	1.29	-9.85	-9.85	-1.85	-1.85	0.02	0.02	-207.01	-207.01
13	0.00	41.59	23.73	-10.33	16.95	-5.10	-5.10	-7.79	-7.79	0.03	0.03	-144.54	-144.54

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	59.83	-103.64	-81.71	92.70	-44.18	-44.18	-47.14	-47.14	0.10	0.10	-228.76	-228.76
2	0.00	-0.01	3.07	-1.75	-0.12	0.83	0.83	-0.44	-0.44	0.03	0.03	-279.80	-279.80
3	0.00	-53.92	34.64	52.33	-94.53	23.93	23.93	39.69	39.69	0.01	0.01	-238.50	-238.50
4	0.00	0.31	-2.76	103.15	-169.71	-0.83	-0.83	73.74	73.74	0.05	0.05	-305.22	-305.22
6	0.00	0.13	0.44	5.08	-6.20	0.08	0.08	3.05	3.05	-0.00	-0.00	-144.08	-144.08
7	0.00	-2.10	4.08	1.31	1.79	1.67	1.67	-0.13	-0.13	0.01	0.01	-162.36	-162.36
8	0.00	219.58	-319.82	-100.32	102.30	-145.78	-145.78	-54.76	-54.76	0.06	0.06	-502.30	-502.30
10	0.00	-255.23	350.11	-84.06	28.85	163.60	163.60	-30.52	-30.52	0.09	0.09	-456.72	-456.72

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

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	412.18	-359.43	-51.14	52.31	-202.81	-202.81	-27.21	-27.21	0.41	0.41	313.49	313.49
2	0.00	119.46	-115.58	2.88	-5.60	-61.74	-61.74	1.91	1.91	0.35	0.35	227.07	227.07
3	0.00	-154.93	66.30	-68.51	70.28	56.78	56.78	-35.82	-35.82	0.32	0.32	301.46	301.46
4	0.00	-1.95	-1.68	-364.38	291.28	-0.95	-0.95	-172.43	-172.43	0.16	0.16	-207.07	-207.07
5	0.00	5.43	-4.40	-12.09	0.92	-2.54	-2.54	-3.42	-3.42	0.08	0.08	3.21	3.21
6	0.00	-1.61	1.34	-19.07	18.10	0.78	0.78	-9.78	-9.78	0.06	0.06	97.57	97.57
7	0.00	1.12	-0.56	-40.89	34.36	-0.40	-0.40	-19.80	-19.80	0.07	0.07	33.54	33.54
8	0.00	-16.40	16.17	-324.27	338.68	8.56	8.56	-174.45	-174.45	0.24	0.24	-188.14	-188.14
9	0.00	-4.86	5.33	-14.65	1.31	2.68	2.68	-4.20	-4.20	0.08	0.08	2.69	2.69
10	0.00	6.14	-8.71	-477.79	289.16	-3.87	-3.87	-200.86	-200.86	0.52	0.52	-204.01	-204.01
11	0.00	-191.56	167.22	-123.44	131.32	94.36	94.36	-67.04	-67.04	0.34	0.34	-116.48	-116.48
12	0.00	-29.38	26.41	-8.92	9.11	14.66	14.66	-4.74	-4.74	0.15	0.15	-143.69	-143.69
13	0.00	60.32	-78.46	-24.80	29.02	-35.77	-35.77	-14.15	-14.15	0.12	0.12	-382.22	-382.22
14	0.00	128.82	-126.28	-6.70	-1.96	-67.08	-67.08	-1.80	-1.80	0.33	0.33	282.22	282.22
15	0.00	2.40	-2.48	-149.47	140.10	-1.20	-1.20	-76.20	-76.20	0.20	0.20	191.06	191.06
19	0.00	2.50	-2.10	-643.24	358.48	-1.17	-1.17	-262.91	-262.91	0.40	0.40	-38.90	-38.90
23	0.00	-131.47	-91.05	-7.92	3.62	-53.81	-53.81	-2.95	-2.95	0.27	0.27	-306.24	-306.24
24	0.00	-4.93	6.33	-144.84	118.60	2.96	2.96	-69.33	-69.33	-0.03	-0.03	35.29	35.29
25	0.00	-135.92	99.14	-7.93	5.78	61.84	61.84	-3.61	-3.61	0.45	0.45	-116.99	-116.99
26	0.00	1.66	-3.05	-98.84	78.31	-1.23	-1.23	-46.59	-46.59	0.03	0.03	-74.02	-74.02
30	0.00	251.26	62.83	3.50	-11.64	-53.83	-53.83	3.62	3.62	-0.29	-0.29	271.68	271.68

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	-53.19	-58.07	-383.61	278.32	15.36	15.36	-109.56	-109.56	0.21	0.21	235.94	235.94
2	0.00	90.99	-91.89	-4.61	5.76	-30.46	-30.46	-1.72	-1.72	0.07	0.07	143.57	143.57
3	0.00	-171.43	191.30	-86.88	89.90	59.90	59.90	-29.31	-29.31	0.30	0.30	200.44	200.44
4	0.00	1.51	-1.54	-224.15	221.52	-0.50	-0.50	-74.26	-74.26	0.19	0.19	-118.19	-118.19
6	0.00	1.13	-2.10	-16.46	16.18	-0.53	-0.53	-5.44	-5.44	0.05	0.05	24.89	24.89
7	0.00	0.46	-1.44	-25.31	24.90	-0.31	-0.31	-8.37	-8.37	0.06	0.06	11.16	11.16
8	0.00	-7.86	3.30	-243.67	209.97	1.79	1.79	-75.61	-75.61	0.34	0.34	116.42	116.42
10	0.00	13.90	-20.98	-480.51	471.59	-5.81	-5.81	-158.63	-158.63	0.43	0.43	-108.79	-108.79
11	0.00	-228.11	207.87	-94.08	79.33	72.65	72.65	-28.89	-28.89	0.17	0.17	-80.20	-80.20
12	0.00	-30.60	27.31	-9.73	7.36	9.65	9.65	-2.85	-2.85	0.13	0.13	-88.78	-88.78
13	0.00	65.65	-61.36	-37.00	34.71	-21.14	-21.14	-11.95	-11.95	0.28	0.28	-157.42	-157.42
14	0.00	91.96	-91.17	-3.01	4.10	-30.51	-30.51	-1.17	-1.17	0.07	0.07	116.52	116.52
15	0.00	4.09	-5.85	-181.69	186.12	-1.66	-1.66	-61.30	-61.30	0.19	0.19	90.58	90.58
19	0.00	3.32	-6.00	-632.04	698.15	-1.55	-1.55	-221.65	-221.65	0.36	0.36	-29.12	-29.12
23	0.00	-192.87	204.97	-13.66	13.93	66.25	66.25	-4.60	-4.60	0.51	0.51	-234.49	-234.49
30	0.00	92.46	-297.93	-13.94	18.74	-64.82	-64.82	-5.44	-5.44	0.69	0.69	260.25	260.25

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	-59.27	49.81	-576.18	244.87	30.26	30.26	-231.92	-231.92	0.54	0.54	303.81	303.81
2	0.00	79.79	-74.53	-7.65	1.64	-44.07	-44.07	-2.45	-2.45	0.23	0.23	95.84	95.84
3	0.00	-316.07	85.67	-197.81	106.81	107.36	107.36	-85.87	-85.87	0.39	0.39	221.81	221.81
4	0.00	-0.99	1.73	-462.95	182.82	0.56	0.56	-183.23	-183.23	0.26	0.26	-315.51	-315.51
6	0.00	3.89	-1.89	-48.72	53.41	-1.55	-1.55	-29.18	-29.18	0.05	0.05	-126.33	-126.33
7	0.00	3.61	-3.10	-69.43	72.63	-1.74	-1.74	-40.59	-40.59	0.06	0.06	57.36	57.36

8	0.00	6.52	-4.79	-343.53	205.90	-2.81	-2.81	-156.43	-156.43	0.41	0.41	65.73	65.73
10	0.00	29.92	-10.94	-848.55	392.77	-11.53	-11.53	-353.90	-353.90	0.63	0.63	-64.84	-64.84
11	0.00	-317.98	222.35	-175.72	197.02	154.18	154.18	-106.49	-106.49	0.36	0.36	-79.42	-79.42
12	0.00	-66.11	74.37	-8.03	2.39	40.14	40.14	-2.98	-2.98	0.22	0.22	-46.01	-46.01
13	0.00	100.43	-88.98	-89.41	98.29	-52.76	-52.76	-53.62	-53.62	0.29	0.29	-97.95	-97.95

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	-85.79	125.33	-211.01	327.72	56.56	56.56	-143.74	-143.74	0.49	0.49	138.82	138.82
2	0.00	63.17	-66.72	1.51	0.42	-35.10	-35.10	0.43	0.43	0.22	0.22	42.46	42.46
3	0.00	-212.40	157.53	-123.91	112.04	99.56	99.56	-63.36	-63.36	0.61	0.61	82.15	82.15
4	0.00	1.80	0.32	-173.55	400.12	-0.56	-0.56	-154.42	-154.42	0.30	0.30	-111.90	-111.90
6	0.00	-1.81	-0.10	-76.90	77.75	0.51	0.51	-41.80	-41.80	0.13	0.13	-49.73	-49.73
7	0.00	-3.43	0.57	-110.84	114.75	1.08	1.08	-60.97	-60.97	0.16	0.16	28.63	28.63
8	0.00	-61.86	53.44	-179.39	201.42	31.16	31.16	-102.64	-102.64	0.56	0.56	-62.39	-62.39
10	0.00	-60.38	51.40	-179.71	138.08	30.21	30.21	-85.67	-85.67	0.59	0.59	-61.99	-61.99

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων Στάθμης 2, Π.Φ. 3

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	-470.23	516.00	31.73	-29.71	259.52	259.52	15.94	15.94	-0.21	-0.21	591.57	591.57
2	0.00	-391.52	290.68	-1.67	-1.39	179.51	179.51	0.75	0.75	-0.09	-0.09	-207.69	-207.69
3	0.00	-656.87	118.88	27.93	133.55	203.39	203.39	-31.66	-31.66	-0.17	-0.17	-117.70	-117.70
4	0.00	-19.49	16.87	192.47	-186.53	9.57	9.57	99.73	99.73	-0.10	-0.10	523.94	523.94
5	0.00	-48.84	43.09	-0.81	0.07	24.19	24.19	-0.23	-0.23	-0.03	-0.03	1.61	1.61
6	0.00	-11.83	9.65	-24.38	21.19	5.65	5.65	-11.99	-11.99	-0.03	-0.03	-131.45	-131.45
7	0.00	-9.45	2.33	-12.91	14.03	3.04	3.04	-7.08	-7.08	-0.04	-0.04	-161.26	-161.26
8	0.00	-50.89	30.44	-39.37	42.50	21.39	21.39	-21.54	-21.54	-0.16	-0.16	414.77	414.77
9	0.00	-48.00	46.97	-1.07	-0.10	24.99	24.99	-0.27	-0.27	-0.04	-0.04	-3.43	-3.43
10	0.00	-37.22	20.68	-103.63	-133.38	15.20	15.20	46.89	46.89	-0.27	-0.27	-516.85	-516.85
11	0.00	-218.86	213.11	-32.01	26.86	113.63	113.63	-15.47	-15.47	-0.17	-0.17	574.45	574.45
12	0.00	-162.67	133.04	2.97	-4.12	77.81	77.81	1.87	1.87	-0.08	-0.08	-15.95	-15.95
13	0.00	-270.19	190.02	30.99	-29.70	120.99	120.99	15.97	15.97	-0.11	-0.11	-326.61	-326.61
14	0.00	-363.59	284.34	1.38	-1.87	170.50	170.50	0.82	0.82	-0.09	-0.09	87.00	87.00
15	0.00	-16.79	10.83	-235.21	195.03	7.27	7.27	-113.22	-113.22	-0.10	-0.10	-258.64	-258.64
19	0.00	-18.54	4.14	-158.68	118.83	5.61	5.61	-72.95	-72.95	-0.22	-0.22	-331.97	-331.97
23	0.00	-816.76	357.49	10.31	-10.95	307.61	307.61	5.59	5.59	-0.20	-0.20	-201.00	-201.00
24	0.00	-3.48	3.19	-31.67	25.00	1.75	1.75	-14.90	-14.90	-0.34	-0.34	143.91	143.91
25	0.00	-237.83	121.44	1.10	-1.44	94.48	94.48	0.66	0.66	0.46	0.46	50.28	50.28
26	0.00	-6.05	5.73	58.25	-66.24	3.10	3.10	32.76	32.76	-0.39	-0.39	-22.36	-22.36
30	0.00	-1200.25	-244.49	-11.24	7.13	255.42	255.42	-4.83	-4.83	-0.21	-0.21	-106.25	-106.25

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	-121.15	134.42	602.34	-550.41	42.59	42.59	192.10	192.10	-0.14	-0.14	363.18	363.18
2	0.00	-276.88	301.23	-1.75	3.81	96.35	96.35	-0.91	-0.91	-0.08	-0.08	157.70	157.70
3	0.00	-315.25	578.33	-36.78	-57.90	148.84	148.84	7.16	7.16	-0.14	-0.14	-324.59	-324.59
4	0.00	-7.79	2.60	89.03	-82.39	1.71	1.71	28.57	28.57	-0.10	-0.10	167.98	167.98
6	0.00	-6.96	6.21	-10.94	10.74	2.19	2.19	-3.61	-3.61	-0.03	-0.03	-48.46	-48.46
7	0.00	-1.70	2.79	-11.93	11.89	0.73	0.73	-3.97	-3.97	-0.04	-0.04	-55.24	-55.24
8	0.00	-6.42	-8.71	-34.86	36.57	-1.24	-1.24	-11.89	-11.89	-0.20	-0.20	117.50	117.50

10	0.00	-13.91	9.96	94.33	95.84	3.88	3.88	-31.29	-31.29	-0.40	-0.40	-256.77	-256.77
11	0.00	-418.05	386.50	-9.51	9.39	134.06	134.06	-3.14	-3.14	-0.13	-0.13	378.41	378.41
12	0.00	-121.92	114.05	2.37	-1.50	39.33	39.33	0.64	0.64	-0.05	-0.05	12.74	12.74
13	0.00	-246.25	253.88	7.95	-7.36	83.35	83.35	2.55	2.55	-0.15	-0.15	-125.52	-125.52
14	0.00	-261.57	276.44	-1.43	3.95	89.67	89.67	-0.88	-0.88	-0.08	-0.08	90.21	90.21
15	0.00	-10.40	12.07	-130.23	133.27	3.74	3.74	-43.91	-43.91	-0.10	-0.10	-136.16	-136.16
19	0.00	-5.21	6.94	-196.26	235.51	1.98	1.98	-71.95	-71.95	-0.25	-0.25	-243.18	-243.18
23	0.00	-955.51	1046.62	5.71	-5.42	333.63	333.63	1.85	1.85	-0.20	-0.20	-146.12	-146.12
30	0.00	-426.91	1169.27	-7.17	10.59	265.69	265.69	-2.96	-2.96	-0.25	-0.25	-111.08	-111.08

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	-239.99	62.82	570.41	-259.75	84.73	84.73	236.47	236.47	0.33	0.33	243.98	243.98
2	0.00	-303.85	275.61	-3.70	0.77	165.55	165.55	-1.19	-1.19	0.06	0.06	80.79	80.79
3	0.00	-814.23	345.09	195.74	-55.69	330.49	330.49	68.20	68.20	-0.18	-0.18	-268.82	-268.82
4	0.00	-4.17	-3.87	56.76	-120.21	-1.10	-1.10	47.51	47.51	0.25	0.25	71.49	71.49
6	0.00	-4.18	-4.09	-15.67	20.98	1.03	1.03	-10.47	-10.47	-0.05	-0.05	-71.19	-71.19
7	0.00	2.82	-9.17	-15.91	18.95	-3.04	-3.04	-9.96	-9.96	-0.06	-0.06	-35.72	-35.72
8	0.00	-15.15	46.98	-24.47	-59.08	17.58	17.58	21.35	21.35	-0.10	-0.10	127.70	127.70
10	0.00	-31.07	51.33	-112.93	107.21	23.49	23.49	-59.37	-59.37	-0.26	-0.26	-129.31	-129.31
11	0.00	-596.62	301.72	-13.36	29.11	256.64	256.64	-11.49	-11.49	-0.15	-0.15	63.07	63.07
12	0.00	-260.26	283.15	1.09	0.23	155.26	155.26	0.35	0.35	-0.06	-0.06	-20.21	-20.21
13	0.00	-446.20	251.62	14.54	-21.59	199.36	199.36	10.10	10.10	-0.11	-0.11	-33.05	-33.05

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	-192.77	167.48	101.59	-171.17	97.31	97.31	71.56	71.56	0.69	0.69	108.35	108.35
2	0.00	-352.13	361.44	0.72	0.15	192.86	192.86	0.22	0.22	0.32	0.32	30.44	30.44
3	0.00	-160.11	228.90	228.62	-193.88	103.59	103.59	114.08	114.08	1.05	1.05	-121.71	-121.71
4	0.00	-4.40	1.40	-115.68	124.93	1.55	1.55	-64.86	-64.86	0.41	0.41	37.69	37.69
6	0.00	-4.59	0.57	19.93	-20.75	1.39	1.39	10.99	10.99	0.23	0.23	-13.86	-13.86
7	0.00	-10.86	2.31	50.39	-53.99	3.56	3.56	28.21	28.21	0.29	0.29	-42.31	-42.31
8	0.00	-251.59	216.09	-190.55	113.60	126.40	126.40	-82.09	-82.09	1.03	1.03	22.57	22.57
10	0.00	-249.66	215.03	183.86	-108.92	125.59	125.59	79.12	79.12	1.09	1.09	-20.19	-20.19

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων Στάθμης 2, Π.Φ. 8

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	-12.35	11.60	-22.31	7.81	6.30	6.30	-7.92	-7.92	0.01	0.01	-90.65	-90.65
2	0.00	1.00	3.84	-1.97	0.91	0.75	0.75	-0.76	-0.76	0.00	0.00	-50.05	-50.05
3	0.00	-0.43	6.65	-12.63	2.91	1.86	1.86	-4.09	-4.09	0.00	0.00	-69.40	-69.40
4	0.00	1.58	-8.42	-14.45	-8.59	-2.63	-2.63	-1.54	-1.54	0.00	0.00	-179.73	-179.73
5	0.00	-1.37	3.32	1.89	-6.98	1.24	1.24	2.34	2.34	0.00	0.00	-147.84	-147.84
6	0.00	-0.92	4.24	-1.12	-0.31	1.36	1.36	-0.21	-0.21	0.00	0.00	-52.09	-52.09
7	0.00	1.31	0.17	2.33	-1.03	-0.30	-0.30	0.88	0.88	0.00	0.00	-50.01	-50.01
8	0.00	-0.21	-18.93	5.38	-1.28	-4.93	-4.93	1.75	1.75	0.00	0.00	-217.68	-217.68
9	0.00	-2.12	4.79	4.78	-7.73	1.82	1.82	3.29	3.29	0.00	0.00	-170.95	-170.95
10	0.00	-0.97	15.65	6.74	18.27	4.37	4.37	-3.03	-3.03	0.01	0.01	-141.65	-141.65
11	0.00	-35.12	18.61	-7.02	12.23	14.14	14.14	-5.07	-5.07	0.00	0.00	-87.89	-87.89
12	0.00	6.50	-2.13	-0.23	0.96	-2.27	-2.27	-0.31	-0.31	-0.00	-0.00	-70.47	-70.47
13	0.00	10.05	-11.84	1.41	1.21	-5.76	-5.76	0.05	0.05	0.01	0.01	-54.76	-54.76

14	0.00	-1.71	5.66	-0.92	0.36	1.94	1.94	-0.34	-0.34	0.00	0.00	-71.49	-71.49
15	0.00	0.89	1.96	-15.38	-5.18	0.28	0.28	-2.68	-2.68	0.00	0.00	-64.03	-64.03
19	0.00	4.74	0.56	28.50	-5.98	-1.10	-1.10	9.08	9.08	0.01	0.01	-98.48	-98.48
23	0.00	43.16	-13.42	2.12	-0.09	-14.89	-14.89	0.58	0.58	0.00	0.00	-72.11	-72.11
24	0.00	-0.58	0.80	-8.24	8.81	0.36	0.36	-4.49	-4.49	0.00	0.00	-6.89	-6.89
25	0.00	5.38	1.51	-0.59	0.79	-1.02	-1.02	-0.36	-0.36	0.00	0.00	0.58	0.58
26	0.00	0.38	-0.57	-3.01	9.70	-0.25	-0.25	-3.34	-3.34	-0.00	-0.00	-16.81	-16.81
30	0.00	26.06	1.47	-1.38	0.68	-6.47	-6.47	-0.54	-0.54	-0.00	-0.00	-67.08	-67.08

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	5.57	-4.98	4.51	-18.00	-1.76	-1.76	3.75	3.75	0.01	0.01	-84.39	-84.39
2	0.00	-2.14	0.70	0.53	-0.74	0.47	0.47	0.21	0.21	0.00	0.00	-43.18	-43.18
3	0.00	4.17	-13.91	2.08	-0.35	-3.01	-3.01	0.41	0.41	0.01	0.01	-55.18	-55.18
4	0.00	6.45	-2.47	14.59	-11.16	-1.49	-1.49	4.29	4.29	0.01	0.01	-80.26	-80.26
6	0.00	-3.19	1.32	1.02	-0.68	0.75	0.75	0.28	0.28	0.00	0.00	-12.31	-12.31
7	0.00	-0.64	-0.07	-0.22	-0.05	0.10	0.10	-0.03	-0.03	0.00	0.00	-20.57	-20.57
8	0.00	15.35	-3.92	-7.44	11.50	-3.21	-3.21	-3.16	-3.16	0.01	0.01	-86.84	-86.84
10	0.00	-11.92	2.94	-13.12	1.95	2.48	2.48	-2.51	-2.51	0.01	0.01	-79.15	-79.15
11	0.00	-8.08	14.65	-11.09	10.88	3.79	3.79	-3.66	-3.66	0.01	0.01	-45.15	-45.15
12	0.00	-1.21	0.51	-0.99	0.85	0.29	0.29	-0.31	-0.31	0.00	0.00	-24.12	-24.12
13	0.00	8.99	-8.53	-2.51	2.45	-2.92	-2.92	-0.83	-0.83	0.00	0.00	-29.15	-29.15
14	0.00	-2.89	1.42	0.40	-0.66	0.72	0.72	0.18	0.18	0.00	0.00	-31.65	-31.65
15	0.00	-2.02	0.64	12.84	-8.11	0.44	0.44	3.49	3.49	0.01	0.01	-49.03	-49.03
19	0.00	-2.34	-0.20	1.76	-4.40	0.36	0.36	1.03	1.03	0.01	0.01	-88.25	-88.25
23	0.00	7.59	-9.75	-1.60	1.60	-2.89	-2.89	-0.53	-0.53	0.01	0.01	-48.87	-48.87
30	0.00	4.86	-8.02	1.13	-1.89	-2.15	-2.15	0.50	0.50	0.01	0.01	-54.61	-54.61

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	9.09	-11.01	21.99	-4.51	-5.74	-5.74	7.57	7.57	0.00	0.00	-56.82	-56.82
2	0.00	0.64	-0.32	0.78	-0.28	-0.28	-0.28	0.30	0.30	0.01	0.01	-57.97	-57.97
3	0.00	22.15	-8.25	4.35	-9.83	-8.69	-8.69	4.05	4.05	0.02	0.02	-50.80	-50.80
4	0.00	-1.31	0.27	15.17	-21.20	0.45	0.45	10.39	10.39	0.00	0.00	-48.17	-48.17
6	0.00	0.43	-0.05	1.27	-1.69	-0.14	-0.14	0.85	0.85	0.00	0.00	-18.48	-18.48
7	0.00	0.64	-0.02	1.54	-2.07	-0.19	-0.19	1.03	1.03	0.00	0.00	-32.00	-32.00
8	0.00	-0.99	-10.26	-16.32	12.27	-2.65	-2.65	-8.17	-8.17	0.00	0.00	-103.49	-103.49
10	0.00	-1.85	14.35	7.97	43.92	4.63	4.63	-10.27	-10.27	0.00	0.00	-96.56	-96.56
11	0.00	-11.73	6.39	-16.19	16.44	5.18	5.18	-9.32	-9.32	0.01	0.01	-16.91	-16.91
12	0.00	2.15	-2.29	-0.54	0.15	-1.27	-1.27	-0.20	-0.20	0.00	0.00	-16.18	-16.18
13	0.00	9.40	-1.73	-3.20	3.53	-3.18	-3.18	-1.92	-1.92	0.00	0.00	-9.45	-9.45

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	7.45	-10.41	-9.40	-0.70	-4.83	-4.83	-2.35	-2.35	0.01	0.01	-14.13	-14.13
2	0.00	0.73	-0.70	-0.24	-0.01	-0.38	-0.38	-0.06	-0.06	0.00	0.00	-15.50	-15.50
3	0.00	-5.11	-0.36	5.21	-6.14	1.28	1.28	3.07	3.07	0.01	0.01	-10.53	-10.53
4	0.00	0.30	-0.15	13.94	-14.20	-0.12	-0.12	7.61	7.61	0.01	0.01	-10.37	-10.37
6	0.00	-0.07	0.02	0.70	-0.77	0.02	0.02	0.40	0.40	0.00	0.00	-6.96	-6.96

7	0.00	-0.28	0.23	-0.24	0.61	0.14	0.14	-0.23	-0.23	0.00	0.00	-7.57	-7.57
8	0.00	19.43	-19.84	-17.13	9.10	-10.61	-10.61	-7.09	-7.09	0.01	0.01	-28.35	-28.35
10	0.00	-24.05	23.89	-9.92	3.53	12.96	12.96	-3.63	-3.63	0.02	0.02	-26.10	-26.10

Εντατικά Μεγέθη Υποστυλωμάτων Στάθμης 2, Π.Φ. 11

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	-21.70	23.55	-27.80	7.42	11.91	11.91	-9.27	-9.27	0.00	0.00	-134.95	-134.95
2	0.00	2.49	3.99	-2.48	1.06	0.39	0.39	-0.93	-0.93	0.00	0.00	-74.16	-74.16
3	0.00	3.30	0.11	-12.25	-0.71	-0.84	-0.84	-3.04	-3.04	0.00	0.00	-83.42	-83.42
4	0.00	-5.10	3.22	-1.72	-36.67	2.19	2.19	9.20	9.20	0.00	0.00	-284.84	-284.84
5	0.00	0.52	0.13	-1.57	-0.13	-0.10	-0.10	-0.38	-0.38	-0.00	-0.00	-233.02	-233.02
6	0.00	2.09	-1.11	-0.73	-0.82	-0.84	-0.84	0.03	0.03	-0.00	-0.00	-61.55	-61.55
7	0.00	2.18	-0.49	5.36	-3.61	-0.70	-0.70	2.36	2.36	0.00	0.00	-67.93	-67.93
8	0.00	-22.80	12.77	19.33	-22.18	9.36	9.36	10.93	10.93	0.00	0.00	-524.23	-524.23
9	0.00	-1.50	3.13	1.67	-0.04	1.22	1.22	0.45	0.45	-0.00	-0.00	-444.71	-444.71
10	0.00	7.03	0.55	1.79	6.70	-1.71	-1.71	-1.29	-1.29	0.01	0.01	-230.97	-230.97
11	0.00	-78.95	61.13	-25.01	37.76	36.86	36.86	-16.52	-16.52	0.01	0.01	-190.73	-190.73
12	0.00	10.52	-3.37	-1.59	2.58	-3.66	-3.66	-1.10	-1.10	-0.00	-0.00	-106.76	-106.76
13	0.00	24.89	-28.51	-1.28	5.79	-14.05	-14.05	-1.86	-1.86	0.00	0.00	-88.51	-88.51
14	0.00	-0.87	6.27	-1.15	0.36	1.88	1.88	-0.40	-0.40	0.00	0.00	-101.48	-101.48
15	0.00	2.63	-0.56	-15.38	-6.01	-0.84	-0.84	-2.46	-2.46	-0.00	-0.00	-85.92	-85.92
19	0.00	8.18	-2.23	57.86	-26.11	-2.74	-2.74	22.10	22.10	0.01	0.01	-156.80	-156.80
23	0.00	77.27	-28.73	1.80	0.77	-27.89	-27.89	0.27	0.27	-0.01	-0.01	-104.48	-104.48
24	0.00	-1.74	2.48	-25.11	24.64	1.11	1.11	-13.09	-13.09	0.01	0.01	7.46	7.46
25	0.00	0.03	-4.02	-1.90	1.95	-1.06	-1.06	-1.01	-1.01	-0.01	-0.01	-2.44	-2.44
26	0.00	0.92	-1.34	-17.71	23.80	-0.59	-0.59	-10.92	-10.92	0.01	0.01	-30.91	-30.91
30	0.00	32.64	3.30	-1.76	0.68	-7.72	-7.72	-0.64	-0.64	-0.02	-0.02	-95.96	-95.96

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	4.75	-2.52	-0.72	-14.51	-1.21	-1.21	2.30	2.30	0.01	0.01	-142.86	-142.86
2	0.00	-2.22	0.78	0.58	-0.82	0.50	0.50	0.23	0.23	0.01	0.01	-78.88	-78.88
3	0.00	10.21	-18.32	4.46	-2.42	-4.75	-4.75	1.15	1.15	0.01	0.01	-86.54	-86.54
4	0.00	0.02	0.04	34.75	-32.47	0.00	0.00	11.20	11.20	0.01	0.01	-158.58	-158.58
6	0.00	-0.17	0.13	1.45	-1.31	0.05	0.05	0.46	0.46	0.00	0.00	-24.40	-24.40
7	0.00	-0.66	0.15	0.72	-1.10	0.13	0.13	0.30	0.30	0.00	0.00	-36.89	-36.89
8	0.00	5.35	-8.76	-14.44	42.05	-2.35	-2.35	-9.42	-9.42	0.01	0.01	-440.80	-440.80
10	0.00	-3.49	0.48	-8.52	12.55	0.66	0.66	-3.51	-3.51	0.01	0.01	-228.10	-228.10
11	0.00	-33.89	40.61	-29.33	26.06	12.42	12.42	-9.23	-9.23	0.00	0.00	-82.80	-82.80
12	0.00	-1.13	0.35	-2.25	2.04	0.25	0.25	-0.72	-0.72	0.01	0.01	-50.39	-50.39
13	0.00	23.23	-21.71	-6.57	6.50	-7.49	-7.49	-2.18	-2.18	0.01	0.01	-50.22	-50.22
14	0.00	-3.09	1.26	0.45	-0.81	0.72	0.72	0.21	0.21	0.01	0.01	-56.75	-56.75
15	0.00	-1.07	0.79	15.42	-14.70	0.31	0.31	5.02	5.02	0.01	0.01	-64.40	-64.40
19	0.00	-2.05	0.24	13.29	-24.78	0.38	0.38	6.35	6.35	0.01	0.01	-157.20	-157.20
23	0.00	27.53	-26.79	-3.34	3.76	-9.05	-9.05	-1.18	-1.18	0.02	0.02	-90.18	-90.18
30	0.00	6.97	-6.34	1.23	-2.07	-2.22	-2.22	0.55	0.55	0.03	0.03	-90.67	-90.67

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	22.75	-22.67	48.62	-40.45	-12.98	-12.98	25.45	25.45	-0.01	-0.01	-126.33	-126.33

2	0.00	3.13	-2.05	1.41	-0.71	-1.48	-1.48	0.61	0.61	0.00	0.00	-172.37	-172.37
3	0.00	50.58	-31.36	14.56	-21.55	-23.41	-23.41	10.32	10.32	0.02	0.02	-102.50	-102.50
4	0.00	0.41	-0.12	58.34	-37.73	-0.15	-0.15	27.45	27.45	-0.00	-0.00	-136.64	-136.64
6	0.00	-0.26	0.31	5.21	-6.61	0.16	0.16	3.38	3.38	0.00	0.00	-60.35	-60.35
7	0.00	0.05	0.38	8.08	-10.63	0.09	0.09	5.35	5.35	0.00	0.00	-128.65	-128.65
8	0.00	8.69	3.86	-55.47	38.97	-1.38	-1.38	-26.98	-26.98	-0.02	-0.02	-716.91	-716.91
10	0.00	-2.60	9.47	27.82	118.64	3.45	3.45	-25.95	-25.95	-0.02	-0.02	-467.93	-467.93
11	0.00	-22.50	35.33	-37.33	51.48	16.52	16.52	-25.37	-25.37	-0.02	-0.02	-60.62	-60.62
12	0.00	5.20	-4.41	-0.87	0.51	-2.75	-2.75	-0.39	-0.39	-0.01	-0.01	-52.23	-52.23
13	0.00	25.84	-17.11	-6.84	8.93	-12.27	-12.27	-4.51	-4.51	-0.01	-0.01	-30.92	-30.92

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	9.22	-21.83	-20.26	-5.20	-8.39	-8.39	-4.07	-4.07	0.01	0.01	-60.12	-60.12
2	0.00	6.15	-5.77	-0.64	-0.02	-3.22	-3.22	-0.17	-0.17	0.00	0.00	-112.36	-112.36
3	0.00	-11.57	-2.23	-2.03	-9.81	2.52	2.52	2.10	2.10	-0.02	-0.02	-52.30	-52.30
4	0.00	-0.13	0.02	3.31	-38.46	0.04	0.04	11.29	11.29	0.00	0.00	-95.84	-95.84
6	0.00	0.27	0.01	2.75	-3.43	-0.07	-0.07	1.67	1.67	-0.00	-0.00	-49.44	-49.44
7	0.00	0.25	0.05	2.64	-1.97	-0.05	-0.05	1.24	1.24	-0.00	-0.00	-72.81	-72.81
8	0.00	-8.24	7.61	-41.18	-19.66	4.28	4.28	-5.81	-5.81	0.03	0.03	-386.10	-386.10
10	0.00	-8.88	8.01	-35.78	4.85	4.56	4.56	-10.98	-10.98	0.02	0.02	-284.63	-284.63

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	-262.62	109.53	-201.38	9.82	2.09	-387.87	157.36	4.55	4.55	-24.20	37.95	-33.57	-33.57
2	-195.22	-36.64	-195.22	1.21	-2.09	-280.58	-157.37	4.55	4.55	75.36	62.19	-33.57	-33.57
3	-257.82	-257.82	14.25	2.46	1.10	56.30	311.49	1.88	1.88	132.38	92.12	-39.44	-39.44
4	-252.57	-252.57	133.29	-2.10	0.74	-12.79	375.82	-2.03	-2.03	-133.63	-81.62	-40.34	-40.34
5	-564.87	120.50	-453.96	12.16	-2.20	-464.32	125.89	2.84	2.84	-74.61	139.43	-10.71	-10.71
6	-543.85	-469.80	299.39	1.17	2.11	-109.42	568.01	-0.20	-0.20	-138.51	48.26	-7.03	-7.03
7	-556.55	95.90	-492.29	-4.50	6.56	-431.12	85.63	-2.22	-2.22	-3.62	-68.18	-17.66	-17.66
8	-537.42	-504.97	305.35	19.65	-25.66	-63.25	542.82	10.66	10.66	83.58	90.35	-19.34	-19.34
9	-235.59	205.50	-102.69	14.81	-1.96	-306.41	173.25	5.99	5.99	-32.69	-39.03	-48.78	-48.78
10	-76.77	-76.77	421.69	2.57	5.17	98.15	368.64	-1.68	-1.68	-19.75	-47.32	-42.23	-42.23
11	-62.01	-13.22	132.09	0.07	-5.25	-122.62	233.27	3.43	3.43	31.31	58.40	4.59	4.59
12	-149.63	-149.63	-60.87	-2.47	-5.30	-6.37	122.24	2.02	2.02	-31.04	-40.77	0.21	0.21
13	-59.47	-59.47	51.97	2.60	2.93	13.86	147.26	-0.24	-0.24	-42.46	-40.49	-11.63	-11.63
14	-121.67	132.94	141.85	-4.97	14.26	-344.47	321.94	-14.25	-14.25	-60.31	-211.90	-12.71	-12.71
15	-426.42	106.05	589.69	12.30	8.53	-426.06	569.21	0.74	0.74	166.27	-176.03	-15.23	-15.23
16	-143.20	618.81	6.14	1.80	-15.17	-492.53	195.54	4.59	4.59	197.89	52.71	23.77	23.77
17	-450.33	303.33	-450.33	-0.03	2.93	-488.11	-28.77	-0.91	-0.91	-8.82	11.18	-7.82	-7.82
18	-354.12	-299.77	6.88	-0.42	9.14	-80.83	165.73	-1.61	-1.61	-16.53	16.00	-8.94	-8.94
19	-82.09	-10.33	435.60	-4.57	7.37	-91.42	329.36	-2.60	-2.60	-8.93	38.49	1.41	1.41
20	-166.59	86.40	-155.34	0.00	0.25	-335.21	70.23	-0.30	-0.30	100.23	152.11	-21.54	-21.54
21	-313.55	-313.55	66.74	1.47	-0.25	228.38	450.98	2.08	2.08	107.54	58.35	-56.36	-56.36
22	-537.68	-537.68	214.50	-9.81	-8.72	-9.77	553.90	-0.52	-0.52	-103.83	59.65	-59.76	-59.76
23	0.10	177.32	787.72	1.34	5.18	173.17	505.18	-2.65	-2.65	17.50	109.30	-77.83	-77.83
24	0.10	146.09	347.84	-6.36	-5.10	-144.79	308.59	-0.87	-0.87	52.99	-83.75	-5.92	-5.92
25	-258.27	200.71	-17.45	3.63	16.46	-400.09	278.65	-5.83	-5.83	-152.27	-36.12	27.43	27.43
26	-28.49	157.55	-28.49	-8.66	5.81	-205.30	-92.02	-23.16	-23.16	50.16	56.18	3.69	3.69
27	-44.80	60.76	-44.80	5.72	5.58	-180.99	-122.14	0.21	0.21	55.04	57.96	-2.02	-2.02
28	0.10	387.14	272.79	6.63	5.15	-166.17	-68.57	2.15	2.15	-85.19	-77.90	-13.62	-13.62
29	0.10	176.33	49.05	5.04	-2.96	-217.06	-147.17	11.63	11.63	40.19	43.99	-0.21	-0.21
30	-263.99	-137.87	-104.11	-4.30	-0.50	-222.85	245.62	-2.72	-2.72	0.25	-32.35	0.51	0.51

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

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	65.92	19.96	-163.19	-109.52	-20.51	61.30	-136.83	-18.35	-18.35	0.47	0.47	51.96	51.96
2	53.93	-157.77	20.57	-11.89	62.79	131.55	-52.29	-16.60	-16.60	-0.48	-0.48	54.34	54.34
3	89.85	13.11	-210.69	-172.73	24.84	97.16	-191.42	-41.61	-41.61	0.18	0.18	84.35	84.35
4	71.99	-200.02	27.55	42.81	174.22	181.91	-73.58	-31.28	-31.28	-0.15	-0.15	89.42	89.42
5	77.04	59.44	74.20	-33.10	-72.84	35.49	-14.25	28.58	28.58	2.98	2.98	95.33	95.33
6	-56.81	-56.81	-187.72	162.11	56.00	-76.14	-117.82	78.61	78.61	-0.69	-0.69	-14.87	-14.87
7	318.05	-175.15	318.05	77.50	13.96	313.12	291.51	38.95	38.95	0.61	0.61	2.76	2.76
8	249.66	-55.04	249.66	67.22	74.24	379.63	359.01	-8.51	-8.51	1.88	1.88	-39.41	-39.41
9	157.27	-18.56	157.27	81.23	131.13	220.44	193.26	-58.70	-58.70	2.25	2.25	-9.64	-9.64
10	144.15	-23.66	144.15	82.21	52.14	166.78	152.87	28.64	28.64	-0.24	-0.24	91.25	91.25
11	213.91	67.85	213.91	167.49	92.99	145.91	119.65	67.72	67.72	-1.63	-1.63	-120.09	-120.09
12	142.40	-36.36	142.40	-19.81	-92.97	175.64	149.38	66.51	66.51	-1.64	-1.64	-95.67	-95.67
13	126.94	125.44	122.51	-179.38	-131.05	9.66	-16.56	-56.85	-56.85	-0.49	-0.49	-0.04	-0.04
16	157.12	-155.71	157.12	118.61	72.83	247.14	196.72	32.48	32.48	-2.63	-2.63	75.58	75.58
17	110.28	-125.89	110.28	121.28	-13.93	105.81	30.36	38.98	38.98	-0.62	-0.62	71.10	71.10
18	400.42	-46.42	400.42	-98.39	-74.22	208.61	102.24	-8.41	-8.41	0.04	0.04	-106.88	-106.88
19	122.52	-36.22	122.52	-21.37	-52.17	158.13	144.21	29.32	29.32	2.15	2.15	101.32	101.32

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
2	31.94	-53.40	36.66	36.62	38.34	115.42	18.01	-1.27	-1.27	-0.07	-0.07	31.86	31.86
3	44.63	-80.14	61.45	47.38	51.11	145.15	8.44	-2.03	-2.03	0.17	0.17	1.03	1.03
4	48.43	-90.21	49.11	65.28	6.76	154.32	-18.39	28.54	28.54	-0.16	-0.16	43.61	43.61

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	28.17	-49.51	-53.62	46.70	45.95	100.66	-103.15	0.23	0.23	-0.17	-0.17	73.26	73.26
2	23.56	-56.30	-23.99	44.23	36.37	102.05	-80.14	2.67	2.67	0.12	0.12	70.45	70.45
3	20.08	-1.45	-43.36	-49.78	-37.08	42.37	-72.30	-4.54	-4.54	1.03	1.03	21.89	21.89
4	27.48	-54.85	4.73	-30.24	-10.44	82.70	-44.26	-6.39	-6.39	-0.26	-0.26	12.05	12.05
5	6.43	-28.54	6.03	-1.16	-0.14	67.06	-15.84	-0.76	-0.76	0.09	0.09	-61.91	-61.91
6	51.48	-125.85	-120.38	0.31	-0.28	146.96	-144.81	0.11	0.11	-0.26	-0.26	-48.90	-48.90
7	104.04	104.04	-77.98	12.74	-12.53	-4.70	-93.69	6.83	6.83	1.07	1.07	-61.34	-61.34
8	4.03	-39.47	0.12	-12.49	-24.17	74.62	-26.62	7.08	7.08	-0.15	-0.15	-46.56	-46.56
9	13.71	-9.47	-35.57	-28.42	-43.35	55.99	-80.84	7.11	7.11	0.06	0.06	-50.22	-50.22
10	42.93	-47.50	6.67	-47.54	-61.58	107.65	-70.29	4.84	4.84	2.01	2.01	-60.48	-60.48
11	5.27	-14.37	-4.37	-26.91	-7.75	31.00	-21.91	-8.71	-8.71	-2.31	-2.31	-15.09	-15.09
12	814.96	-193.23	-226.91	-49.75	-42.93	450.22	-457.35	-0.72	-0.72	-0.13	-0.13	106.19	106.19

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	31.55	-44.52	-56.44	3.21	-25.70	101.70	-108.93	8.76	8.76	-0.08	-0.08	-60.64	-60.64

2	25.17	-55.92	-24.83	-35.92	-60.47	104.68	-83.60	8.32	8.32	0.04	0.04	-59.80	-59.80
3	394.32	-252.06	-278.60	48.62	-28.22	300.49	-306.11	8.13	8.13	0.08	0.08	-150.55	-150.55
4	-8.58	-14.10	-35.70	-31.85	-26.54	27.16	-59.15	-3.94	-3.94	0.03	0.03	10.85	10.85
5	73.95	-126.90	-122.97	-19.97	4.33	163.81	-162.27	-4.76	-4.76	-2.72	-2.72	-62.89	-62.89
6	8.32	-14.35	-9.62	-40.42	-15.98	54.99	-49.26	-14.81	-14.81	-0.17	-0.17	-19.47	-19.47
7	16.44	-12.03	-21.34	-7.12	23.81	61.91	-70.78	-14.73	-14.73	0.27	0.27	-22.52	-22.52
8	19.76	-19.07	-75.49	33.54	71.41	72.16	-111.08	-13.06	-13.06	4.35	4.35	-22.38	-22.38

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	376.46	382.59	128.99	-22.30	4.80	313.74	69.40	15.74	15.74	120.51	7.12	43.43	43.43
2	38.67	149.67	128.88	-16.01	4.80	55.82	69.40	15.74	15.74	21.00	8.86	43.43	43.43
3	56.53	243.11	71.11	-12.75	16.34	138.06	269.00	5.93	5.93	47.26	13.49	47.09	47.09
4	139.89	113.47	224.52	-17.59	11.75	178.64	134.50	5.86	5.86	46.83	6.36	47.25	47.25
5	50.20	31.91	7.87	-20.85	67.84	88.24	17.48	17.54	17.54	81.67	45.71	3.66	3.66
6	61.39	9.21	61.06	-58.39	6.92	47.69	139.76	13.87	13.87	42.47	97.55	3.85	3.85
7	52.20	8.25	51.82	-27.73	67.97	36.26	9.43	19.15	19.15	35.92	6.07	2.37	2.37
8	73.15	58.82	51.00	-72.54	35.30	10.27	113.06	25.28	25.28	2.12	89.93	3.70	3.70
9	71.35	141.05	51.01	-2.32	25.57	87.47	50.60	8.54	8.54	11.74	55.60	32.88	32.88
10	139.67	124.48	133.57	-22.26	27.16	59.93	187.14	3.67	3.67	22.85	47.04	41.19	41.19
11	65.53	118.18	86.65	-6.84	27.35	191.71	136.72	13.66	13.66	57.18	36.65	25.96	25.96
12	104.94	107.52	54.99	-13.40	5.72	24.05	65.87	13.64	13.64	7.70	20.92	3.10	3.10
13	39.62	89.66	15.45	-13.84	4.39	113.15	30.29	12.92	12.92	2.54	28.97	17.64	17.64
14	91.69	334.47	70.27	-26.21	33.61	74.10	109.69	7.33	7.33	29.44	35.32	11.06	11.06
15	168.01	443.07	164.92	-49.63	12.13	218.08	21.98	12.03	12.03	46.09	25.94	17.03	17.03
16	262.73	317.17	264.20	-2.77	32.60	169.95	111.52	9.25	9.25	32.32	59.96	39.03	39.03
17	95.75	95.82	167.35	-13.07	8.74	206.07	8.20	6.66	6.66	20.96	6.35	16.00	16.00
18	54.06	109.99	54.02	-18.24	8.30	22.03	26.42	3.12	3.12	12.47	6.17	6.03	6.03
19	89.50	30.07	43.94	-3.27	16.44	25.04	80.38	3.52	3.52	1.44	47.21	9.15	9.15
20	7.37	134.49	76.47	-15.18	6.15	152.19	137.63	18.82	18.82	39.58	21.55	21.40	21.40
21	2.94	281.81	282.98	-7.25	6.20	62.60	87.83	6.82	6.82	5.80	20.88	14.83	14.83
22	202.31	281.29	202.14	-12.21	7.78	88.55	248.50	2.27	2.27	50.54	19.12	59.76	59.76
23	577.85	143.16	577.83	-3.54	5.12	216.67	256.45	2.54	2.54	5.22	10.94	125.11	125.11
24	347.76	347.76	306.47	-16.75	5.40	206.14	280.30	7.93	7.93	26.86	5.27	13.99	13.99
25	144.69	279.17	51.32	-13.93	39.00	269.83	190.92	11.93	11.93	24.54	53.70	67.46	67.46
26	137.80	17.14	138.04	-9.75	7.51	122.72	112.86	27.60	27.60	62.61	66.73	19.96	19.96
27	3.22	69.91	17.16	-7.53	7.39	84.84	65.87	3.10	3.10	51.25	56.27	13.64	13.64
28	116.08	114.33	104.44	-7.46	6.50	39.61	46.75	10.36	10.36	6.89	30.19	6.86	6.86
29	6.92	38.00	26.65	-6.50	6.01	47.32	30.30	17.67	17.67	32.33	19.16	12.88	12.88
30	120.20	110.04	123.78	-19.59	11.58	181.77	206.32	21.43	21.43	58.31	7.14	41.16	41.16

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	-2.57	3.67	-90.84	73.66	1.20	1.20	-14.39	-14.39	0.40	0.40	-43.14	-43.14
2	0.00	4.06	-4.63	68.08	117.23	-1.92	-1.92	-34.26	-34.26	-0.44	-0.44	-41.09	-41.09
3	0.00	4.20	-5.04	102.74	113.39	-1.83	-1.83	-7.62	-7.62	0.88	0.88	70.01	70.01
4	0.00	-1.70	-7.60	106.48	132.46	-1.74	-1.74	42.86	42.86	-0.44	-0.44	70.95	70.95
5	0.00	93.12	-78.34	95.10	-82.54	-121.68	-121.68	120.91	120.91	3.79	3.79	108.19	108.19
6	0.00	228.18	-150.80	-272.16	-181.76	-280.26	-280.26	-74.37	-74.37	-0.22	-0.22	148.01	148.01
7	0.00	39.95	-234.08	-88.65	-43.16	-162.05	-162.05	-30.46	-30.46	-0.21	-0.21	221.19	221.19
8	0.00	-180.67	-261.16	38.24	106.79	-101.80	-101.80	-91.10	-91.10	-1.24	-1.24	-122.56	-122.56
9	0.00	55.60	-174.18	-95.67	-162.07	-268.84	-268.84	78.27	78.27	-0.75	-0.75	84.59	84.59
10	0.00	92.89	-203.36	44.69	27.76	-281.55	-281.55	-17.78	-17.78	-0.38	-0.38	44.54	44.54
11	0.00	47.87	348.97	234.78	155.46	275.36	275.36	75.34	75.34	-1.22	-1.22	-203.20	-203.20

12	0.00	128.87	-99.16	-84.23	-155.20	-206.27	-206.27	73.93	73.93	0.79	0.79	-61.97	-61.97
13	0.00	-163.52	32.77	226.24	162.14	208.99	208.99	75.67	75.67	2.40	2.40	27.90	27.90
16	0.00	-103.23	165.48	258.14	82.74	187.71	187.71	127.71	127.71	-3.94	-3.94	40.91	40.91
17	0.00	-523.53	856.59	-72.57	43.61	397.86	397.86	-30.30	-30.30	0.09	0.09	-202.68	-202.68
18	0.00	-186.79	374.64	-367.61	-106.62	194.96	194.96	-91.66	-91.66	-0.28	-0.28	-328.76	-328.76
19	0.00	-63.92	224.36	-14.34	-27.60	272.49	272.49	-18.11	-18.11	-0.34	-0.34	-117.17	-117.17

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
2	0.00	218.69	-137.77	104.31	91.77	-262.99	-262.99	18.60	18.60	0.15	0.15	-172.66	-172.66
3	0.00	230.29	-222.61	48.28	-53.24	-245.65	-245.65	17.95	17.95	-0.30	-0.30	73.31	73.31
4	0.00	-220.49	218.07	88.17	64.27	213.88	213.88	22.02	22.02	0.08	0.08	137.34	137.34

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	-94.79	82.17	37.39	-71.01	53.61	53.61	18.54	18.54	-0.18	-0.18	-64.59	-64.59
2	0.00	-24.78	35.83	-93.22	-224.87	20.30	20.30	54.85	54.85	-0.49	-0.49	-61.43	-61.43
3	0.00	74.64	-45.74	91.92	67.21	-42.96	-42.96	18.13	18.13	1.32	1.32	39.75	39.75
4	0.00	-18.68	28.35	45.20	-86.74	14.53	14.53	38.02	38.02	-1.07	-1.07	58.77	58.77
5	0.00	141.15	-144.01	-34.12	-12.74	-211.25	-211.25	-15.88	-15.88	-0.20	-0.20	-43.20	-43.20
6	0.00	30.57	-28.96	-2.09	1.98	-11.67	-11.67	-0.80	-0.80	-0.04	-0.04	-87.13	-87.13
7	0.00	277.21	-164.69	-224.88	114.78	-119.36	-119.36	-91.31	-91.31	-0.33	-0.33	-98.43	-98.43
8	0.00	175.90	-35.33	-213.70	-110.53	-127.95	-127.95	-63.76	-63.76	-0.24	-0.24	-78.78	-78.78
9	0.00	41.56	-58.66	-75.36	63.11	-47.70	-47.70	-60.34	-60.34	-0.27	-0.27	-107.39	-107.39
10	0.00	79.76	-142.54	102.01	272.25	-76.63	-76.63	-59.85	-59.85	-0.23	-0.23	-150.80	-150.80
11	0.00	153.25	-62.92	46.86	100.40	-98.24	-98.24	-50.70	-50.70	-0.38	-0.38	37.36	37.36
12	0.00	62.17	-61.79	238.54	-359.13	-13.11	-13.11	63.07	63.07	-0.41	-0.41	53.02	53.02

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	-59.72	48.76	-62.58	104.75	32.87	32.87	-38.65	-38.65	0.20	0.20	-42.24	-42.24
2	0.00	14.51	17.67	101.08	-66.14	-10.64	-10.64	44.36	44.36	-0.35	-0.35	-53.32	-53.32
3	0.00	48.16	-48.95	-83.87	63.86	-10.27	-10.27	-15.62	-15.62	-0.20	-0.20	3.76	3.76
4	0.00	142.89	-79.42	65.02	51.53	-164.61	-164.61	-18.95	-18.95	-0.40	-0.40	22.07	22.07
5	0.00	152.13	-171.26	38.75	-80.65	-63.40	-63.40	18.06	18.06	-0.20	-0.20	74.64	74.64
6	0.00	111.15	-16.55	-65.75	-32.86	-77.25	-77.25	-20.73	-20.73	-0.43	-0.43	13.51	13.51
7	0.00	29.72	-34.01	-22.13	-19.92	-30.33	-30.33	-18.11	-18.11	-0.36	-0.36	15.06	15.06
8	0.00	50.77	-112.78	-29.61	-62.96	-56.39	-56.39	12.04	12.04	-0.26	-0.26	30.16	30.16

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	40.90	382.16	40.77	-5.97	5.96	78.31	317.29	3.42	3.42	60.93	3.85	9.61	9.61
2	285.60	285.58	40.05	-7.48	5.96	361.86	317.29	3.42	3.42	6.32	8.56	9.61	9.61
3	200.40	200.40	243.97	-4.48	7.56	316.69	274.93	15.89	15.89	4.86	5.38	6.95	6.95

4	838.60	293.18	838.59	-8.71	16.29	541.49	487.37	17.73	17.73	25.82	39.21	21.25	21.25
5	45.43	36.17	45.11	-7.02	14.15	202.08	82.76	3.44	3.44	87.73	4.07	7.50	7.50
6	126.56	9.81	84.23	-10.65	6.98	66.70	219.64	2.18	2.18	10.88	76.12	18.82	18.82
7	87.86	57.58	87.84	-10.14	22.07	77.96	71.07	6.25	6.25	31.32	2.58	1.21	1.21
8	154.32	54.74	62.27	-13.34	56.42	57.51	226.50	11.57	11.57	8.01	13.41	2.80	2.80
9	184.72	167.09	184.56	-6.24	7.06	131.81	165.97	4.58	4.58	64.26	32.59	29.96	29.96
10	693.99	74.12	694.38	-2.34	9.29	321.57	232.90	4.95	4.95	4.77	37.03	123.65	123.65
11	239.07	239.08	427.42	-19.01	9.36	87.74	425.06	7.27	7.27	67.89	11.79	39.52	39.52
12	128.68	128.86	19.67	-1.77	0.62	125.19	16.51	1.63	1.63	10.32	10.74	14.31	14.31
13	9.44	203.52	62.64	-2.13	5.85	78.80	111.01	3.22	3.22	16.17	25.48	8.01	8.01
14	541.35	541.93	118.21	-5.56	55.11	522.13	55.67	37.68	37.68	261.10	63.31	74.78	74.78
15	158.68	159.83	81.68	-76.05	27.33	268.70	173.91	9.90	9.90	107.08	70.24	72.53	72.53
16	290.72	49.06	290.85	-32.65	31.66	160.08	353.68	17.37	17.37	55.56	193.45	30.85	30.85
17	26.51	25.16	22.78	-35.60	41.85	27.14	8.17	23.83	23.83	73.83	7.83	0.99	0.99
18	6.74	19.09	5.53	-46.74	17.62	6.79	1.57	5.57	5.57	25.59	19.46	1.51	1.51
19	88.45	16.83	88.77	-30.08	37.01	16.39	28.02	14.54	14.54	13.10	74.82	5.13	5.13
20	29.13	551.18	18.18	-3.64	31.93	442.73	167.77	41.17	41.17	64.72	37.44	85.53	85.53
21	57.96	50.76	354.06	-31.40	32.01	277.00	419.77	2.65	2.65	5.16	55.20	113.08	113.08
22	187.41	55.50	129.67	-22.36	16.03	187.90	114.21	3.29	3.29	67.19	44.83	63.51	63.51
23	136.42	109.21	125.00	-22.84	16.64	66.62	122.49	4.82	4.82	5.89	67.14	42.82	42.82
24	137.86	134.40	141.91	-10.81	16.82	74.20	227.09	6.27	6.27	52.64	59.27	62.86	62.86
25	204.34	71.05	216.39	-25.56	30.72	247.27	397.54	25.11	25.11	65.43	106.84	37.00	37.00
26	64.17	63.40	55.40	-15.33	11.10	89.71	74.85	42.27	42.27	106.68	59.85	7.55	7.55
27	37.07	37.48	11.97	-11.43	2.52	74.30	16.50	14.31	14.31	7.81	18.94	1.63	1.63
28	77.11	77.65	56.14	-27.14	11.27	130.80	132.75	55.85	55.85	18.46	10.53	19.62	19.62
29	41.43	41.58	36.09	-11.65	6.24	110.44	111.01	8.00	8.00	34.96	57.19	3.24	3.24
30	559.48	559.46	609.68	-27.40	16.25	337.55	588.37	8.64	8.64	11.67	28.45	59.80	59.80

Εντατικά Μεγέθη Δοκών Στάθμης 2, Π.Φ. 3

A/A	Mmax	My		Mz		Qz		Qy		Mx		N	
	[kNm]	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]		[kNm]		[kN]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	0.00	25.24	-18.69	195.22	29.96	-9.05	-9.05	34.95	34.95	-0.12	-0.12	-23.39	-23.39
2	0.00	19.64	-27.29	16.87	-153.33	-10.43	-10.43	35.62	35.62	-0.09	-0.09	-12.21	-12.21
3	0.00	52.63	-24.47	96.10	31.44	-16.23	-16.23	24.03	24.03	0.15	0.15	-23.69	-23.69
4	0.00	15.21	-40.35	-37.21	-132.64	-13.22	-13.22	25.02	25.02	0.07	0.07	-38.44	-38.44
5	0.00	229.20	-365.26	-74.95	55.89	-427.14	-427.14	-20.91	-20.91	0.67	0.67	137.07	137.07
6	0.00	-220.42	189.95	56.02	136.45	303.88	303.88	-60.73	-60.73	0.50	0.50	-73.14	-73.14
7	0.00	112.69	48.53	-43.21	-41.15	-46.40	-46.40	-22.16	-22.16	-1.57	-1.57	-130.22	-130.22
8	0.00	163.16	-16.89	-109.13	-77.57	-201.40	-201.40	43.17	43.17	-0.53	-0.53	-25.64	-25.64
9	0.00	-75.42	304.47	-27.36	-34.77	445.41	445.41	9.19	9.19	-0.63	-0.63	-156.36	-156.36
10	0.00	14.71	-107.64	-41.91	-35.54	-107.97	-107.97	-18.38	-18.38	-3.19	-3.19	129.14	129.14
11	0.00	48.12	-114.38	-90.29	-19.01	-138.12	-138.12	-69.74	-69.74	3.69	3.69	58.04	58.04
12	0.00	-168.83	60.77	-61.88	18.88	207.73	207.73	-65.27	-65.27	-1.78	-1.78	32.10	32.10
13	0.00	228.60	-226.91	40.96	34.72	-535.18	-535.18	7.93	7.93	0.24	0.24	52.70	52.70
16	0.00	-65.76	426.58	-46.63	-55.90	347.69	347.69	-22.04	-22.04	0.90	0.90	-167.65	-167.65
17	0.00	165.38	-121.86	-86.13	41.13	-81.89	-81.89	-20.93	-20.93	0.41	0.41	-50.14	-50.14
18	0.00	-167.39	135.25	87.69	77.56	104.94	104.94	51.56	51.56	0.59	0.59	-56.42	-56.42
19	0.00	-121.48	137.42	37.07	35.91	245.36	245.36	-18.70	-18.70	0.75	0.75	58.84	58.84

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
2	0.00	-162.48	142.93	-89.89	-132.44	226.15	226.15	59.97	59.97	-1.31	-1.31	-40.07	-40.07
3	0.00	15.27	12.86	-185.56	-166.61	-13.35	-13.35	-21.65	-21.65	-0.20	-0.20	-100.15	-100.15
4	0.00	-94.68	89.23	-213.39	-89.85	89.67	89.67	-90.92	-90.92	0.93	0.93	-41.73	-41.73

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

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	264.01	-192.40	-183.94	-272.24	-138.30	-138.30	39.33	39.33	-0.19	-0.19	-24.99	-24.99
2	0.00	237.88	-315.93	-311.81	-417.27	-187.73	-187.73	40.67	40.67	-0.29	-0.29	-98.09	-98.09
3	0.00	172.12	-93.41	334.27	82.83	-94.83	-94.83	89.97	89.97	0.44	0.44	-44.28	-44.28
4	0.00	83.42	-151.63	-32.00	-313.73	-75.82	-75.82	91.28	91.28	0.34	0.34	91.65	91.65
5	0.00	-19.05	18.05	132.04	44.31	27.41	27.41	65.12	65.12	-0.36	-0.36	-110.21	-110.21
6	0.00	5.75	-4.60	-5.51	4.69	-2.02	-2.02	-2.00	-2.00	0.26	0.26	-212.95	-212.95
7	0.00	97.17	-47.52	-588.50	373.46	-38.99	-38.99	-259.67	-259.67	-0.53	-0.53	-140.23	-140.23
8	0.00	54.12	-28.73	-319.85	-221.46	-49.87	-49.87	-80.82	-80.82	-0.68	-0.68	173.75	173.75
9	0.00	-32.43	10.23	-188.67	-139.61	18.05	18.05	-86.40	-86.40	-0.13	-0.13	189.05	189.05
10	0.00	-20.78	-13.79	-161.74	390.39	8.41	8.41	-104.18	-104.18	1.70	1.70	220.49	220.49
11	0.00	-74.99	38.98	-259.74	323.58	51.76	51.76	-255.98	-255.98	-0.80	-0.80	142.36	142.36
12	0.00	279.37	-283.32	652.75	-912.83	-59.54	-59.54	164.60	164.60	-0.12	-0.12	66.64	66.64

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	158.15	-110.86	-273.35	-22.54	-81.52	-81.52	-76.57	-76.57	-0.27	-0.27	-82.46	-82.46
2	0.00	136.12	-189.55	68.82	280.41	-110.40	-110.40	-71.98	-71.98	-0.38	-0.38	34.08	34.08
3	0.00	202.94	-202.29	-286.00	215.62	-42.88	-42.88	-53.08	-53.08	-0.47	-0.47	1.29	1.29
4	0.00	27.69	-18.68	217.13	49.19	-34.18	-34.18	125.68	125.68	-1.01	-1.01	-63.89	-63.89
5	0.00	73.39	-85.30	-77.90	-281.38	-31.11	-31.11	40.27	40.27	0.41	0.41	-23.55	-23.55
6	0.00	-22.96	-4.54	247.62	60.87	16.38	16.38	113.65	113.65	-1.32	-1.32	62.15	62.15
7	0.00	-14.36	-10.70	11.26	-140.51	4.88	4.88	69.43	69.43	-0.76	-0.76	53.41	53.41
8	0.00	-45.54	75.40	-170.58	-220.91	41.68	41.68	17.77	17.77	1.56	1.56	27.40	27.40

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	-33.23	14.48	-24.31	1.44	0.40	-50.78	21.60	0.61	0.61	-3.45	2.06	-4.05	-4.05
2	-23.88	-2.42	-23.88	0.05	-0.40	-37.63	-21.60	0.61	0.61	6.06	5.01	-4.05	-4.05
3	-24.53	-24.53	1.23	0.32	0.05	1.00	33.86	0.38	0.38	10.55	7.33	-4.64	-4.64
4	-26.08	-25.16	13.18	-0.45	0.04	-6.54	42.53	-0.35	-0.35	-10.63	-6.46	-4.95	-4.95
5	-72.50	-7.63	-2.40	2.89	-0.46	-58.14	48.81	0.66	0.66	-8.04	15.51	0.56	0.56
6	-56.18	-2.30	17.58	-0.54	0.81	-43.99	63.72	-0.29	-0.29	-15.55	4.64	-0.02	-0.02
7	-74.88	-19.23	-4.11	-0.10	-2.03	-52.47	46.80	0.39	0.39	-0.80	-6.84	1.79	1.79
8	-55.47	-1.06	9.31	-1.03	-1.36	-42.96	59.24	0.08	0.08	8.20	8.83	0.84	0.84
9	-29.50	23.65	-8.56	1.41	-0.23	-39.29	25.25	0.59	0.59	-4.08	-2.03	-6.94	-6.94
10	-12.10	-12.10	61.54	-0.34	-0.97	16.40	52.29	0.41	0.41	-5.89	-7.94	-8.76	-8.76
11	-7.40	10.40	3.42	1.46	0.98	-26.52	19.81	0.31	0.31	4.28	6.85	0.95	0.95
12	-15.65	-14.44	-9.54	0.16	-1.13	-5.29	11.65	0.92	0.92	-2.56	-3.69	-1.48	-1.48
13	-20.74	-20.74	-0.81	-0.16	0.33	5.87	22.74	-0.35	-0.35	-2.11	-1.52	-0.49	-0.49
14	-13.72	11.12	37.14	-1.15	2.08	-39.86	54.06	-2.40	-2.40	-6.21	-25.91	0.34	0.34
15	-57.24	32.02	91.32	1.17	2.79	-67.51	85.53	-0.32	-0.32	20.83	-23.63	0.24	0.24
16	-26.21	107.37	-14.04	1.77	-2.46	-79.67	20.71	1.14	1.14	26.10	6.41	3.30	3.30
17	-17.07	23.90	3.59	0.10	-0.12	-44.50	26.19	0.07	0.07	-0.37	1.19	-1.15	-1.15
18	-46.94	-15.84	30.18	-0.07	0.06	-28.84	42.77	-0.02	-0.02	-1.39	1.77	-0.36	-0.36
19	-6.22	46.51	31.82	-0.75	2.65	-38.42	34.21	-0.74	-0.74	-0.79	4.44	1.51	1.51
20	-13.74	9.46	-9.59	0.37	-0.33	-35.84	14.85	0.84	0.84	11.86	17.41	-1.86	-1.86
21	-28.15	-28.15	11.00	0.84	0.33	20.77	49.17	0.62	0.62	7.16	2.04	-3.41	-3.41
22	-55.31	-53.79	21.97	-0.54	-0.11	-9.13	64.04	-0.20	-0.20	-8.04	9.44	-2.83	-2.83

23	0.10	18.75	83.24	0.34	0.16	14.04	57.73	0.12	0.12	2.47	13.22	-2.79	-2.79
24	0.10	20.10	45.68	1.65	-0.15	-20.25	40.75	1.24	1.24	3.65	-11.71	4.56	4.56
25	-31.74	50.96	-12.67	-2.41	1.56	-62.16	28.24	-1.80	-1.80	-16.15	-3.70	1.35	1.35
26	-11.29	14.02	-11.29	-1.39	0.13	-27.88	-12.63	-2.45	-2.45	1.76	2.34	0.17	0.17
27	-4.34	6.51	-4.34	0.13	1.06	-19.53	-11.64	-1.48	-1.48	9.17	9.27	-0.92	-0.92
28	0.10	33.19	12.70	0.79	-0.04	-27.41	-14.72	1.20	1.20	-6.49	-5.80	1.74	1.74
29	0.10	20.30	1.36	-0.04	-0.37	-31.53	-22.73	0.49	0.49	-1.47	-1.06	-0.35	-0.35
30	-32.62	-9.37	-19.78	-1.15	-0.05	-33.56	24.54	-0.79	-0.79	1.00	-1.85	0.29	0.29

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	40.81	-10.29	-68.93	-17.03	-0.16	51.96	-76.14	-3.48	-3.48	0.22	0.22	-0.18	-0.18
2	30.59	-66.72	-11.51	0.93	6.07	71.70	-47.16	-1.14	-1.14	-0.19	-0.19	1.05	1.05
3	42.06	-23.95	-71.57	-15.66	5.32	64.61	-84.67	-4.42	-4.42	0.23	0.23	-0.13	-0.13
4	28.98	-68.37	-17.21	6.62	11.35	78.28	-53.93	-1.13	-1.13	-0.18	-0.18	1.68	1.68
5	9.98	7.45	8.23	-7.29	-3.34	6.70	-5.57	-2.84	-2.84	0.43	0.43	14.46	14.46
6	-12.14	-12.14	-18.55	0.50	-5.56	-1.38	-8.12	4.48	4.48	-1.84	-1.84	4.01	4.01
7	46.69	-15.83	46.69	6.00	0.26	38.88	37.78	3.52	3.52	1.37	1.37	6.37	6.37
8	34.14	-6.06	34.14	2.38	0.66	50.79	46.67	2.08	2.08	1.94	1.94	8.19	8.19
9	20.79	-0.27	20.79	2.01	3.08	28.07	21.49	-1.26	-1.26	0.15	0.15	3.08	3.08
10	20.95	18.43	20.95	5.71	3.59	2.75	2.05	2.02	2.02	-1.61	-1.61	13.77	13.77
11	38.46	7.93	38.46	3.27	-0.74	30.50	25.00	3.64	3.64	-0.53	-0.53	2.47	2.47
12	20.68	5.60	20.68	4.62	0.75	16.46	10.96	3.52	3.52	-1.29	-1.29	7.55	7.55
13	18.02	17.65	17.00	-3.95	-3.08	2.33	-3.85	-1.03	-1.03	-0.15	-0.15	4.17	4.17
16	20.41	-19.98	20.41	0.06	3.36	34.88	22.44	-2.34	-2.34	-0.40	-0.40	11.40	11.40
17	28.34	-21.17	28.34	12.45	-0.25	15.44	13.11	3.66	3.66	-0.53	-0.53	17.52	17.52
18	63.16	-13.47	63.16	5.81	-0.66	33.84	19.47	2.25	2.25	0.21	0.21	-3.02	-3.02
19	20.10	-9.83	20.10	-1.55	-3.59	28.85	28.15	1.94	1.94	0.08	0.08	14.92	14.92

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
2	7.97	-10.31	6.10	2.88	-0.31	23.24	1.08	2.37	2.37	0.13	0.13	4.18	4.18
3	5.90	-5.76	0.09	-3.55	-4.08	18.30	-11.96	0.29	0.29	0.04	0.04	-0.87	-0.87
4	15.89	-17.49	11.58	2.18	3.10	31.00	-2.64	-0.45	-0.45	-0.13	-0.13	5.33	5.33

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	4.69	-5.80	-9.11	6.26	5.59	13.72	-15.73	0.20	0.20	-0.02	-0.02	6.93	6.93
2	4.42	-9.98	-1.52	5.13	3.46	16.03	-10.30	0.57	0.57	0.02	0.02	7.04	7.04
3	2.55	0.65	-4.27	-4.71	-2.85	2.91	-6.43	-0.66	-0.66	0.12	0.12	3.51	3.51
4	7.26	-5.80	1.91	-1.90	0.78	7.66	-2.69	-0.86	-0.86	-0.04	-0.04	2.24	2.24
5	1.10	-4.29	0.84	-1.11	-0.36	9.74	-2.13	-0.56	-0.56	-0.01	-0.01	-7.46	-7.46
6	9.72	-19.03	-18.67	0.04	-0.05	22.49	-22.34	0.02	0.02	-0.04	-0.04	-10.25	-10.25
7	16.53	16.53	-12.06	-0.12	0.39	-4.95	-10.50	-0.14	-0.14	0.16	0.16	-9.36	-9.36
8	1.01	-5.46	0.19	-2.92	-4.05	10.68	-3.83	0.69	0.69	-0.01	-0.01	-8.31	-8.31
9	2.32	-1.04	-4.27	-4.41	-5.51	7.69	-10.77	0.52	0.52	0.01	0.01	-8.76	-8.76
10	5.48	-5.09	-2.43	-5.77	-6.35	13.66	-11.83	0.20	0.20	0.27	0.27	-10.02	-10.02
11	2.63	2.63	-2.13	-2.08	-3.08	-0.51	-3.81	0.46	0.46	-0.34	-0.34	-3.42	-3.42
12	131.91	-15.31	-21.90	-2.53	-0.72	57.75	-59.15	-0.19	-0.19	0.00	0.00	8.12	8.12

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

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	4.58	-2.74	-3.38	2.36	-1.59	6.12	-6.51	1.20	1.20	-0.01	-0.01	-4.33	-4.33
2	4.84	-3.96	-0.84	-2.99	-6.34	6.70	-4.58	1.13	1.13	-0.00	-0.00	-4.72	-4.72
3	45.94	-15.86	-19.57	5.84	-4.27	17.85	-18.63	1.07	1.07	-0.00	-0.00	-11.48	-11.48
4	2.61	-3.55	1.46	-4.06	-3.06	6.26	1.17	-0.74	-0.74	0.01	0.01	-0.55	-0.55
5	9.77	-5.33	-9.90	-1.84	2.59	8.71	-10.51	-0.87	-0.87	-0.14	-0.14	-8.16	-8.16
6	1.64	-1.86	-0.07	-5.05	-2.34	4.19	-2.03	-1.64	-1.64	-0.01	-0.01	-2.40	-2.40
7	2.57	-0.31	-0.62	-1.37	2.02	3.81	-4.11	-1.61	-1.61	0.01	0.01	-2.79	-2.79
8	2.14	-0.24	-6.04	3.11	7.39	3.46	-7.47	-1.48	-1.48	0.24	0.24	-2.56	-2.56

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	-47.32	21.71	-32.95	-0.20	0.25	-75.10	33.10	-0.27	-0.27	-4.54	2.50	-7.22	-7.22
2	-32.40	0.01	-32.40	-0.45	-0.25	-56.33	-33.09	-0.27	-0.27	7.78	6.49	-7.22	-7.22
3	-29.31	-29.31	2.77	-0.44	-0.45	-1.53	45.14	0.02	0.02	13.32	9.32	-7.04	-7.04
4	-31.17	-30.06	24.29	0.20	0.29	-8.39	58.90	-0.06	-0.06	-13.38	-8.21	-6.81	-6.81
5	-108.80	-1.58	10.61	-1.19	2.61	-96.32	82.05	-0.75	-0.75	-7.48	16.61	-1.93	-1.93
6	-74.22	8.41	29.90	1.75	0.34	-68.35	88.91	0.30	0.30	-17.07	2.60	-1.08	-1.08
7	-148.11	-27.26	49.45	-2.69	0.10	-119.81	124.35	-0.56	-0.56	0.98	-12.54	-4.54	-4.54
8	-80.74	64.62	7.31	0.80	-5.45	-105.17	87.95	1.47	1.47	15.58	10.09	-3.17	-3.17
9	-53.09	51.03	-13.16	6.30	0.78	-79.17	46.95	1.97	1.97	-11.35	-0.28	-16.87	-16.87
10	-21.94	-21.94	94.60	0.14	-1.50	23.38	84.61	1.06	1.06	-14.26	-14.78	-19.16	-19.16
11	-17.15	29.47	-10.69	1.92	1.49	-53.52	19.86	0.28	0.28	5.37	7.95	-0.81	-0.81
12	-35.90	-34.53	-22.22	0.85	-3.13	-7.61	24.09	2.84	2.84	-5.05	-8.13	-3.31	-3.31
13	-35.42	-35.42	-7.53	-0.83	0.80	5.18	34.59	-1.17	-1.17	-3.34	-1.26	-1.23	-1.23
14	-29.94	6.48	52.42	0.53	2.74	-59.85	87.11	-1.64	-1.64	-6.25	-37.67	-1.65	-1.65
15	-113.17	3.72	270.96	4.00	0.07	-101.40	207.19	0.77	0.77	30.22	-49.27	2.73	2.73
16	-58.69	293.18	-44.67	-0.36	-6.04	-197.21	32.99	1.53	1.53	51.34	8.46	11.82	11.82
17	-30.25	30.11	-0.65	0.25	-0.27	-64.24	38.71	0.16	0.16	1.35	0.92	-0.55	-0.55
18	-83.36	-39.69	113.83	0.61	-0.31	-43.92	104.89	0.15	0.15	-0.79	-1.70	0.15	0.15
19	-15.60	171.41	15.88	-1.13	5.38	-110.28	42.34	-1.42	-1.42	2.42	4.49	2.87	2.87
20	-27.60	0.21	-21.09	0.06	-0.23	-44.51	21.16	0.35	0.35	16.26	21.26	-1.30	-1.30
21	-51.66	-51.66	-0.14	0.57	0.23	27.13	64.75	0.41	0.41	10.30	4.79	-4.01	-4.01
22	-92.65	-92.65	46.95	-1.32	-1.09	0.25	102.56	-0.11	-0.11	-7.95	12.10	-5.26	-5.26
23	0.10	39.24	159.85	-0.20	0.03	34.63	99.97	-0.16	-0.16	4.97	18.07	-6.43	-6.43
24	0.10	55.87	79.86	1.41	-0.02	-37.89	56.82	0.98	0.98	-3.23	-20.13	10.12	10.12
25	-47.69	104.63	-29.14	-2.21	3.82	-105.11	34.98	-2.74	-2.74	-15.28	-4.28	4.88	4.88
26	-35.05	43.34	-35.05	-3.11	1.01	-78.56	-47.04	-6.60	-6.60	-2.73	-1.70	0.54	0.54
27	-9.63	12.52	-9.63	1.00	3.07	-39.58	-24.08	-3.31	-3.31	22.23	21.61	-2.84	-2.84
28	-0.69	28.21	-0.69	1.01	-0.09	-40.84	-18.71	1.60	1.60	-4.27	-4.20	4.65	4.65
29	-0.09	29.29	-0.09	-0.10	-0.95	-49.61	-34.58	1.23	1.23	-7.74	-7.64	-1.16	-1.16
30	-38.54	-14.41	-16.71	-0.48	-0.30	-38.91	37.05	-0.13	-0.13	-0.66	-3.56	-0.69	-0.69

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	3.08	3.08	-2.36	-23.04	-3.88	-1.12	-1.12	-3.95	-3.95	-0.03	-0.03	4.35	4.35
2	2.48	-2.24	2.48	-1.81	17.67	1.05	1.05	-4.33	-4.33	-0.02	-0.02	4.25	4.25
3	2.71	2.71	2.04	-26.12	4.45	-0.14	-0.14	-6.44	-6.44	-0.09	-0.09	11.70	11.70

4	4.63	4.63	-3.82	7.49	32.65	-2.01	-2.01	-5.99	-5.99	0.04	0.04	12.92	12.92
5	28.31	28.31	6.55	-19.51	-16.45	-15.65	-15.65	-2.20	-2.20	1.23	1.23	30.09	30.09
6	-27.74	-27.74	-45.05	0.64	-7.64	-12.82	-12.82	6.13	6.13	0.04	0.04	-0.17	-0.17
7	97.88	-55.61	97.88	8.20	1.74	94.09	94.09	3.96	3.96	-0.01	-0.01	-2.12	-2.12
8	140.01	77.50	140.01	15.65	12.39	75.77	75.77	3.95	3.95	0.61	0.61	23.40	23.40
9	27.97	-2.77	27.97	1.73	2.66	36.16	36.16	-1.10	-1.10	0.18	0.18	6.89	6.89
10	37.95	-10.35	37.95	13.77	9.09	46.00	46.00	4.46	4.46	0.02	0.02	17.76	17.76
11	91.63	13.66	91.63	18.50	5.74	70.89	70.89	11.59	11.59	-0.63	-0.63	-6.19	-6.19
12	33.47	33.47	30.61	6.17	-5.74	-2.60	-2.60	10.83	10.83	-0.16	-0.16	12.93	12.93
13	23.70	23.05	23.70	-3.32	-2.65	0.77	0.77	-0.79	-0.79	-0.19	-0.19	8.07	8.07
16	38.35	-46.47	38.35	15.12	16.47	60.17	60.17	-0.95	-0.95	-0.86	-0.86	21.66	21.66
17	38.76	38.76	-38.40	11.95	-1.72	-22.24	-22.24	3.94	3.94	-0.05	-0.05	50.18	50.18
18	236.65	-63.31	236.65	1.05	-12.39	104.33	104.33	4.67	4.67	-0.17	-0.17	-19.34	-19.34
19	14.58	0.89	14.58	-4.26	-9.14	13.03	13.03	4.65	4.65	0.38	0.38	26.80	26.80

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
2	15.92	-24.24	15.92	-6.36	-5.98	29.76	29.76	-0.29	-0.29	-0.03	-0.03	24.27	24.27
3	75.35	-60.19	75.35	-5.25	-5.05	73.52	73.52	-0.11	-0.11	-0.23	-0.23	-11.78	-11.78
4	49.98	-51.44	49.98	-2.94	0.75	49.47	49.47	-1.80	-1.80	0.26	0.26	13.39	13.39

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	9.93	-9.88	9.93	14.81	20.95	6.00	6.00	-1.86	-1.86	-0.03	-0.03	17.30	17.30
2	4.09	4.09	-2.01	22.71	25.91	-2.07	-2.07	-1.08	-1.08	0.03	0.03	19.04	19.04
3	5.23	5.23	-2.81	-7.49	-0.90	-2.87	-2.87	-2.36	-2.36	0.46	0.46	11.27	11.27
4	7.35	-6.27	7.35	2.28	10.80	4.39	4.39	-2.75	-2.75	-0.05	-0.05	8.52	8.52
5	15.72	-15.41	15.72	1.14	0.69	23.06	23.06	0.33	0.33	0.02	0.02	-25.97	-25.97
6	6.94	-6.11	6.94	0.33	-0.37	2.56	2.56	0.14	0.14	0.02	0.02	-42.13	-42.13
7	72.89	72.89	-40.54	1.58	5.52	-30.66	-30.66	-1.06	-1.06	-0.15	-0.15	-25.30	-25.30
8	5.74	-15.46	5.74	6.39	-4.35	12.85	12.85	6.51	6.51	-0.02	-0.02	-23.06	-23.06
9	0.16	0.16	-0.43	-8.32	-22.49	-0.28	-0.28	6.74	6.74	0.02	0.02	-24.77	-24.77
10	31.61	-8.90	31.61	-27.26	-47.25	13.97	13.97	6.89	6.89	0.15	0.15	-28.87	-28.87
11	10.19	10.19	-7.82	-11.64	-17.17	-8.19	-8.19	2.51	2.51	-0.20	-0.20	-9.76	-9.76
12	14.02	14.02	-11.58	-0.19	40.78	-2.71	-2.71	-4.34	-4.34	0.03	0.03	-4.46	-4.46

Εντατικά Μεγέθη Δοκών 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	10.37	-9.21	10.37	15.42	2.34	5.94	5.94	3.96	3.96	-0.02	-0.02	-3.71	-3.71
2	6.20	6.20	-3.47	-2.31	-13.51	-3.28	-3.28	3.80	3.80	0.00	0.00	-6.94	-6.94
3	7.79	7.79	-7.77	25.17	-17.99	-1.65	-1.65	4.57	4.57	-0.07	-0.07	-0.78	-0.78
4	3.32	-10.61	3.32	-15.80	-8.91	10.33	10.33	-5.10	-5.10	0.04	0.04	0.91	0.91
5	16.69	-21.74	16.69	-1.29	24.52	7.53	7.53	-5.06	-5.06	0.07	0.07	-10.38	-10.38
6	1.90	-5.22	1.90	-12.51	-6.47	4.32	4.32	-3.66	-3.66	0.00	0.00	-3.50	-3.50
7	3.66	0.26	3.66	-4.26	3.58	1.62	1.62	-3.73	-3.73	0.01	0.01	-5.17	-5.17
8	1.54	1.54	-4.47	6.21	17.20	-2.07	-2.07	-3.79	-3.79	0.06	0.06	-6.41	-6.41

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Δυσμενή Δοκών Στάθμης 2

A/A	M+		M-		Q+		Q-	
	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]	
	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	6.66	0.00	-19.62	-64.27	61.23	0.00	-7.76	-74.63
2	0.00	7.80	-62.06	-22.67	69.91	8.67	0.00	-57.61
3	11.42	0.00	-38.32	-66.98	75.48	0.00	-9.28	-83.08
4	0.00	12.05	-63.78	-33.71	76.13	11.34	0.00	-67.41
5	11.67	7.48	-6.51	-6.37	15.06	9.51	-11.84	-18.56
6	9.92	10.80	-19.15	-13.23	21.69	18.55	-13.28	-16.89
7	12.32	29.31	-15.50	-7.55	26.30	25.70	-10.45	-10.95
8	27.35	35.65	-17.99	-15.92	22.74	20.16	-8.12	-9.66
9	4.49	19.94	-4.45	-6.26	30.16	26.73	-10.82	-13.98
10	32.41	15.25	-11.51	-5.83	23.18	22.87	-33.76	-34.15
11	5.22	42.13	-0.04	-7.80	36.90	34.38	-7.65	-10.63
12	21.95	12.22	-7.63	-4.33	13.84	10.74	-16.93	-19.33
13	18.36	8.97	-6.43	-0.63	17.06	14.39	-18.20	-21.71
16	0.48	23.98	-17.31	-9.31	34.08	27.86	-5.51	-11.73
17	27.42	30.85	-24.47	-32.52	16.80	15.63	-16.96	-18.13
18	14.88	56.46	-25.70	-11.86	35.24	27.20	-8.77	-15.11
19	5.06	21.19	-10.81	-8.72	29.57	29.25	-11.85	-12.24

Δυσμενή Δοκών Στάθμης 3

A/A	M+		M-		Q+		Q-	
	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]	
	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
2	5.88	13.24	-17.33	-7.79	31.79	20.71	-8.19	-19.27
3	6.89	21.49	-22.41	-10.74	36.85	21.16	-7.48	-22.04
4	2.74	16.66	-45.84	-3.07	47.18	15.05	-2.70	-4.22

Δυσμενή Δοκών Στάθμης 4

A/A	M+		M-		Q+		Q-	
	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]	
	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	6.41	3.02	-11.08	-12.66	17.22	2.23	-4.00	-18.46
2	4.83	6.96	-11.77	-12.14	17.61	4.85	-3.85	-17.42
3	6.49	0.79	-3.61	-6.46	5.85	1.07	-4.24	-8.80
4	0.89	4.62	-5.94	-4.09	8.07	2.88	-1.10	-6.25
5	2.84	5.78	-7.14	-4.81	14.53	8.47	-4.69	-10.49
6	0.56	1.07	-20.06	-19.40	22.88	0.43	-0.24	-22.61
7	20.03	6.61	-9.69	-11.39	6.88	3.75	-8.19	-10.61
8	5.03	2.73	-9.49	-3.17	13.68	5.68	-3.99	-10.50
9	1.74	2.01	-3.36	-5.82	10.61	1.57	-2.43	-11.85
10	2.80	8.21	-7.38	-12.33	15.57	4.50	-2.67	-17.08
11	9.20	1.66	-4.10	-4.78	4.04	2.03	-6.12	-7.41
12	7.10	4.50	-22.39	-27.10	59.03	0.80	-1.36	-60.02

Δυσμενή Δοκών Στάθμης 5

A/A	M+		M-		Q+		Q-	
	[kNm]		[kNm]		[kN]		[kN]	
	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	4.06	2.45	-6.26	-6.16	8.27	1.75	-2.42	-8.52
2	3.40	3.73	-5.70	-6.68	8.08	2.68	-2.66	-8.54
3	2.51	1.42	-18.38	-21.17	18.49	0.31	-0.66	-18.96
4	3.25	6.62	-8.30	-5.19	12.70	10.00	-5.36	-7.75

5	3.20	6.23	-13.49	-10.51	12.31	2.38	-1.52	-10.81
6	2.61	1.91	-5.46	-1.83	6.91	3.38	-2.02	-4.71
7	1.79	2.70	-2.34	-3.29	5.62	1.75	-1.68	-5.73
8	2.37	2.67	-3.47	-6.81	6.77	1.69	-2.36	-8.21

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	17.26	-208.59	-54.12	-51.71	-92.50	-92.50	-0.99	-0.99	4.67	4.67	27.58	27.58
2	0.00	-123.97	-172.76	40.07	51.72	-23.98	-23.98	-5.73	-5.73	7.32	7.32	47.29	47.29
3	0.00	76.43	-235.24	-45.92	-17.57	-164.37	-164.37	-14.95	-14.95	22.91	22.91	-4.58	-4.58
6	0.00	53.19	29.02	31.86	9.87	-17.91	-17.91	16.28	16.28	-8.24	-8.24	48.52	48.52
7	0.00	264.12	-11.88	12.97	-9.92	-197.14	-197.14	16.35	16.35	-8.31	-8.31	38.28	38.28
8	0.00	661.75	57.10	-98.27	-45.88	-247.09	-247.09	-21.41	-21.41	-1.61	-1.61	-34.81	-34.81
9	0.00	-40.30	129.24	3.88	45.86	101.03	101.03	-25.02	-25.02	28.60	28.60	-3.32	-3.32
10	0.00	242.43	-219.63	52.21	16.76	-354.84	-354.84	27.22	27.22	-14.07	-14.07	-25.46	-25.46
11	0.00	568.76	202.30	0.05	-0.03	-153.88	-153.88	0.03	0.03	-1.02	-1.02	68.35	68.35

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	352.61	-218.03	-45.15	61.55	-226.94	-226.94	-20.00	-20.00	14.12	14.12	-69.65	-69.65
2	0.00	-287.33	152.94	-73.45	-61.65	160.80	160.80	-12.71	-12.71	4.93	4.93	22.15	22.15
3	0.00	-492.19	140.99	-65.95	52.63	327.32	327.32	-40.44	-40.44	-26.35	-26.35	76.58	76.58
6	0.00	232.00	-297.12	-63.88	-56.18	-370.51	-370.51	-17.92	-17.92	3.44	3.44	-118.06	-118.06
7	0.00	-346.79	189.75	53.03	56.16	378.46	378.46	-16.25	-16.25	-3.93	-3.93	47.39	47.39
8	0.00	359.08	-287.90	55.91	79.95	-260.30	-260.30	-23.51	-23.51	-4.51	-4.51	-50.56	-50.56
9	0.00	-168.88	154.07	-81.74	-80.03	190.82	190.82	18.53	18.53	30.01	30.01	99.59	99.59
10	0.00	217.35	-194.95	-55.78	-61.72	-306.99	-306.99	18.00	18.00	-10.54	-10.54	-47.34	-47.34
11	0.00	-871.84	-1418.10	-20.40	-0.49	-232.33	-232.33	-8.52	-8.52	-0.82	-0.82	-388.51	-388.51

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	910.51	-85.01	237.27	123.27	-398.71	-398.71	57.00	57.00	5.52	5.52	-229.93	-229.93
2	0.00	-52.16	925.89	95.70	-123.18	476.51	476.51	62.62	62.62	6.61	6.61	69.92	69.92
3	0.00	982.57	323.44	92.16	-80.24	-349.47	-349.47	26.67	26.67	-38.39	-38.39	-145.02	-145.02
6	0.00	-358.36	-802.61	-155.85	-206.27	-332.35	-332.35	49.61	49.61	-15.61	-15.61	-62.13	-62.13
7	0.00	-806.14	-542.12	244.95	206.31	193.84	193.84	36.45	36.45	-2.42	-2.42	56.76	56.76
8	0.00	-704.00	-216.30	-157.01	141.06	206.24	206.24	-108.22	-108.22	48.08	48.08	82.05	82.05
9	0.00	155.30	-309.46	-309.32	-140.86	-276.78	-276.78	-109.05	-109.05	-24.81	-24.81	70.16	70.16
10	0.00	43.09	48.82	-167.06	-112.65	32.09	32.09	-64.22	-64.22	8.02	8.02	-77.19	-77.19
11	0.00	194.01	464.81	78.11	0.23	119.21	119.21	32.76	32.76	4.18	4.18	103.26	103.26

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	2.99	-20.98	1.25	0.14	-9.81	-9.81	0.45	0.45	2.98	2.98	-0.94	-0.94
2	0.00	-26.20	-14.67	-0.20	-0.16	5.67	5.67	-0.02	-0.02	1.43	1.43	2.13	2.13
3	0.00	11.05	-24.12	-6.67	-4.93	-18.55	-18.55	-0.92	-0.92	2.39	2.39	-2.45	-2.45
6	0.00	27.23	39.14	5.38	4.10	8.83	8.83	0.94	0.94	-0.62	-0.62	4.18	4.18
7	0.00	55.97	32.93	-2.49	-4.11	-16.46	-16.46	1.16	1.16	-1.15	-1.15	3.01	3.01
8	0.00	85.44	19.02	-4.84	-3.31	-27.14	-27.14	-0.63	-0.63	0.31	0.31	-4.63	-4.63

9	0.00	-11.21	30.75	2.19	3.30	25.00	25.00	-0.66	-0.66	7.83	7.83	0.67	0.67
10	0.00	22.41	-28.75	-4.27	-3.47	-39.29	-39.29	-0.62	-0.62	-2.50	-2.50	-5.86	-5.86
11	0.00	59.66	48.53	0.32	-0.01	-4.67	-4.67	0.14	0.14	-1.07	-1.07	11.15	11.15

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	22.77	-90.31	11.94	4.40	-46.32	-46.32	3.09	3.09	5.61	5.61	-3.42	-3.42
2	0.00	-81.14	-71.28	-0.44	-4.41	4.84	4.84	1.95	1.95	3.03	3.03	5.12	5.12
3	0.00	18.02	-46.25	-1.42	-3.22	-33.89	-33.89	0.95	0.95	4.92	4.92	-7.72	-7.72
6	0.00	17.91	55.56	3.11	1.90	27.89	27.89	0.90	0.90	-2.03	-2.03	17.29	17.29
7	0.00	143.32	24.37	-0.66	-1.91	-84.96	-84.96	0.89	0.89	-2.29	-2.29	8.21	8.21
8	0.00	385.39	47.55	-4.76	0.72	-138.06	-138.06	-2.24	-2.24	-9.11	-9.11	-15.42	-15.42
9	0.00	-26.56	100.90	-4.21	-0.72	75.95	75.95	-2.08	-2.08	15.86	15.86	4.48	4.48
10	0.00	208.15	-69.11	-5.85	-2.24	-212.92	-212.92	-2.77	-2.77	-0.17	-0.17	-29.24	-29.24
11	0.00	302.17	177.50	-0.06	-0.01	-52.35	-52.35	-0.02	-0.02	-0.17	-0.17	52.30	52.30

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

Ιδιοπερίοδοι και Συντελεστές SRQ

Ti	Bd(t)	Rd(t)	TiTi-3	TiTi-2	TiTi-1	TiTi	TiTi+1	TiTi+2	TiTi+3	X	Y
[sec]										[%]	[%]
0.315	2.500	1.935				1.0000	0.3358	0.0339	0.0141	75.10	0.30
0.274	2.500	1.935			0.3358	1.0000	0.0632	0.0215	0.0081	0.10	70.80
0.187	2.563	1.984		0.0339	0.0632	1.0000	0.1218	0.0233	0.0145	0.30	5.60
0.144	2.782	2.153	0.0141	0.0215	0.1218	1.0000	0.0715	0.0354	0.0216	10.40	0.60
0.101	2.997	2.320	0.0081	0.0233	0.0715	1.0000	0.2987	0.1054	0.0809	0.20	11.10
0.086	3.068	2.375	0.0145	0.0354	0.2987	1.0000	0.3500	0.2341	0.0780	2.50	0.20
0.075	3.123	2.417	0.0216	0.1054	0.3500	1.0000	0.8363	0.1927	0.1667	0.00	0.00
0.072	3.139	2.430	0.0809	0.2341	0.8363	1.0000	0.2810	0.2383	0.1534	0.20	0.10
0.061	3.193	2.471	0.0780	0.1927	0.2810	1.0000	0.9664	0.6454	0.5349	0.80	0.10
0.060	3.198	2.475	0.1667	0.2383	0.9664	1.0000	0.7648	0.6428	0.4489	1.60	0.20
0.057	3.214	2.488	0.1534	0.6454	0.7648	1.0000	0.9649	0.7662	0.3084	0.00	0.00
0.056	3.220	2.492	0.5349	0.6428	0.9649	1.0000	0.8844	0.3698	0.2543	0.90	4.10
0.054	3.230	2.500	0.4489	0.7662	0.8844	1.0000	0.5295	0.3549	0.2558	4.10	1.20
0.049	3.254	2.519	0.3084	0.3698	0.5295	1.0000	0.8596	0.6343	0.4129	0.40	0.30
0.047	3.264	2.526	0.2543	0.3549	0.8596	1.0000	0.8881	0.6174	0.2891	1.30	0.10
0.046	3.272	2.533	0.2558	0.6343	0.8881	1.0000	0.8427	0.4054	0.1504	0.00	1.80
0.044	3.282	2.540	0.4129	0.6174	0.8427	1.0000	0.6231	0.2101		0.50	1.80
0.040	3.298	2.553	0.2891	0.4054	0.6231	1.0000	0.4282			0.00	0.20
0.036	3.320	2.570	0.1504	0.2101	0.4282	1.0000				0.10	0.00

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Έλεγχοι

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

Έλεγχος α - Παρ. 14.3 Ε.Κ.Ο.Σ

A/A	Σ(G+P)	ΣΕΙ(Υ)	ΣΕΙ(Χ)	αy	αχ	.25 x Dy	Bx x .25	FY/ΣF	FX/ΣF
	[kN]	[kNm^2]	[kNm^2]						
2	14123.3	56961302.268	86199333.187	0.28	0.23	0	0	0.68	0.79
3	10668.9	56961397.955	71564767.114	0.18	0.16	0	0	0.38	0.65
4	6331.8	33856479.229	27470456.729	0.10	0.11	0	0	0.67	0.72
5	2518.2	19599600.468	16899746.778	0.04	0.05	0	0	0.59	0.38

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	12901	1389	1723	0.77	1.09	0.0052	0.0060	0.0002	0.0002	0.0002	0.0003	3.5
3	9811	1753	1819	1.55	2.12	0.0050	0.0067	0.0003	0.0004	0.0004	0.0005	3.5
4	5892	1284	1323	1.25	1.48	0.0057	0.0066	0.0004	0.0004	0.0005	0.0006	3.5
5	2378	703	725	1.58	2.79	0.0051	0.0086	0.0004	0.0008	0.0006	0.0011	3.5

Παρ. 4.1.7.2 [3],[4] Ε.Α.Κ και ΣΧΟΛΙΑ

Lx-JOINT=26 mm,
Ly-JOINT=18 mm,

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

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	0.72	**OK**
nvy	0.67	**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]	
4	K1	K11	15	15	**OK**	K1	K3	10	10	**OK**

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

Α/Α	eox	eoy	ρmx	ρmy	ip	ix	iy	Έλεγχος
1	-2.21	0.95	9.57	8.73	5.18	4.35	2.82	**OK**
2	-2.25	0.91	9.58	8.73	5.19	4.35	2.84	**OK**
3	-1.78	-0.15	9.48	8.68	5.06	4.15	2.90	**OK**
4	-2.32	0.09	9.60	8.68	4.99	4.10	2.84	**OK**
5	-2.55	-1.92	9.65	8.89	3.99	2.77	2.87	**OK**

Αποστάσεις πόλου στροφής από Κ.Β.: Xp = 13.22, Yp = 13.56

στ.	Χκβ	Υκβ	Δκβ-p	ip	Έλεγχος
4	10.91	13.42	2.32	4.99	***

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

Στάθμη 4 (nv)
L>LMIN Y-Y 1-3-4-10-
L>LMIN X-X 1-3-11-13-

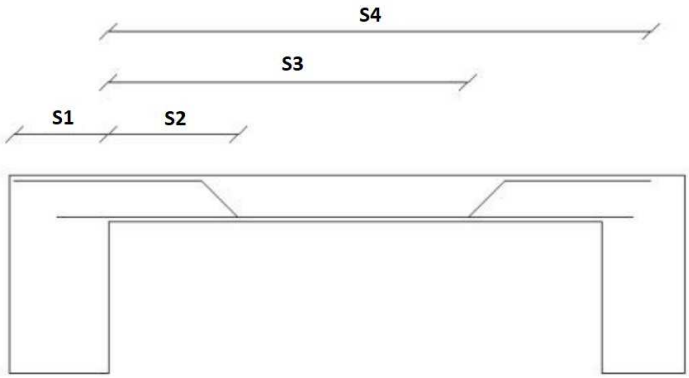
Στάθμη 5
L>LMIN Y-Y 1-3-4-
L>LMIN X-X 1-3-

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

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)



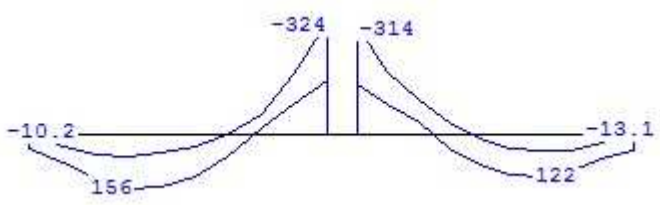
Απαιτούμενος Οπλισμός Στήριξης Άνω [cm^2]	Απαιτούμενος Οπλισμός Ανοίγματος Άνω [cm2]	Απαιτούμενος Οπλισμός Στήριξης Άνω [cm^2]
Πρόσθετα Στήριξης Άνω	Οπλισμός Ανοίγματος Άνω	Πρόσθετα Στήριξης Άνω
Α/Α Στοιχείου Στήριξης	Α/Α Δοκού	Α/Α Στοιχείου Στήριξης
Απαιτούμενος Οπλισμός Στήριξης Κάτω [cm^2]	Απαιτούμενος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

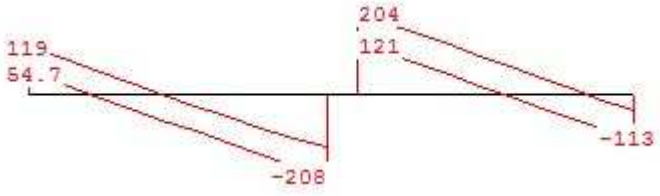
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Οπλισμοί Δοκών στάθμης 2

ΣΤΑΘΜΗ 2

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(7.7)	(4.0)	(16)	(4.6)	(7.7)
3Φ12	3Φ14	4Φ20	3Φ14	3Φ12
K4	Δ1	K5	Δ2	K6
(6.8)	40x70	(0)	40x70	(5.8)
0Φ0	(8.1)	0Φ0	(7.7)	1Φ14
	6Φ14ι		3Φ14ι	
	0Φ0ι		2Φ16ι	
	4Φ12παραπ.		4Φ12παραπ.	
	49Φ10/10[2]		45Φ10/10[2]	
σc=0	Ec=-.4	Ec=-1.5	Ec=-.5	Ec=-.1
	Trd1=133.36		Trd1=133.36	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.3	Ec=-.3	σc=0	Ec=-.5	Ec=-.4

(Δ1)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	87,0	1121,3	87,0	8,01	9,24
ΜΕΣΗ	88,4	1121,3	88,4	9,24	4,62
ΤΕΛΟΣ	102,4	1121,3	102,4	21,80	13,85

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,46 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ2)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	102,8	1121,3	102,8	21,80	13,85
ΜΕΣΗ	88,1	1121,3	88,1	8,64	4,62
ΤΕΛΟΣ	87,4	1121,3	87,4	8,01	6,16

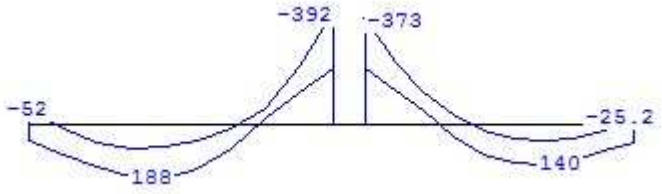
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,34 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

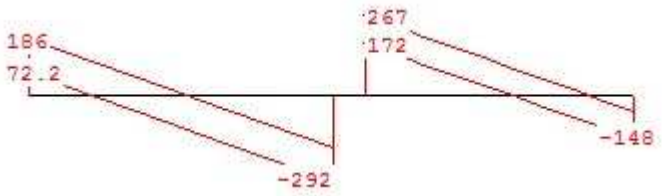
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
1	3Φ14	7,63	-0,88	6Φ14	7,45	-0,70	0Φ0	0,0	0,00			4,0	8,2
2	3Φ14	7,28	-1,90	3Φ14	7,03	-1,90	2Φ16	0,0	4,51			4,6	7,8
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
4	3Φ12	2,15	0,45	0Φ0	0.0	0,00	7,77	6,9					
5	4Φ20	5,05	2,23	0Φ0	0.0	0,00	16,17	0,0					
6	3Φ12	2,15	1,40	1Φ14	2,60	1,96	7,77	5,9					

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

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(7.7)	(5.0)	(20)	(6.0)	(7.7)
1Φ14	2Φ20	5Φ20	2Φ20	1Φ14
Κ8	Δ3	Κ9	Δ4	Κ10
(8.5)	40x70	(0)	40x70	(7.5)
1Φ18	(11)	0Φ0	(9.2)	2Φ14
	2Φ20ι		3Φ14ι	
	2Φ18ι		3Φ14ι	
	4Φ12παραπ.		4Φ12παραπ.	
	48Φ10/10[2]		43Φ10/10[2]	
Ec=-.4	Ec=-.3	Ec=-1.7	Ec=-.5	σc=0
	Trd1=133.36		Trd1=133.36	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.3	Ec=-.4	σc=0	Ec=-.5	Ec=-.4

(Δ3)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	77,6	1121,3	77,6	7,82	8,83

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

ΜΕΣΗ	81,5	1121,3	81,5	11,37	6,28
ΤΕΛΟΣ	100,4	1121,3	100,4	28,27	10,90

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,39 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ4)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	98,6	1121,3	98,6	28,27	10,90
ΜΕΣΗ	77,4	1121,3	77,4	9,24	6,28
ΤΕΛΟΣ	75,8	1121,3	75,8	7,82	7,70

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,37 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

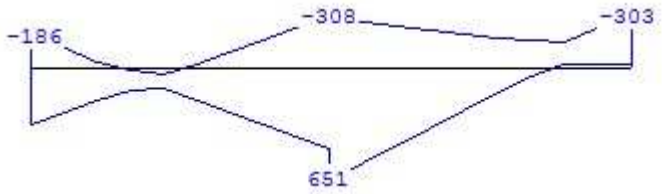
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

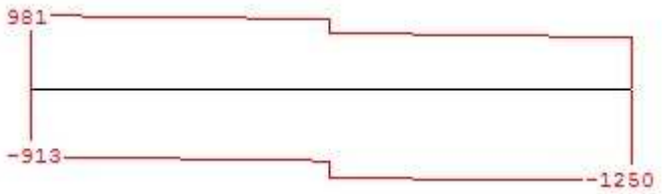
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
3	2Φ20	7,90	-1,25	2Φ20	7,55	-0,91	2Φ18	0,0	4,76			5,1	11,1
4	2Φ20	7,35	-1,90	3Φ14	6,95	-1,90	3Φ14	0,0	4,21			6,1	9,2

ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K
8	1Φ14	2,28	0,43	1Φ18	2,76	0,40	7,77	8,6
9	5Φ20	4,84	2,14	0Φ0	0.0	0,00	20,24	0,0
10	1Φ14	2,28	1,40	2Φ14	2,64	1,79	7,77	7,5

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

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(14)	(3.7)	(14)
0Φ0	6Φ20	0Φ0
Κ11	Δ5	Κ12
(4.1)	30x165	(1.5)
0Φ0	(14)	0Φ0
	6Φ20ι	
	0Φ0ι	
	14Φ12παραπ.	
	28Φ12/10[2]	
σc=0	Ec=-.5	Ec=-1.6

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

	Trd1=224.45	
	Asw/sw=.58	
	Διαμηκ=1.1	
Ec=-.8	Ec=-.7	Ec=-.6

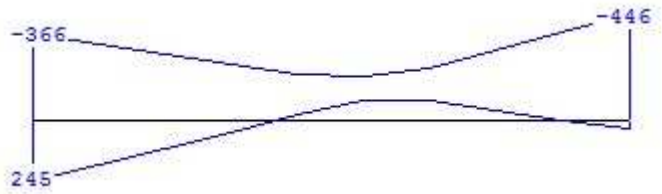
(Δ5)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	150,9	2070,0	150,9	15,71	15,71
ΜΕΣΗ	150,9	2070,0	150,9	15,71	15,71
ΤΕΛΟΣ	150,9	2070,0	150,9	15,71	15,71

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

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
5	6Φ20	4,96	-1,25	6Φ20	4,61	-0,91	0Φ0	0,0	0,00			3,7	14,4
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

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

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 4(Δ6) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(14)	(5.4)	(14)
0Φ0	5Φ20	0Φ0
Κ1	Δ6	Κ4
(5.4)	30x165	(.1)
0Φ0	(14)	0Φ0
	5Φ20ι	
	0Φ0ι	
	14Φ12παραπ.	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

	14Φ10/10[2]	
Ec=-.7	Ec=-.4	Ec=-1.6
	Trd1=224.45	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=.6	
Ec=-.4	σc=0	Ec=-.7

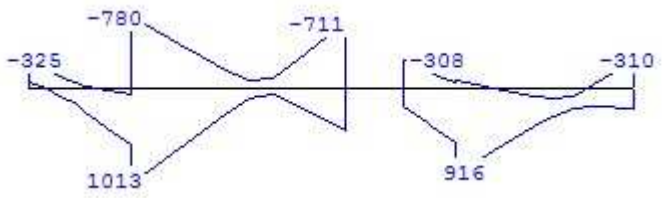
(Δ6)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	167,5	2070,0	167,5	15,71	15,71
ΜΕΣΗ	167,5	2070,0	167,5	15,71	15,71
ΤΕΛΟΣ	167,5	2070,0	167,5	15,71	15,71

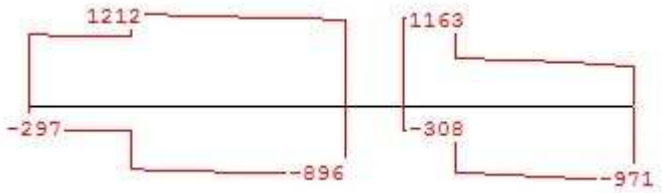
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,87 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
6	5Φ20	3,85	-1,25	5Φ20	3,16	-0,91	0Φ0	0,0	0,00			5,5	14,4
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

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

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 5(Δ7 Δ8) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(14)	(14)	(14)	(3.9)	(15)
0Φ0	5Φ20	0Φ0	2Φ16	4Φ20
Κ4	Δ7	Κ8	Δ8	Κ11
(9.5)	30x165	(9.8)	30x180	(5.6)
0Φ0	(25)	0Φ0	(32)	0Φ0
	10Φ20ι		11Φ20ι	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

	0Φ0ι		0Φ0ι	
	14Φ12παραπ.		14Φ12παραπ.	
	52Φ12/10[2]		37Φ10/10[2]	
Ec=-.1	Ec=-.6	Ec=-.7	σc=0	Ec=-.7
	Trd1=224.45		Trd1=247.13	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.6	Ec=-1.3	Ec=-.9	Ec=-1.8	Ec=0

(Δ7)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	144,2	2070,0	144,2	15,71	28,27
ΜΕΣΗ	158,8	2070,0	158,8	28,27	15,71
ΤΕΛΟΣ	148,9	2070,0	148,9	19,73	62,83

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,79 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

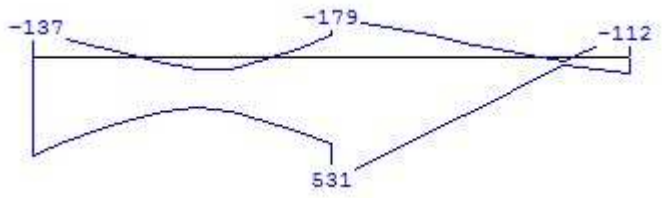
(Δ8)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	175,3	2264,1	175,3	19,73	62,83
ΜΕΣΗ	192,6	2264,1	192,6	34,56	4,02
ΤΕΛΟΣ	171,7	2264,1	171,7	16,59	34,56

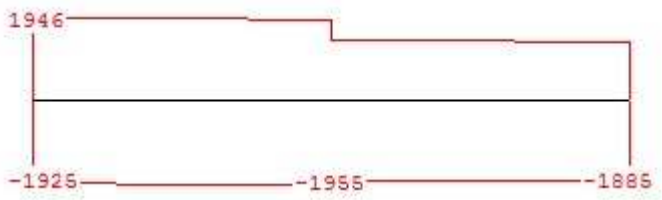
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,55 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
7	5Φ20	10,90	-1,25	10Φ20	10,56	-0,91	0Φ0	0,0	0,00			14,7	25,6
8	2Φ16	9,10	-4,25	11Φ20	9,10	-4,25	0Φ0	0,0	0,00			4,0	32,7
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
11	4Φ20	4,85	3,60	0Φ0	0.0	0,00	15,70	5,6					

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

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 6(Δ13) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(15)	(4.4)	(15)
0Φ0	6Φ20	0Φ0
Κ1	Δ13	Σ1006
(3.5)	30x180	(3)
0Φ0	(15)	0Φ0
	6Φ20ι	
	0Φ0ι	
	14Φ12παραπ.	
	18Φ10/10[2]	
σc=0	Ec=-.1	Ec=-.6
	Trd1=247.13	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=.6	
Ec=-1	Ec=-.9	Ec=-.9

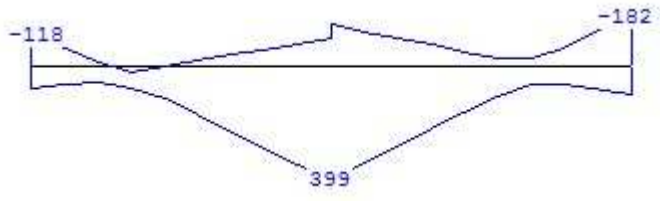
(Δ13)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	184,6	2264,1	184,6	18,85	18,85
ΜΕΣΗ	184,6	2264,1	184,6	18,85	18,85
ΤΕΛΟΣ	184,6	2264,1	184,6	18,85	18,85

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

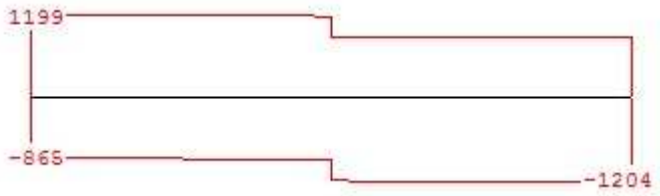
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
13	6Φ20	4,20	-1,25	6Φ20	3,51	-0,91	0Φ0	0,0	0,00			4,4	15,7
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
1	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		
1006	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .		

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



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε



ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(14)	(4.3)	(14)
0Φ0	6Φ20	0Φ0
Κ6	Δ10	Κ7
(4.1)	30x165	(3.3)
0Φ0	(14)	0Φ0
	6Φ20ι	
	0Φ0ι	
	14Φ12παραπ.	
	22Φ12/10[2]	
σc=0	σc=0	Ec=-.6
	Trd1=224.45	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=.5	
σc=0	Ec=-.8	Ec=-.9

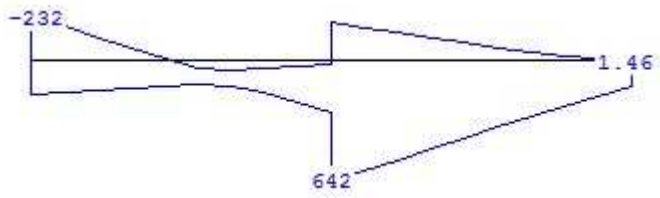
(Δ10)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	157,0	2070,0	157,0	18,85	18,85
ΜΕΣΗ	157,0	2070,0	157,0	18,85	18,85
ΤΕΛΟΣ	157,0	2070,0	157,0	18,85	18,85

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,73 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

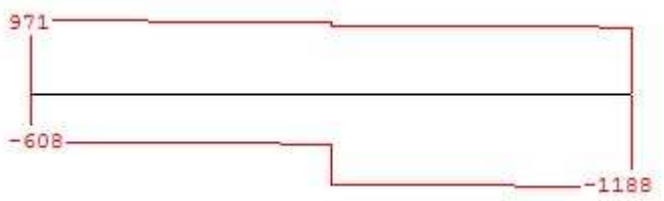
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
10	6Φ20	4,60	-1,25	6Φ20	3,76	-1,00	0Φ0	0,0	0,00			4,4	14,4
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
6	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .		
7	ευθυγραμμο+αγκ.	ορθη γωνια .		

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 8(Δ12) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε



ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(15)	(3.7)	(15)
0Φ0	6Φ20	0Φ0
Κ10	Δ12	Κ13
(.1)	30x180	(1.3)
0Φ0	(15)	0Φ0
	6Φ20ι	
	0Φ0ι	
	14Φ12παραπ.	
	22Φ12/10[2]	
Ec=-.2	Ec=-.2	Ec=-.6
	Trd1=247.13	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.5	Ec=-1.1	Ec=-.9

(Δ12)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	195,6	2264,1	195,6	18,85	18,85
ΜΕΣΗ	195,6	2264,1	195,6	18,85	18,85
ΤΕΛΟΣ	195,6	2264,1	195,6	18,85	18,85

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,74 %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	6Φ20	4,36	-0,91	6Φ20	3,77	-0,91	0Φ0	0,0	0,00			3,8	15,7
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

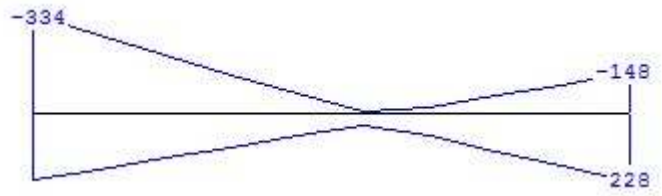
Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
10	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο+αγκ.		
13	ευθυγραμμο+αγκ.	ορθη γωνια .		

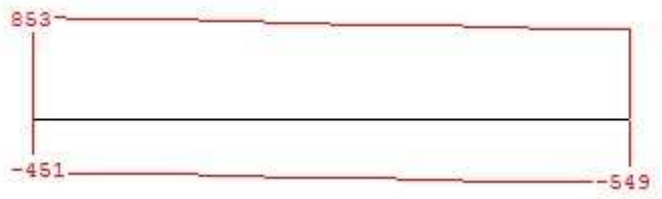
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Οπλισμοί Δοκών στάθμης 3

ΣΤΑΘΜΗ 3

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(13)	(8.6)	(6.7)
2Φ16	3Φ20	0Φ0
Κ1	Δ2	Κ4
(5.3)	30x80	(9.4)
0Φ0	(6.7)	1Φ14
	4Φ16ι	
	0Φ0ι	
	4Φ12παραπ.	
	14Φ12/10[2]	
Ec=-1.8	Ec=-1.1	Ec=-1.4
	Trd1=96.53	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.7	Ec=-.6	Ec=-.5

(Δ2)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	62,2	970,3	62,2	13,45	8,04
ΜΕΣΗ	56,1	970,3	56,1	8,04	9,42
ΤΕΛΟΣ	57,7	970,3	57,7	9,42	9,58

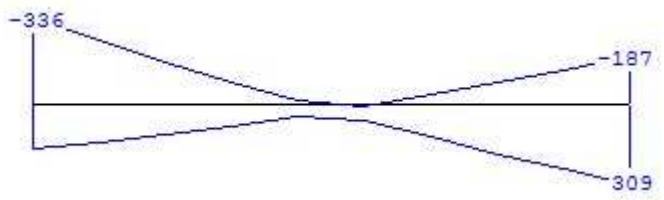
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,74 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

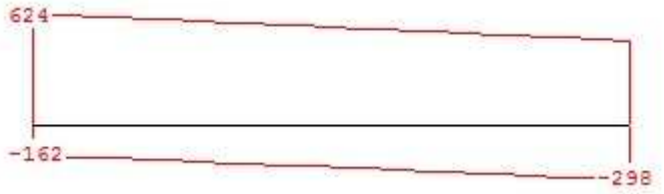
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
2	3Φ20	3,85	-1,25	4Φ16	2,80	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			8,7	6,7
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
1	2Φ16	2,60	-0,50	0Φ0	0.0	0,00	13,27	5,4					
4	0Φ0	0.0	0,00	1Φ14	2,80	2,16	6,73	9,4					

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

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

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(16)	(7.1)	(9.0)
3Φ18	3Φ20	0Φ0
K4	Δ3	K8
(8.0)	30x60	(12)
0Φ0	(7.6)	2Φ16
	3Φ20ι	
	0Φ0ι	
	2Φ12παραπ.	
	19Φ12/10[2]	
Ec=-3.1	Ec=-2.3	Ec=-2.2
	Trd1=67.08	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.8	Ec=-.9	Ec=-1.2

(Δ3)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	64,2	711,6	64,2	17,06	9,42
ΜΕΣΗ	55,4	711,6	55,4	9,42	9,42
ΤΕΛΟΣ	55,4	711,6	55,4	9,42	13,45

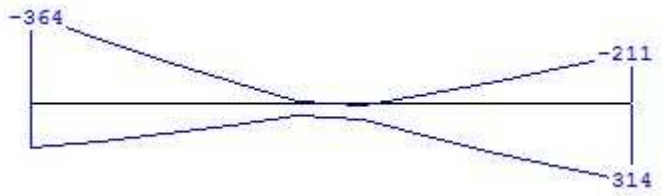
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,63 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

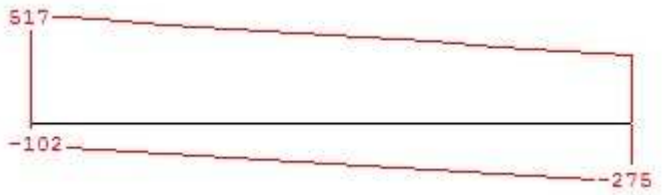
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
3	3Φ20	4,00	-1,25	3Φ20	3,65	-0,91	0Φ0	0,0	0,00			7,1	7,7
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

4	3Φ18	2,66	-0,37	0Φ0	0.0	0,00	16,41	8,0
8	0Φ0	0.0	0,00	2Φ16	2,57	1,84	9,04	13,0

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

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 3(Δ4) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(14)	(7.7)	(5.8)
2Φ18	3Φ20	0Φ0
Κ11	Δ4	Σ1012
(4.4)	30x80	(12)
0Φ0	(8.2)	0Φ0
	5Φ14ι	
	0Φ0ι	
	4Φ12παραπ.	
	21Φ10/10[2]	
Ec=-2.1	Ec=-1	Ec=-1.7
	Trd1=96.53	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.6	Ec=-.5	Ec=-.7

(Δ4)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	67,3	970,3	67,3	14,51	7,70
ΜΕΣΗ	59,6	970,3	59,6	7,70	9,42
ΤΕΛΟΣ	51,0	970,3	51,0	0,00	0,00

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

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

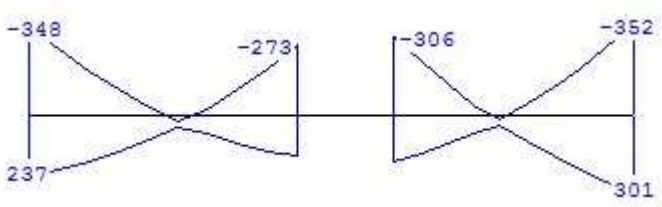
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
4	3Φ20	3,30	-1,25	5Φ14	2,68	-0,63				7,8	8,3		
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
11	2Φ18	2,76	0,40	0Φ0	0.0	0,00	14,03	4,4					

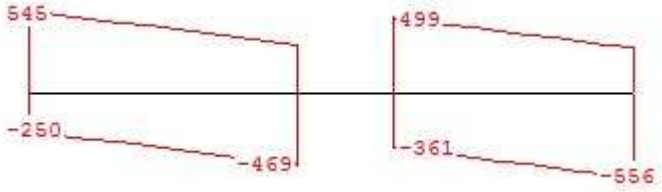
Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
11	ευθυγραμμο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	

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

(10)	(5.5)	(10)	(4.8)	(9.5)
4Φ12	2Φ20	1Φ18	2Φ20	2Φ16
Κ1	Δ1	Κ2	Δ2	Κ3
(7.1)	30x95	(5.2)	30x95	(9.7)
0Φ0	(8.0)	0Φ0	(8.0)	0Φ0
	5Φ16ι		5Φ16ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	6Φ12παραπ.		6Φ12παραπ.	
	34Φ10/10[2]		30Φ10/10[2]	
Ec=-1.6	Ec=-.9	Ec=-1.3	Ec=-1.1	Ec=-1.7
	Trd1=118.92		Trd1=118.92	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.6	Ec=-.5	Ec=-.5	Ec=-.4	Ec=-.6

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

(Δ1)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	86,4	1164,4	86,4	10,81	10,05
ΜΕΣΗ	85,5	1164,4	85,5	10,05	6,28
ΤΕΛΟΣ	91,3	1164,4	91,3	15,11	20,11

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

(Δ2)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	90,5	1164,4	90,5	15,11	20,11
ΜΕΣΗ	84,7	1164,4	84,7	10,05	6,28
ΤΕΛΟΣ	85,0	1164,4	85,0	10,30	10,05

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

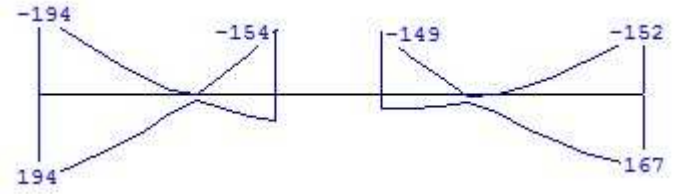
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

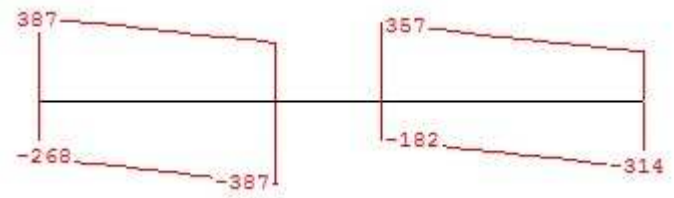
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
1	2Φ20	7,65	-1,25	5Φ16	7,12	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			5,6	8,1
2	2Φ20	7,30	-3,10	5Φ16	6,77	-3,10	0Φ0	0,0	0,00			4,9	8,1

ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K
1	4Φ12	2,65	-0,75	0Φ0	0.0	0,00	10,43	7,1
2	1Φ18	5,00	1,90	0Φ0	0.0	0,00	10,04	5,3
3	2Φ16	3,02	2,02	0Φ0	0.0	0,00	9,59	9,8

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

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(8.0)	(3.5)	(8.0)	(3.0)	(8.0)
2Φ16	2Φ16	1Φ12	2Φ14	2Φ18
Κ11	Δ3	Κ12	Δ4	Κ13
(5.0)	30x95	(2.2)	30x95	(3.6)
0Φ0	(8.0)	0Φ0	(8.0)	0Φ0
	5Φ16ι		5Φ16ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι	
	6Φ12παραπ.		6Φ12παραπ.	
	28Φ10/10[2]		31Φ10/10[2]	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Ec=-1	Ec=-.7	Ec=-1	Ec=-.4	Ec=-.8
	Trd1=118.92		Trd1=118.92	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.5	Ec=-.4	Ec=-.2	Ec=-.4	Ec=-.5

(Δ3)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	94,3	1164,4	94,3	8,04	10,05
ΜΕΣΗ	96,6	1164,4	96,6	10,05	4,02
ΤΕΛΟΣ	94,6	1164,4	94,6	8,23	20,11

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,69 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ4)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	87,8	1164,4	87,8	8,23	20,11
ΜΕΣΗ	89,9	1164,4	89,9	10,05	3,08
ΤΕΛΟΣ	87,7	1164,4	87,7	8,17	10,05

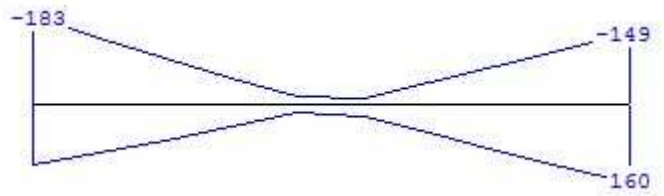
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,72 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

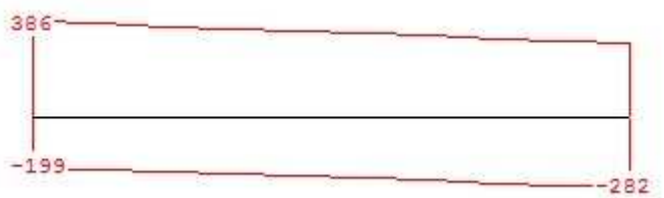
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
3	2Φ16	6,95	-1,00	5Φ16	6,67	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			3,6	8,1
4	2Φ14	7,13	-3,15	5Φ16	6,97	-3,15	0Φ0	0,0	0,00			3,0	8,1

ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K
11	2Φ16	2,90	-0,80	0Φ0	0.0	0,00	8,07	5,0
12	1Φ12	5,05	1,90	0Φ0	0.0	0,00	8,07	2,3
13	2Φ18	3,03	1,90	0Φ0	0.0	0,00	8,07	3,7

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

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

(10)	(4.5)	(7.7)
1Φ12	3Φ20	0Φ0
Κ1	Δ5	Κ4
(5.7)	30x50	(7.8)
0Φ0	(4.2)	1Φ16
	3Φ16ι	
	0Φ0ι	
	14Φ12/10[2]	
Ec=-3.1	Ec=-2.1	Ec=-3.1
	Trd1=53.67	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-1.2	Ec=-1	Ec=-1.4

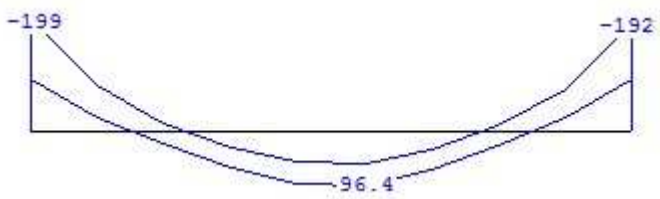
(Δ5)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	65,4	582,2	65,4	10,56	6,03
ΜΕΣΗ	59,8	582,2	59,8	6,03	9,42
ΤΕΛΟΣ	64,0	582,2	64,0	9,42	8,04

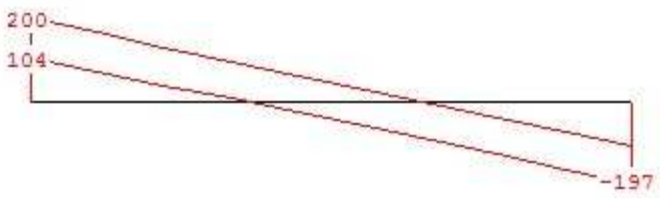
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,95 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
5	3Φ20	3,85	-1,25	3Φ16	2,80	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			4,5	4,2
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
1	1Φ12	1,75	-0,75	0Φ0	0.0	0,00	10,06	5,8					
4	0Φ0	0.0	0,00	1Φ16	2,37	1,64	7,75	7,9					

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

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 4(Δ6) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(13)	(3.2)	(12)
3Φ20	2Φ16	3Φ20
K4	Δ6	K8
(.0)	30x50	(2.3)
1Φ12	(10)	0Φ0
	2Φ20ι	
	2Φ18ι	
	4Φ12παραπ.	
	52Φ10/10[2]	
Ec=-2.8	σc=0	Ec=-2.7
	Trd1=53.67	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-1.6	Ec=-2.4	Ec=-.4

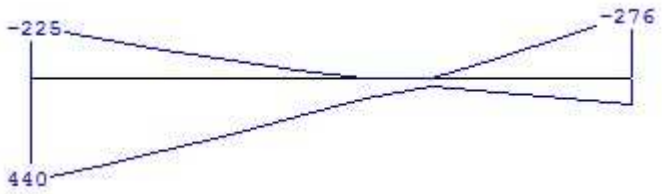
(Δ6)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	46,7	582,2	46,7	13,45	7,41
ΜΕΣΗ	44,2	582,2	44,2	11,37	4,02
ΤΕΛΟΣ	46,7	582,2	46,7	13,45	6,28

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,52 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

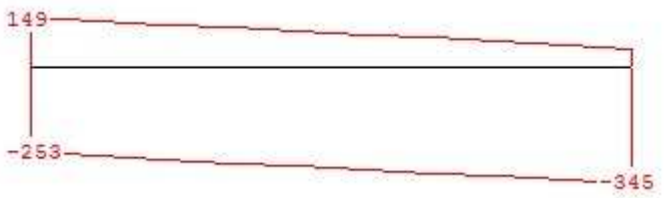
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
6	2Φ16	6,82	-1,00	2Φ20	6,91	-0,91	2Φ18	0,0	5,11			3,3	10,7
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
4	3Φ20	3,02	-0,25	1Φ12	2,03	-0,96	13,08	0,1					
8	3Φ20	2,64	1,73	0Φ0	0.0	0,00	12,50	2,4					

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

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 5(Δ7) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε



ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(11)	(6.3)	(11)
1Φ16	3Φ20	1Φ18
Κ8	Δ7	Κ11
(16)	30x60	(5.7)
4Φ20	(11)	0Φ0
	2Φ20ι	
	2Φ18ι	
	2Φ12παραπ.	
	37Φ10/10[2]	
Ec=-2.5	Ec=-1.4	Ec=-3.1
	Trd1=67.08	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-1.5	Ec=-1.2	Ec=-.5

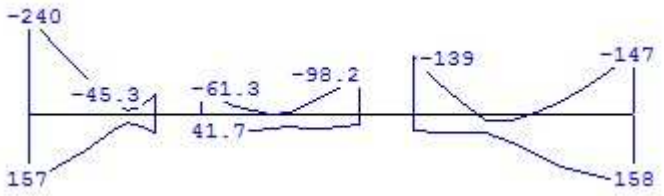
(Δ7)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	61,2	711,6	61,2	11,44	18,85
ΜΕΣΗ	61,1	711,6	61,1	11,37	9,42
ΤΕΛΟΣ	61,8	711,6	61,8	11,97	6,28

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,59 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

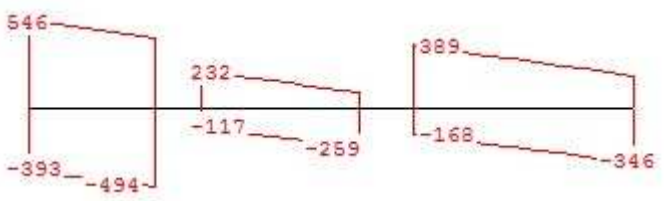
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
7	3Φ20	5,48	-0,91	2Φ20	5,27	-0,91	2Φ18	0,0	3,71			6,4	11,0
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
8	1Φ16	1,92	-0,23	4Φ20	2,91	-0,04	11,32	16,9					
11	1Φ18	2,62	1,47	0Φ0	0.0	0,00	11,40	5,8					

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

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 6(Δ8 Δ9 Δ10) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε



ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(8.0)	(3.8)	(8.0)	(1.1)	(8.0)	(1.3)	(8.0)
0Φ0	3Φ20	0Φ0	2Φ12	2Φ16	2Φ12	3Φ16
Κ3	Δ8	Κ6	Δ9	Κ7	Δ10	Κ10
(3.3)	30x95	(.8)	30x95	(1.4)	30x95	(5.8)
0Φ0	(8.0)	0Φ0	(8.0)	0Φ0	(8.0)	0Φ0
	5Φ16ι		5Φ16ι		5Φ16ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι		0Φ0ι	
	6Φ12παραπ.		6Φ12παραπ.		6Φ12παραπ.	
	17Φ10/10[2]		21Φ10/10[2]		30Φ10/10[2]	
Ec=-1.3	Ec=-1	σc=0	σc=0	Ec=-.6	Ec=-.8	Ec=-1.4
	Trd1=118.92		Trd1=118.92		Trd1=118.92	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0		Asw/sw=.57	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0		Διαμηκ=.7	
Ec=-.6	Ec=-.5	Ec=-.5	Ec=-.5	Ec=-.2	Ec=-.3	Ec=-.3

(Δ8)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	87,0	1164,4	87,0	9,42	10,05
ΜΕΣΗ	87,7	1164,4	87,7	10,05	9,42
ΤΕΛΟΣ	89,5	1164,4	89,5	11,69	20,11

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

(Δ9)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	86,6	1164,4	86,6	11,69	20,11
ΜΕΣΗ	84,8	1164,4	84,8	10,05	2,26
ΤΕΛΟΣ	83,0	1164,4	83,0	8,55	20,11

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

(Δ10)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	78,2	1164,4	78,2	8,55	20,11
ΜΕΣΗ	79,9	1164,4	79,9	10,05	2,26
ΤΕΛΟΣ	77,9	1164,4	77,9	8,29	10,05

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,58 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

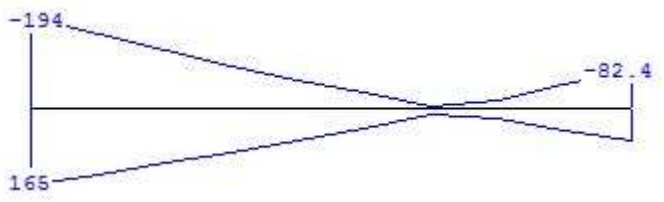
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
8	3Φ20	5,40	-1,25	5Φ16	4,87	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			3,9	8,1
9	2Φ12	6,95	-2,25	5Φ16	6,95	-2,25	0Φ0	0,0	0,00			1,1	8,1
10	2Φ12	6,25	-2,60	5Φ16	6,22	-2,60	0Φ0	0,0	0,00			1,3	8,1

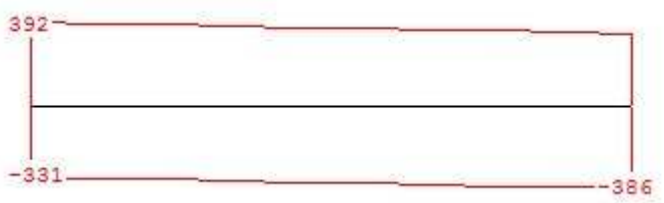
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K
7	2Φ16	4,50	1,90	0Φ0	0.0	0,00	8,07	1,4
10	3Φ16	2,90	1,90	0Φ0	0.0	0,00	8,07	5,8

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
3	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .		
10	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	ευθυγραμμο .	

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(8.0)	(3.1)	(8.0)
2Φ18	2Φ16	2Φ18
Κ10	Δ11	Κ13
(4.0)	30x95	(2.6)
0Φ0	(8.0)	0Φ0
	5Φ16ι	
	0Φ0ι	
	6Φ12παραπ.	
	22Φ10/10[2]	
Ec=-1.1	Ec=-.9	Ec=-.7
	Trd1=118.92	
	Asw/sw=.53	
	Διαμηκ=.7	
Ec=-.5	Ec=-.4	Ec=-.5

(Δ11)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	87,5	1164,4	87,5	9,11	10,05
ΜΕΣΗ	88,5	1164,4	88,5	10,05	4,02
ΤΕΛΟΣ	87,5	1164,4	87,5	9,11	10,05

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

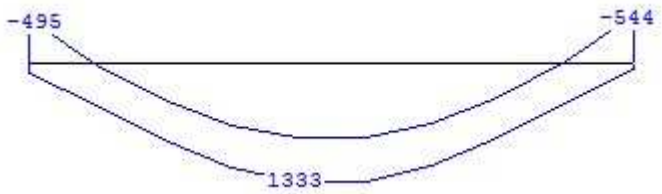
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
11	2Φ16	3,65	-0,72	5Φ16	3,65	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			3,2	8,1
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

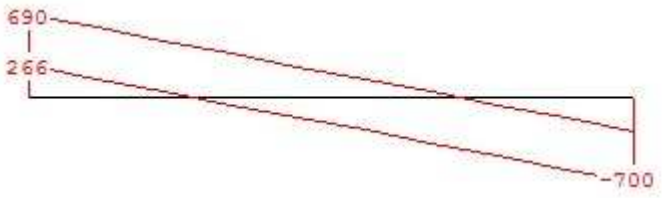
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

10	2Φ18	2,71	-0,14	0Φ0	0.0	0,00	8,07	4,0
13	2Φ18	3,05	1,90	0Φ0	0.0	0,00	8,07	2,6

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

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 8(Δ12) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(13)	(2.7)	(13)
4Φ18	2Φ14	4Φ18
Κ8	Δ12	Κ10
(19)	30x150	(19)
2Φ16	(29)	3Φ12
	5Φ20ι	
	5Φ20ι	
	12Φ12παραπ.	
	95Φ10/10[2]	
Ec=-.3	σc=0	Ec=-.3
	Trd1=201.77	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.4	Ec=-.5	Ec=-.5

(Δ12)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	143,3	1875,9	143,3	13,26	19,73
ΜΕΣΗ	164,3	1875,9	164,3	31,42	3,08
ΤΕΛΟΣ	143,3	1875,9	143,3	13,26	19,10

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

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

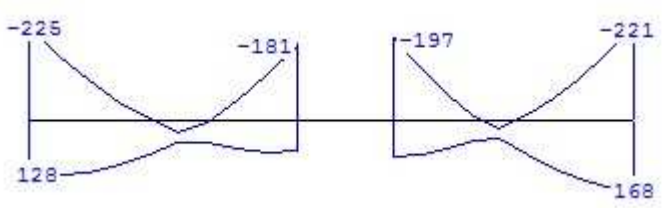
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
12	2Φ14	11,20	-0,88	5Φ20	11,26	-0,91	5Φ20	0,0	9,46			2,7	29,6
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
8	4Φ18	4,13	0,68	2Φ16	4,49	0,40	13,01	19,7					
10	4Φ18	4,13	3,00	3Φ12	4,33	3,48	13,01	19,0					

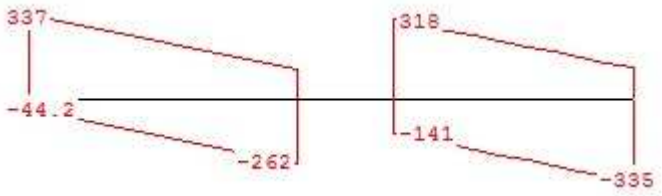
Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
8	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .
10	καμπυλο .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .

Οπλισμοί Δοκών στάθμης 5

ΣΤΑΘΜΗ 5

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(7.4)	(3.1)	(6.7)	(2.7)	(6.7)
3Φ12	2Φ16	1Φ12	2Φ14	2Φ16
Κ1	Δ1	Κ2	Δ2	Κ3
(2.4)	30x80	(2.3)	30x80	(4.3)
0Φ0	(6.7)	0Φ0	(6.7)	0Φ0
	2Φ16ι		4Φ16ι	
	2Φ14ι		0Φ0ι	
	4Φ12παραπ.		4Φ12παραπ.	
	34Φ10/10[2]		30Φ10/10[2]	
Ec=-1.6	Ec=-.9	Ec=-1.6	Ec=-1	Ec=-1.7
	Trd1=96.53		Trd1=96.53	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-.7	Ec=-.7	Ec=-.4	Ec=-.6	Ec=-.7

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

(Δ1)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	84,6	970,3	84,6	7,41	4,02
ΜΕΣΗ	84,3	970,3	84,3	7,10	4,02
ΤΕΛΟΣ	85,6	970,3	85,6	8,23	12,06

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,46 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

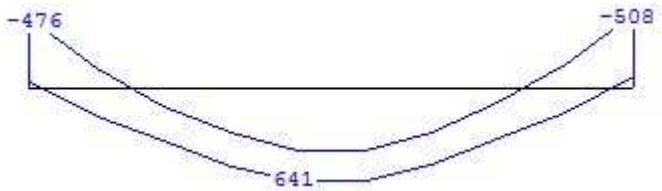
(Δ2)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	89,4	970,3	89,4	8,23	12,06
ΜΕΣΗ	89,2	970,3	89,2	8,04	3,08
ΤΕΛΟΣ	88,1	970,3	88,1	7,10	8,04

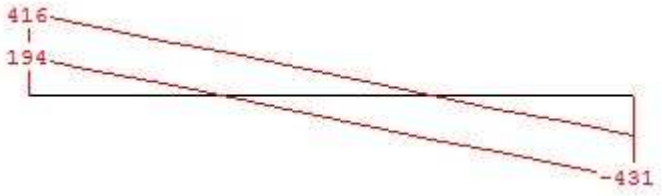
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,44 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
1	2Φ16	7,10	-1,00	2Φ16	6,82	-0,72	2Φ14	0,0	3,31			3,2	6,7
2	2Φ14	6,63	-2,80	4Φ16	6,47	-2,80	0Φ0	0,0	0,00			2,8	6,7
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
1	3Φ12	2,35	-0,75	0Φ0	0.0	0,00	7,40	2,4					
2	1Φ12	4,40	1,60	0Φ0	0.0	0,00	6,73	2,3					
3	2Φ16	2,89	1,89	0Φ0	0.0	0,00	6,73	4,3					

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

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(10)	(2.9)	(11)
4Φ16	2Φ14	3Φ20
Κ8	Δ3	Κ10
(7.3)	30x100	(6.6)
0Φ0	(16)	0Φ0
	3Φ20ι	
	3Φ18ι	
	6Φ12παραπ.	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

	95Φ10/10[2]	
Ec=-2.3	σc=0	Ec=-2.4
	Trd1=126.41	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.4	Ec=-.6	Ec=-.5

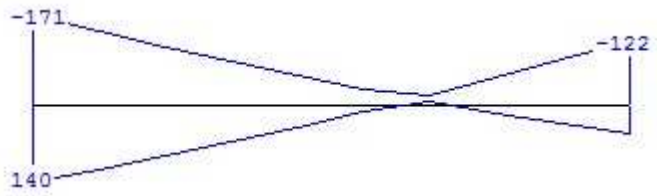
(Δ3)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	137,2	1229,1	137,2	11,12	9,42
ΜΕΣΗ	144,0	1229,1	144,0	17,06	3,08
ΤΕΛΟΣ	138,8	1229,1	138,8	12,50	9,42

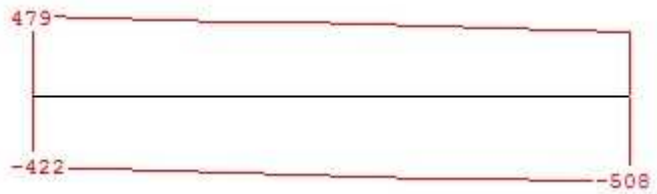
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,47 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
3	2Φ14	11,20	-0,88	3Φ20	11,26	-0,91	3Φ18	0,0	9,46			2,9	16,9
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
8	4Φ16	3,38	0,55	0Φ0	0.0	0,00	10,77	7,4					
10	3Φ20	3,88	2,63	0Φ0	0.0	0,00	11,76	6,7					

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

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 3(Δ4) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(6.7)	(3.6)	(6.7)
0Φ0	3Φ18	0Φ0
Κ1	Δ4	Κ4
(4.5)	30x80	(1.6)
0Φ0	(6.7)	0Φ0

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

	4Φ16ι	
	0Φ0ι	
	4Φ12παραπ.	
	14Φ10/10[2]	
Ec=-1.3	Ec=-1	Ec=-1.6
	Trd1=96.53	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.6	Ec=-.5	Ec=-.4

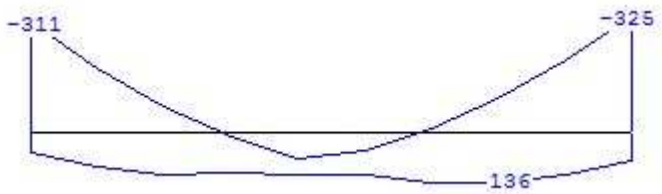
(Δ4)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	79,4	970,3	79,4	7,63	8,04
ΜΕΣΗ	79,8	970,3	79,8	8,04	7,63
ΤΕΛΟΣ	79,4	970,3	79,4	7,63	8,04

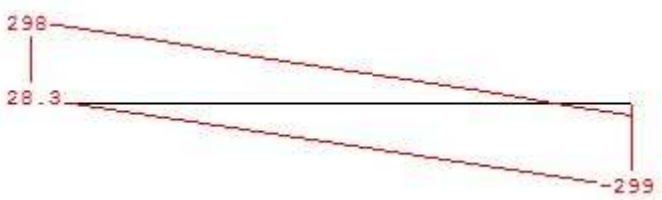
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,88 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
4	3Φ18	3,60	-1,13	4Φ16	2,80	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			3,6	6,7
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

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

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 4(Δ5) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(8.8)	(3.1)	(10)
2Φ18	2Φ16	3Φ18

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Κ4	Δ5	Κ8
(3.6)	30x80	(2.5)
1Φ12	(6.7)	1Φ14
	2Φ16ι	
	2Φ14ι	
	4Φ12παραπ.	
	52Φ10/10[2]	
Ec=-2.4	Ec=-.9	Ec=-2.2
	Trd1=96.53	
	Asw/sw=.66	
	Διαμηκ=.7	
Ec=-.3	Ec=-.4	Ec=-.4

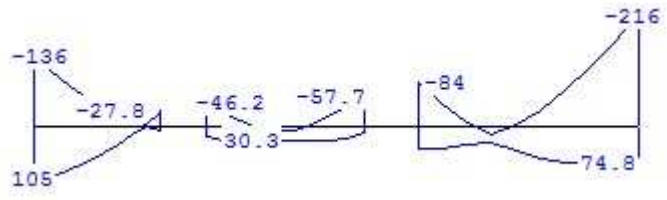
(Δ5)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	88,0	970,3	88,0	9,11	5,15
ΜΕΣΗ	85,7	970,3	85,7	7,10	4,02
ΤΕΛΟΣ	90,8	970,3	90,8	11,66	5,56

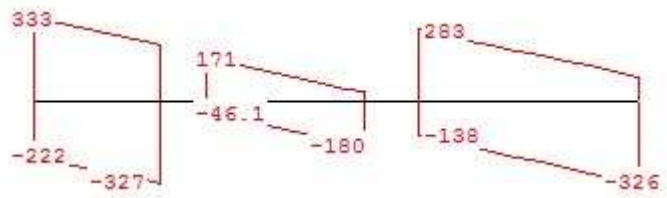
ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,10 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
5	2Φ16	6,82	-1,00	2Φ16	6,55	-0,72	2Φ14	0,0	5,11			3,2	6,7
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
4	2Φ18	3,27	-0,37	1Φ12	2,63	-0,96	8,87	3,6					
8	3Φ18	3,07	2,25	1Φ14	2,80	2,16	10,91	2,6					

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

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 5(Δ6 Δ7 Δ8) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)





ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(6.7)	(2.5)	(6.7)	(.6)	(6.7)	(3.4)	(6.9)
0Φ0	3Φ18	0Φ0	2Φ12	1Φ12	2Φ16	2Φ14
Κ3	Δ6	Κ6	Δ7	Κ7	Δ8	Κ10
(3.0)	30x80	(.6)	30x80	(1.4)	30x80	(1.8)
0Φ0	(6.7)	0Φ0	(6.7)	0Φ0	(6.7)	0Φ0
	4Φ16ι		4Φ16ι		4Φ16ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι		0Φ0ι	
	4Φ12παραπ.		4Φ12παραπ.		4Φ12παραπ.	
	17Φ10/10[2]		21Φ10/10[2]		30Φ10/10[2]	
Ec=-1.2	Ec=-.9	Ec=-.5	Ec=-.3	Ec=-.9	Ec=-1	Ec=-1.6
	Trd1=96.53		Trd1=96.53		Trd1=96.53	
	Asw/sw=0		Asw/sw=0		Asw/sw=1.09	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0		Διαμηκ=1.2	
Ec=-.5	Ec=-.5	Ec=-.2	Ec=-.2	Ec=-.2	Ec=-.3	Ec=-.3

(Δ6)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	82,9	970,3	82,9	7,63	8,04
ΜΕΣΗ	83,4	970,3	83,4	8,04	7,63
ΤΕΛΟΣ	85,5	970,3	85,5	9,90	16,08

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,69 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ7)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	87,3	970,3	87,3	9,90	16,08
ΜΕΣΗ	85,2	970,3	85,2	8,04	2,26
ΤΕΛΟΣ	84,5	970,3	84,5	7,41	16,08

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,27 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

(Δ8)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	86,6	970,3	86,6	7,41	16,08
ΜΕΣΗ	87,4	970,3	87,4	8,04	4,02
ΤΕΛΟΣ	86,3	970,3	86,3	7,10	8,04

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,48 %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	4,98	-1,13	4Φ16	4,57	-0,72	0Φ0	0,0	0,00			2,6	6,7
7	2Φ12	6,60	-2,20	4Φ16	6,60	-2,20	0Φ0	0,0	0,00			0,7	6,7
8	2Φ16	5,92	-2,30	4Φ16	5,92	-2,30	0Φ0	0,0	0,00			3,5	6,7
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
7	1Φ12	3,90	1,60	0Φ0	0.0	0,00	6,73	1,4					
10	2Φ14	2,60	1,73	0Φ0	0.0	0,00	6,96	1,8					

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

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Οπλισμοί Υποστυλωμάτων

Πεδίο	Περιγραφή
Κεφ	Κεφαλή Υποστυλώματος
Ποδ	Πόδας Υποστυλώματος
Nsd (kN)	Τιμή σχεδιασμού του αξονικού φορτίου
Msdy (kNm)	Τιμή σχεδιασμού ροπής κατά Υ άξονα
Msdx (kNm)	Τιμή σχεδιασμού ροπής κατά Χ άξονα
acdy	Ικανοτικός Συντελεστής Μεγέθυνσης κατά Υ
acdx	Ικανοτικός Συντελεστής Μεγέθυνσης κατά Χ
Vrd1 (kN)	Αντοχή σε τέμνουσα χωρίς απαίτηση πρόσθετου οπλισμού
Vrd2 (kN)	Τέμνουσα αντοχής λόγω λοξής θλίψης κορμού
Ac * Fcd (kN)	Εμβαδόν Διατομής * Αντοχή Σχεδιασμού Σκυροδέματος
ζ	Ο λόγος ελάχιστης προς μέγιστης τέμνουσας
Vcd (kN)	Τέμνουσα δύναμη που λαμβάνεται από το θλιβόμενο πέλμα
As/s(cm)	Τιθέμενος οπλισμός ανά απόσταση

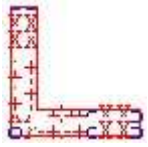
Υποστυλώματα

Α/Α Υποστυλώματος Διαστάσεις Υποστυλώματος (cm)					
Α/Α Στάθμης (Διαμήκης Οπλισμός)(Δυσμενέστερος Συνδυασμός) (Γεωμετρικό ποσοστό οπλισμού)					
Αντοχή Σκυροδέματος και Χάλυβα Έναντι κάμψης [Mpa]		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Τιμές Σχεδιασμού	Τάση Σκυροδέματος (Mpa)	Ροπή ικανοτικού Ελέγχου (Mpa)	Ανηγμένη αξονική δύναμη	Εκκεντρότητα κατά Υ	
Τιμές Σχεδιασμού			Συντελεστής Λυγισμού		
Τιμές Σχεδιασμού	Τάση Χάλυβα (MPa)	Ροπή ικανοτικού Ελέγχου (MPa)	Συντελεστής Λυγισμού	Εκκεντρότητα κατά Χ	
Οπλισμός Σχάρας (Τοιχείο) ή Σύμβολο επεξήγησης σχήματος οπλισμού					
Σχήμα Συνδετήρων					
(Μήκος Περιοχής [cm]) Διάμετρος Συνδετήρα [mm] / Απόσταση [cm]					
Ικανοτικοί συντελεστες Τοιχειου (Μηδενικοί σε περίπτωση υποστυλώματος)					
Ικανοτικοί συντελεστές Υποστυλώματος					
Μέγιστη Παραμόρφωση Γωνίας (0/00) (Παραμόρφωση για Συνδυασμό Φόρτισης)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Α/Α Τμήματος) Μηχανικό Ογκομετρικό Ποσοστό Συνδετήρων (Απαιτούμενο και τιθέμενο) Συντελεστής Περίσφιξης				Αντοχή Χάλυβα Συνδετήρα [MPa]	
Διεύθυνση Τοπικού Άξονα Αριθμός Σκελών Vrd1 Vrd2					
Τιμή Ελέγχου Αξονικού Φορτίου Τιμή Αξονικού Φορτίου Συμπέρασμα (δισδιαγώνιος Οπλισμός [cm^2]					
Χωρίς Σεισμό	Με Σεισμό στον Πόδα	Με Σεισμό στο Μέσον	Με σεισμό στην Κεφαλή	(Τοιχείο)	
Vsd	Vsd	Vsd	Vsd	Λόγος Διατμήσεως	(Διάσταση Ακραίου Υποστυλώματος)
Vcd	Vcd	Vcd	Vcd	Οριζόντιο Ποσοστό Οπλισμού Κορμού	(Αξονικό Φορτίο Σχεδιασμού Ακραίου Υποστυλώματος [kN])
				Κατακόρυφο Ποσοστό Οπλισμού Κορμού	(Επιτρεπόμενο Αξονικό Φορτίο Ακραίου Υποστυλώματος [kN])
As/s	As/s	As/s	As/s		(Ανηγμένη αξονική δύναμη Ακραίου Υποστυλώματος)
Διεύθυνση Τοπικού Άξονα Αριθμός Σκελών Vrd1 Vrd2					
Τιμή Ελέγχου Αξονικού Φορτίου Τιμή Αξονικού Φορτίου Συμπέρασμα (δισδιαγώνιος Οπλισμός [cm^2]					Ροπή Στρέψης Σχεδιασμού [kNm]
Χωρίς Σεισμό	Με Σεισμό στον 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 150x30x120x120x30x150					
Σταθμη 2 18Φ12+15Φ20+9Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2+3-11)(ρ=11.2/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 200	σc=14.05	Μεπ-y=3339	vd= .11	ey=0	
Msdy=262	x 1 as=100		Sy= .69		
Msdx=1160	σs=434.78	Μεπ-x=3339	Sx= .66	ex=0	
+:Φ12 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ12/10(οριζ) Φ12/10(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (380cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=3.5					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.923 -67) (1.779-39) (.245 -47) (.679 -89)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ1.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.481 Wτιθ.=.711 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=180 Vrd2=1179					
.1AcFcd= -600 Nsd=-326 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.44As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=118	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=983	as=.3	(30x60)
Vcd=180	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=45	ρh=7.5000	Nsd= 764
				ρv=7.50000	Νεπ= 5991
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,22500		vd=0,25
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=213 Vrd2=1242					
.1AcFcd= -600 Nsd=-326 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.79As (δισδ)=0					Msd=.2222
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=156.4
Vsd=1	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=29		As =0
Vcd 213	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=63		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.679 -89) (1.938-10) (.909 -2) (.96 -89)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ1.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.444 Wτιθ.=.711 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=266 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-407 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.44As (δισδ)=0					Msd=.2863
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=9	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=76		As =0
Vcd=266	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=79		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=226 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-407 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.79As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=40	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=927	as=.3	(30x30)
Vcd 226	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=56	ρh=6.0000	Nsd= 705
				ρv=6.00000	Νεπ= 5991
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,18000		vd=0,24



Υποστυλώματα

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Κ 2 150x30					
Σταθμη 2 2Φ10+8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2+3+8+11)(ρ=14.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 767	σc=11.3	Μεπ-y=1998	vd= .1	ey=0	
Msdy=999	x 2.33	as=1.27	Sy= .75		
Msdx=34	σs=267.89	Μεπ-x=372	Sx= .75	ex=0	
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/12(οριζ) Φ10/13(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (380cm) 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. (.735 -83) (1.127-18) (1.037-71) (.812 -154)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ2.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.441 Wτιθ.=.711 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=232 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-445 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.42As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=15	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=646	as=.3	(30x60)
Vcd=232	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=58	ρh=4	Nsd= 700
				ρv=4	Νεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,12000		vd=0,23
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=272 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-445 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.5052
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=15	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=190		As =0
Vcd 272	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=81		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,11554		=0,0000

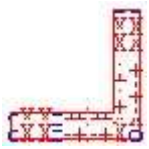


Υποστυλώματα

Κ 3 30x120x120x30x150x150					
Σταθμη 2 18Φ10+15Φ20+9Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3+8+11)(ρ=11.2/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 281	σc=14.16	Μεπ-y=3339	vd= .07	ey=0	
Msdy=488	x 1 as=100		Sy= .75		
Msdx=1160	σs=434.78	Μεπ-x=3339	Sx= .75	ex=0	
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/10(οριζ) Φ10/10(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (380cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=3.5					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.376 -20) (.217 -16) (2.693-23) (1.491-23)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ3.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.625 Wτιθ.=.711 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=168 Vrd2=1179					
.1AcFcd= -600 Nsd=-249 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.94As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=6	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=426	as=.3	(30x60)
Vcd=168	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=42	ρh=3.5000	Nsd= 992
				ρv=3.5	Νεπ= 5991
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,10500		vd=0,33
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=201 Vrd2=1242					
.1AcFcd= -600 Nsd=-249 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.66As (δισδ)=0					Msd=.1695

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

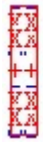
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=156.4
Vsd=1	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=24		As =0
Vcd 201	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=60		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.134-22) (1.115-21) (2.983-21) (.376 -20)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ3.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.355 Wτιθ.=.711 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=252 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-311 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.94As (δισδ)=0					Msd=.2184
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=33		As =0
Vcd=252	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=75		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=212 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-311 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.66As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=56	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=767	as=.3	(30.0000
Vcd 212	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=53	ρh=5	Nsd= 565
				ρv=5	Νεπ= 5991
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,15000		vd=0,19



Υποστυλώματα

Κ 4 30x150					
Σταθμη 2 2Φ10+8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3+8+11)(ρ=14.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 1751	σc=13.5	Μεπ-y=457	vd= .26	ey=0	
Msdy=25	x 1 as=100		Sy= .66		
Msdx=1444	σs=289.3	Μεπ-x=2226	Sx= 0	ex=0	
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/14(οριζ) Φ10/15(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (380cm) Φ12/10					
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. (1.371-16) (1.624-17) (1.321-17) (1.064-108)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ4.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.772 Wτιθ.=1.02 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=387 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-1213=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.2076
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=11	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=20		As =0
Vcd=387	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=348		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=347 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-1213=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.88As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=19	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=762	as=.31745	(60x30)
Vcd 347	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=243	ρh=3.5000	Nsd= 1226
				ρv=3.5	Νεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,10500		vd=0,41

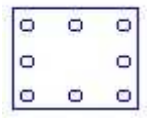
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε



Υποστυλώματα

Κ 5 50x40					
Σταθμη 2 8Φ18 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+11-13+15)(ρ=10.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 430	σc=6.09	Μεπ-y=268	vd= .13	ey=0	
Msdy=52	x 1 as=3.8		Sy= .75		
Msdx=18	σs=79.81	Μεπ-x=202	Sx= .66	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (380cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.399 -18) (.425 -36) (.491 -151) (.353 -13)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ5.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.195 Wτιθ.=.381 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=128 Vrd2=759					
.1AcFcd= -334 Nsd=-288 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.32As (δισδ)=0					Msd=8.904
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=85.65
Vsd=5	Vsd=85	Vsd=85	Vsd=85		As =0
Vcd=128	Vcd=38	Vcd=128	Vcd=38		
As/s=.022	=0,02717	=0,02200	=0,02717		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=133 Vrd2=733					
.1AcFcd= -334 Nsd=-288 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.24As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=5	Vsd=85	Vsd=85	Vsd=85		
Vcd 133	Vcd=39	Vcd=133	Vcd=39		
As/s=.0275	=0,03421	=0,02750	=0,03421		

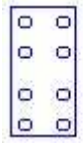


Υποστυλώματα

Κ 6 30x60				
Σταθμη 2 8Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2-3-11)(ρ=11.3/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 228	σc=5.63	Μεπ-y=144	vd= .18	ey=0
Msdy=26	x 1 as=3.55		Sy= .66	
Msdx=19	σs=61.74	Μεπ-x=293	Sx= .66	ex=0
o:Φ18				
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος				

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Συνδετ./Περιοχη: (380cm) 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. (.253 -90) (.354 -102) (.406 -1) (.454 -15)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ6.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.349 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=134 Vrd2=621					
.1AcFcd= -300 Nsd=-350 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.89As (δισδ)=0					Msd=6.654
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=69.55
Vsd=5	Vsd=49	Vsd=49	Vsd=49		As =0
Vcd=134	Vcd=121	Vcd=134	Vcd=121		
As/s=.033	=0,03300	=0,03300	=0,03300		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=124 Vrd2=698					
.1AcFcd= -300 Nsd=-350 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.33As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=4	Vsd=49	Vsd=49	Vsd=49		
Vcd 124	Vcd=112	Vcd=124	Vcd=112		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		



Υποστυλώματα

Κ 7 30x70					
Σταθμη 2 4Φ18+4Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2-3+8+11)(ρ=10.8/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 274	σc=5.95	Μεπ-y=164	vd= .17	ey=0	
Msdy=22	x 1 as=2.9		Sy= .66		
Msdx=53	σs=71.09	Μεπ-x=399	Sx= .75	ex=0	
X:Φ18 o:Φ20					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (380cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=3.5 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.28 -16) (.287 -138) (.328 -103) (.48 -13)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ7.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.313 Wτιθ.=.368 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=153 Vrd2=724					
.1AcFcd= -350 Nsd=-381 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=9.949
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=84.04
Vsd=5	Vsd=71	Vsd=71	Vsd=71		As =0
Vcd=153	Vcd=137	Vcd=153	Vcd=137		
As/s=.0385	=0,03850	=0,03850	=0,03850		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=137 Vrd2=828					
.1AcFcd= -350 Nsd=-381 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.48As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=16	Vsd=71	Vsd=71	Vsd=71		
Vcd 137	Vcd=123	Vcd=137	Vcd=123		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε



Υποστυλώματα

Κ 8 45x95					
Σταθμη 2 24Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2+3+8+11)(ρ=27.5/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 1446	σc=12.72	Μεπ-y=1099	vd= .31	ey=0	
Msdy=96	x 2.33	as=2.03	Sy= .66		
Msdx=848	σs=237.65	Μεπ-x=1721	Sx= .69	ex=0	
o:Φ25					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος(2) +Ενδιαμεσος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (380cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.395-16) (1.334-99) (1.213-99) (1.237-14)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ8.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.363 Wτιθ.=.483 a=.4					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=412 Vrd2=1597					
.1AcFcd= -713 Nsd=-1493=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.3173
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=242.8
Vsd=39	Vsd=458	Vsd=458	Vsd=458		As =0
Vcd=412	Vcd=371	Vcd=412	Vcd=371		
As/s=.05225	=0,05764	=0,05225	=0,05764		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=392 Vrd2=1727					
.1AcFcd= -713 Nsd=-1493=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.39As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=71	Vsd=618	Vsd=618	Vsd=618		
Vcd 392	Vcd=352	Vcd=392	Vcd=352		
As/s=.02475	=0,07615	=0,06489	=0,07615		

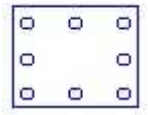


Υποστυλώματα

Κ 9 50x40				
Σταθμη 2 8Φ18 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+11+14+15)(ρ=10.1/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 627	σc=7.4	Μεπ-y=282	vd= .18	ey=0
Msdy=64	x 1 as=3.97		Sy= .75	
Msdx=24	σs=105.02	Μεπ-x=216	Sx= .66	ex=0
o:Φ18				
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ρομβοειδης				

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Συνδετ./Περιοχη: (380cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.59 -18) (.459 -100) (.636 -117) (.543 -46)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ9.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.282 Wτιθ.=.381 a=.36					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=146 Vrd2=759					
.1AcFcd= -334 Nsd=-407 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.3 As (δισδ)=0					Msd=9.582
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=85.65
Vsd=9	Vsd=88	Vsd=88	Vsd=88		As =0
Vcd=146	Vcd=131	Vcd=146	Vcd=131		
As/s=.022	=0,02200	=0,02200	=0,02200		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=150 Vrd2=733					
.1AcFcd= -334 Nsd=-407 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=18	Vsd=88	Vsd=88	Vsd=88		
Vcd 150	Vcd=135	Vcd=150	Vcd=135		
As/s=.0275	=0,02750	=0,02750	=0,02750		



Υποστυλώματα

Κ 10 30x150x15x95x45x245					
Σταθμη 2 16Φ10+12Φ20+10Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3-11)(ρ=9.8/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 1067	σc=10.65	Μεπ-y=908	νd= .12	ey=0	
Msdy=71	x 1 as=100		Sy= .69		
Msdx=1878	σs=231.75	Μεπ-x=6088	Sx= .69	ex=0	
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/10(οριζ) Φ10/10(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος(2) +Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (380cm) 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. (.535 -16) (.193 -97) (.41 -17) (.611 -12)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ10.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.143 Wτιθ.=.309 a=.4					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=267 Vrd2=1597					
.1AcFcd= -713 Nsd=-530 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.3787
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=242.8
Vsd=20	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=28		As =0
Vcd=267	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=80		
As/s=.05225	=0,00000	=0,00000	=0,05225		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=247 Vrd2=1727					
.1AcFcd= -713 Nsd=-530 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.49As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=35	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=304		
Vcd 247	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=74		
As/s=.02475	=0,00000	=0,00000	=0,06600		
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.193 -97) (.38 -2) (1.006-21) (.195 -1)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ10.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.551 Wτιθ.=.711 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=289 Vrd2=1552					

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

.1AcFcd= -750 Nsd=-558 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.3069
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=9	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=13		As =0
Vcd=289	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=86		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=249 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-558 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.49As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=94	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=798	as=.3	(30x95)
Vcd 249	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=62	ρh=5	Nsd= 1387
				ρv=5	Νεπ= 9854
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,15000		vd=0,29

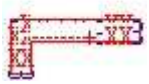


Υποστυλώματα

Κ 11 30x45x150x30x180x75					
Σταθμη 2 16Φ10+11Φ20+7Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2+3-11)(ρ=10.2/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 40	σc=7.79	Μεπ-y=3285	vd= .12	ey=0	
Msdy=947	x 1 as=100		Sy= .66		
Msdx=68	σs=259.69	Μεπ-x=947	Sx= .69	ex=0	
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/10(οριζ) Φ10/10(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ακραιος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (380cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=3.5					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.68 -22) (.627 -3) (.395 -109) (.335 -90)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ11.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.335 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=285 Vrd2=1800					
.1AcFcd= -901 Nsd=-566 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.4 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=173	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=925	as=.3	(30x30)
Vcd=285	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=71	ρh=5	Nsd= 532
				ρv=5	Νεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,15000		vd=0,18
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=331 Vrd2=1863					
.1AcFcd= -901 Nsd=-566 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.45As (δισδ)=0					Msd=.4192
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=247.1
Vsd=38	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=87		As =0
Vcd 331	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=99		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.538 -104) (.207 -13) (.335 -90) (.56 -89)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ11.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.294 Wτιθ.=.413 a=.27					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=82 Vrd2=465					
.1AcFcd= -225 Nsd=-142 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.4 As (δισδ)=0					Msd=8.230
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=47.81
Vsd=1	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=6		As =0
Vcd=82	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=24		
As/s=.02475	=0,00000	=0,00000	=0,02475		=0,0000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=80 Vrd2=504					
.1AcFcd= -225 Nsd=-142 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.45As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=21	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=49		
Vcd 80	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=24		
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,01652		



Υποστυλώματα

Κ 12 125x30					
Σταθμη 2 8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2-3+8+11)(ρ=17.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 578	σc=7.09	Μεπ-y=1529	vd= 0	ey=0	
Msdy=436	x 2.33	as=1.53	Sy= .75		
Msdx=7	σs=116.97	Μεπ-x=394	Sx= .66	ex=0	
X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (380cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.545 -22) (.424 -11) (.514 -13) (.601 -13)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ12.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.272 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=222 Vrd2=1231					
.1AcFcd= -625 Nsd=-571 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.33As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=12	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=276	as=.3	(30x60)
Vcd=222	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=55	ρh=2	Nsd= 433
				ρv=2	Νεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,06000		vd=0,14
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=256 Vrd2=1293					
.1AcFcd= -625 Nsd=-571 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.48As (δισδ)=0					Msd=.1913
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=164.0
Vsd=3	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=161		As =0
Vcd 256	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=77		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,09024		=0,0000

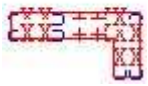


Υποστυλώματα

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Κ 13 150x30x120x45x30x75					
Σταθμη 2 4Φ10+11Φ20+7Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2-3+8+11)(ρ=11.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 13	σc=10.78	Μεπ-y=2526	vd= .09	ey=0	
Msdy=913	x 1 as=100		Sy= .66		
Msdx=44	σs=364.09	Μεπ-x=935	Sx= .75	ex=0	
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/17(οριζ) Φ10/17(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ακραιος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (380cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=3.5					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=3.5 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.526 -11) (.647 -11) (.537 -19) (1.029-13)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ13.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.381 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=212 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-309 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.84As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=22	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=489	as=.3	(30x30)
Vcd=212	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=53	ρh=3	Nsd= 606
				ρv=3	Νεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,09000		vd=0,20
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=251 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-309 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.61As (δισδ)=0					Msd=.1573
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=9	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=36		As =0
Vcd 251	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=75		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.377 -22) (.526 -11) (.216 -3) (.229 -14)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ13.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.223 Wτιθ.=.413 a=.27					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=75 Vrd2=465					
.1AcFcd= -225 Nsd=-93 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.84As (δισδ)=0					Msd=.0378
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=47.81
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=5		As =0
Vcd=75	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=22		
As/s=.02475	=0,00000	=0,00000	=0,02475		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=73 Vrd2=504					
.1AcFcd= -225 Nsd=-93 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.61As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=6	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=24		
Vcd 73	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=22		
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,01650		



Υποστυλώματα

Κ 14 145x30 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 0/1000 M1=1.7KNm/m M2-3=3.65KNm/m				
Σταθμη 2 30Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1-11+14-16)(ρ=5.1/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 563	σc=13.45	Μεπ-y=1323	vd= .13	ey=0
Msdy=910	x 2.33	as=1.31	Sy= .75	
Msdx=19	σs=434.78	Μεπ-x=292	Sx= .75	ex=0

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

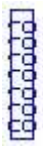
ο:Φ10 Σχαρες:Φ10/12(οριζ) Φ10/10(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων:					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.415-22) (1.24 -22) (1.25 -23) (.837 -71)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ14.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.418 Wτιθ.=7.96 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=248 Vrd2=1438					
.1AcFcd= -726 Nsd=-593 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.47As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=32	Vsd=616	Vsd=616	Vsd=616	as=.3	(0x0)
Vcd=248	Vcd=62	Vcd=248	Vcd=62	ρh=4	Nsd= 0
				ρv=4	Νεπ= 0
As/s=.0165	=0,12000	=0,12000	=0,12000		vd=0,22
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=287 Vrd2=1500					
.1AcFcd= -726 Nsd=-593 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.4756
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=194.2
Vsd=6	Vsd=0	Vsd=195	Vsd=0		As =0
Vcd 287	Vcd=0	Vcd=287	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000



Υποστυλώματα

Κ 15 30x165					
Σταθμη 2 14Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2-3-11)(ρ=2.5/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 294	σc=12.4	Μεπ-y=334	vd= .1	ey=0	
Msdy=54	x 2.33	as=1.42	Sy= .75		
Msdx=506	σs=434.78	Μεπ-x=1736	Sx= .75	ex=0	
ο:Φ10 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων:					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.137-11) (.918 -2) (1.335-15) (.499 -97)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ15.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.371 Wτιθ.=7.96 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=261 Vrd2=1645					
.1AcFcd= -825 Nsd=-522 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.33As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=64	Vsd=419	Vsd=419	Vsd=419	as=.3	(0x0)
Vcd=261	Vcd=65	Vcd=261	Vcd=65	ρh=2.5	Nsd= 0
				ρv=2.5	Νεπ= 0
As/s=.0165	=0,07500	=0,07500	=0,07500		vd=0,20
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=304 Vrd2=1707					
.1AcFcd= -825 Nsd=-522 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.84As (δισδ)=0					Msd=.2400
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=224.4
Vsd=7	Vsd=0	Vsd=211	Vsd=0		As =0
Vcd 304	Vcd=0	Vcd=304	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε



Υποστυλώματα

Κ 19 30x290					
Σταθμη 2 38Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2-3+8+11)(ρ=3.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 771	σc=10.19	Μεπ-y=591	vd= .08	ey=0	
Msdy=57	x 2.33	as=.73	Sy= .75		
Msdx=1958	σs=327.9	Μεπ-x=5111	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. (.37 -101) (.608 -21) (.95 -12) (.403 -20)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ19.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.455 Wτιθ.=7.96 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=449 Vrd2=2939					
.1AcFcd= -1450 Nsd=-814 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.45As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=183	Vsd=942	Vsd=942	Vsd=942	as=.3	(0x0)
Vcd=449	Vcd=112	Vcd=449	Vcd=112	ρh=3	Nsd= 0
				ρv=3	Νεπ= 0
As/s=.0165	=0,09000	=0,09000	=0,09000		vd=0,24
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=519 Vrd2=3001					
.1AcFcd= -1450 Nsd=-814 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.5659
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=413.5
Vsd=22	Vsd=0	Vsd=334	Vsd=0		As =0
Vcd 519	Vcd=0	Vcd=519	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000



Υποστυλώματα

Κ 23 310x30 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 2/1000 M1=28.2KNm/m M2-3=43.12KNm/m					
Σταθμη 2 42Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2-3-11)(ρ=3.5/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 277	σc=8.5	Μεπ-y=5459	vd= .06	ey=0	
Msdy=2207	x 2.33	as=.64	Sy= .75		
Msdx=13	σs=434.78	Μεπ-x=634	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10 Σχαρες:Φ10/14(οριζ) Φ10/15(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Σιγμα					

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

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. (.759 -22) (.251 -11) (.558 -19) (.761 -15)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ23.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.418 Wτιθ.=7.83 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=440 Vrd2=3146					
.1AcFcd= -1550 Nsd=-602 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.37As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=99	Vsd=1092	Vsd=1092	Vsd=1092	as=.3	(0x0)
Vcd=440	Vcd=110	Vcd=440	Vcd=110	ρh=3.5000	Nsd= 0
				ρv=3.5	Νεπ= 0
As/s=.0165	=0,10500	=0,10500	=0,10500		vd=0,22
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=515 Vrd2=3208					
.1AcFcd= -1550 Nsd=-602 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=0 As (δισδ)=0					Msd=.4061
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=443.7
Vsd=16	Vsd=0	Vsd=341	Vsd=0		As =0
Vcd 515	Vcd=0	Vcd=515	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

Κ 24 25x125 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 0/1000 M1=4.58KNm/m M2-3=7.01KNm/m					
Σταθμη 2 20Φ10 (Σ.Φ.=Κεφ+1+2+3+8+11)(ρ=5.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 11	σc=13.97	Μεπ-y=62	vd= .04	ey=0	
Msdy=22	x 2.33	as=1.53	Sy= .75		
Msdx=346	σs=434.78	Μεπ-x=438	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10	Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/12(κατ.)				
Ειδη Συνδετηρων:					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.515-2) (.314 -21) (.802 -14) (.4 -14)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ24.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.294 Wτιθ.=9.53 a=.27					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=127 Vrd2=1026					
.1AcFcd= -521 Nsd=-89 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.3 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=29	Vsd=247	Vsd=247	Vsd=247	as=.3	(0x0)
Vcd=127	Vcd=31	Vcd=127	Vcd=31	ρh=2	Nsd= 0
				ρv=2	Νεπ= 0
As/s=.01375	=0,05000	=0,05000	=0,05000		vd=0,12
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=153 Vrd2=1024					
.1AcFcd= -521 Nsd=-89 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.99As (δισδ)=0					Msd=.4480
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=118.2
Vsd=3	Vsd=0	Vsd=74	Vsd=0		As =0
Vcd 153	Vcd=0	Vcd=153	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

Κ 25 280x25 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 3/1000 M1=23KNm/m M2-3=35.18KNm/m					
Σταθμη 2 26Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2-3-11)(ρ=3.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 110	σc=6.37	Μεπ-y=2813	vd= .01	ey=0	
Msdy=433	x 2.33	as=.71	Sy= .75		
Msdx=22	σs=301.34	Μεπ-x=127	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10	Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)				
Ειδη Συνδετηρων:					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.403 -22) (.379 -2) (.271 -109) (.519 -14)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ25.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.161 Wτιθ.=.100 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=261 Vrd2=2363					
.1AcFcd= -1167 Nsd=10 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.33As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=50	Vsd=349	Vsd=349	Vsd=349	as=.3	(0x0)
Vcd=261	Vcd=65	Vcd=261	Vcd=65	ρh=1.5	Nsd= 0
				ρv=1.5	Νεπ= 0
As/s=.01375	=0,03750	=0,03750	=0,03750		vd=0,07
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=313 Vrd2=2294					
.1AcFcd= -1167 Nsd=10 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.93As (δισδ)=0					Msd=.7220
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=280.4
Vsd=1	Vsd=0	Vsd=159	Vsd=0		As =0
Vcd 313	Vcd=0	Vcd=313	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

Κ 26 25x137 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 0/1000 M1=5.54KNm/m M2-3=8.48KNm/m				
Σταθμη 2 14Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1-11-13+16)(ρ=3.5/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 139	σc=9.96	Μεπ-y=195	vd= .04	ey=0
Msdy=16	x 2.33	as=1.72	Sy= .75	
Msdx=293	σs=398.74	Μεπ-x=982	Sx= .75	ex=0
o:Φ10 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/18(κατ.)				
Ειδη Συνδετηρων:				
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2				
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0				
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0				
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.221 -17) (.431 -17) (.459 -12) (.887 -20)				
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ26.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.248 Wτιθ.=9.53 a=.27				fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=148 Vrd2=1129				
.1AcFcd= -571 Nsd=-149 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.75As (δισδ)=0				
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο
Vsd=28	Vsd=172	Vsd=172	Vsd=172	as=.3
Vcd=148	Vcd=37	Vcd=148	Vcd=37	ρh=1.5
				ρv=1.5
As/s=.01375	=0,03750	=0,03750	=0,03750	
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=176 Vrd2=1122				
.1AcFcd= -571 Nsd=-149 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.98As (δισδ)=0				
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=95	Vsd=0	
Vcd 176	Vcd=0	Vcd=176	Vcd=0	
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000	

Κ 30 280x30 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 0/1000 M1=6.37KNm/m M2-3=13.61KNm/m				
Σταθμη 2 58Φ14 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2+3-11)(ρ=10.2/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 780	σc=11.38	Μεπ-y=5289	vd= .07	ey=0
Msdy=2800	x 2.33	as=1.35	Sy= .75	
Msdx=53	σs=367.95	Μεπ-x=544	Sx= .75	ex=0
o:Φ14 Σχαρες:Φ10/17(οριζ) Φ14/10(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. (.702 -83) (1.142-22) (1.044-71) (1.09 -71)				
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ30.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.598 Wτιθ.=7.96 a=.31				fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=408 Vrd2=2835				
.1AcFcd= -1400 Nsd=-622 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.36As (δισδ)=0				

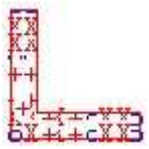
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=71	Vsd=910	Vsd=910	Vsd=910	as=.3	(0x0)
Vcd=408	Vcd=102	Vcd=408	Vcd=102	ρh=3	Nsd= 0
				ρv=3	Νεπ= 0
As/s=.0165	=0,09000	=0,09000	=0,09000		vd=0,32
γ-γ (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=477 Vrd2=2898					
.1AcFcd= -1400 Nsd=-622 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.6042
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=398.4
Vsd=14	Vsd=0	Vsd=318	Vsd=0		As =0
Vcd 477	Vcd=0	Vcd=477	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

Οπλισμοί Υποστυλωμάτων στάθμης 3

Κ 1 150x30x120x120x30x150					
Σταθμη 3 9Φ10+15Φ20+9Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2+3+8+11)(ρ=11.2/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 365	σc=14.16	Μεπ-y=3480	vd= .09	ey=0	
Msdy=1693	x 1 as=100		Sy= .9		
Msdx=21	σs=434.78	Μεπ-x=3480	Sx= .9	ex=0	
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/12(οριζ) Φ10/13(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (600cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=3.5					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=2.62 ποδας:acdx=3.5 acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.447-11) (2.727-11) (1.176-109) (1.478-13)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ1.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.638 Wτιθ.=.711 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=225 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-398 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.95As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=8	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=649	as=.3	(30.0000
Vcd=225	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=56	ρh=4	Nsd= 1014
				ρv=4	Νεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,12000		vd=0,34
γ-γ (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=265 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-398 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.82As (δισδ)=0					Msd=.1840
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=1	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=37		As =0
Vcd 265	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=79		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.355 -13) (1.53 -10) (.814 -10) (1.176-109)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ1.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.473 Wτιθ.=.711 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=212 Vrd2=1242					
.1AcFcd= -600 Nsd=-318 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.95As (δισδ)=0					Msd=.1427
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=156.4
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=20		As =0
Vcd=212	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=63		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
γ-γ (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=178 Vrd2=1179					
.1AcFcd= -600 Nsd=-318 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.82As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=21	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=480	as=.3	(60x30)
Vcd 178	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=44	ρh=3.5000	Nsd= 751
				ρv=3.5	Νεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,10500		vd=0,25

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε



Υποστυλώματα

Κ 2 150x30					
Σταθμη 3 8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+11+14-16)(ρ=14.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 563	σc=8.44	Μεπ-y=1998	vd= 0	ey=0	
Msdy=760	x 2.33	as=2.01	Sy= 1		
Msdx=12	σs=193.54	Μεπ-x=372	Sx= 1	ex=0	
X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (600cm) 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. (.683 -18) (.754 -158) (.663 -154) (.704 -154)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ2.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.311 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=226 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-404 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.4 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=6	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=346	as=.3	(30x60)
Vcd=226	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=56	ρh=2	Nsd= 495
				ρv=2	Νεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,06000		vd=0,16
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=266 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-404 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.2058
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=3	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=109		As =0
Vcd 266	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=79		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000

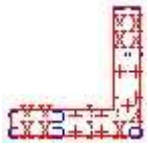


Υποστυλώματα

Κ 3 30x120x120x30x150x150				
Σταθμη 3 9Φ10+15Φ20+9Φ25 (Σ.Φ.=Κεφ+1-2+3-11)(ρ=11.2/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 901	σc=13.26	Μεπ-y=3480	vd= .07	ey=0
Msdy=1506	x 1 as=100		Sy= 1	
Msdx=132	σs=418.2	Μεπ-x=3480	Sx= 1	ex=0
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/14(οριζ) Φ10/15(κατ.)				
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος				

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Συνδετ./Περιοχη: (600cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=3.5					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.22 -110) (.986 -110) (1.496-109) (1.031-109)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ3.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.429 Wτιθ.=.711 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=211 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-302 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.82As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=17	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=441	as=.3	(30x30)
Vcd=211	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=52	ρh=2.5	Nsd= 681
				ρv=2.5	Νεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,07500		vd=0,23
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=250 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-302 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.88As (δισδ)=0					Msd=.2292
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=32		As =0
Vcd 250	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=75		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.986 -110) (.782 -21) (1.412-21) (.231 -18)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ3.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.422 Wτιθ.=.711 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=200 Vrd2=1242					
.1AcFcd= -600 Nsd=-242 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.82As (δισδ)=0					Msd=.1779
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=156.4
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=14		As =0
Vcd=200	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=60		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=167 Vrd2=1179					
.1AcFcd= -600 Nsd=-242 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.88As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=12	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=418	as=.3	(60x30)
Vcd 167	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=41	ρh=3.5000	Nsd= 671
				ρv=3.5	Νεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,10500		vd=0,22



Υποστυλώματα

Κ 4 30x150				
Σταθμη 3 8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2+3+8+11)(ρ=14.3/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 595	σc=9.41	Μεπ-y=419	vd= .12	ey=0
Msdy=2	x 1 as=100		Sy= .8	
Msdx=910	σs=239.68	Μεπ-x=2169	Sx= 0	ex=0
X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)				
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος				
Συνδετ./Περιοχη: (600cm) Φ10/10				
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0				
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=2.58 ποδας:acdx=3.5 acdy=3.5				
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.792 -16) (.756 -103) (.827 -103) (.863 -16)				
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ4.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.395 Wτιθ.=.398 a=.31				fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=307 Vrd2=1552				

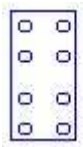
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

.1AcFcd= -750 Nsd=-677 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.37As (δισδ)=0					Msd=.2406
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=3	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=3		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=-677 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.82As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=37	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=390	as=.46392	(60x30)
Vcd 267	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=66	ρh=2.5	Nsd= 627
				ρv=2.5	Νεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,07500		vd=0,21



Υποστυλώματα

Κ 6 30x60					
Σταθμη 3 8Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2+3+8+11)(ρ=11.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 185	σc=2.34	Μεπ-y=127	vd= .06	ey=14	
Msdy=9	x 1 as=5.1		Sy= .75		
Msdx=11	σs=30.02	Μεπ-x=264	Sx= .85	ex=23	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (600cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=3.5 acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.187 -16) (.189 -3) (.171 -103) (.186 -15)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ6.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.126 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=101 Vrd2=621					
.1AcFcd= -300 Nsd=-131 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.9 As (δισδ)=0					Msd=7.746
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=69.55
Vsd=1	Vsd=20	Vsd=20	Vsd=20		As =0
Vcd=101	Vcd=30	Vcd=101	Vcd=30		
As/s=.033	=0,03300	=0,03300	=0,03300		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=91 Vrd2=698					
.1AcFcd= -300 Nsd=-131 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.39As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=1	Vsd=20	Vsd=20	Vsd=20		
Vcd 91	Vcd=27	Vcd=91	Vcd=27		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Υποστυλώματα

Κ 7 30x70					
Σταθμη 3 4Φ18+4Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2+3+8+11)(ρ=10.8/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 193	σc=2.22	Μεπ-y=143	vd= .07	ey=9	
Msdy=4	x 1 as=4.37		Sy= .75		
Msdx=29	σs=30.36	Μεπ-x=359	Sx= 1	ex=21	
X:Φ18 o:Φ20					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (600cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.168 -12) (.179 -2) (.154 -99) (.151 -89)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ7.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.129 Wτιθ.=.368 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=120 Vrd2=724					
.1AcFcd= -350 Nsd=-167 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.17As (δισδ)=0					Msd=8.574
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=84.04
Vsd=1	Vsd=30	Vsd=30	Vsd=30		As =0
Vcd=120	Vcd=36	Vcd=120	Vcd=36		
As/s=.0385	=0,03850	=0,03850	=0,03850		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=105 Vrd2=828					
.1AcFcd= -350 Nsd=-167 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.32As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=0	Vsd=30	Vsd=30	Vsd=30		
Vcd 105	Vcd=31	Vcd=105	Vcd=31		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		



Υποστυλώματα

Κ 8 45x95					
Σταθμη 3 24Φ25 (Σ.Φ.=Κεφ+1+2+3+8+11)(ρ=27.5/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 893	σc=5.39	Μεπ-y=1074	vd= .16	ey=7	
Msdy=3	x 1 as=3.17		Sy= .8		
Msdx=313	σs=77.71	Μεπ-x=1721	Sx= .95	ex=50	
o:Φ25					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (600cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=1.95 ποδας:acdx=3.5 acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.4 -89) (.373 -2) (.425 -26) (.435 -89)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ8.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.195 Wτιθ.=.309 a=.4					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=318 Vrd2=1597					
.1AcFcd= -713 Nsd=-870 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.92As (δισδ)=0					Msd=.4640
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=242.8

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Vsd=7	Vsd=246	Vsd=246	Vsd=246		As =0
Vcd=318	Vcd=286	Vcd=318	Vcd=286		
As/s=.05225	=0,05225	=0,05225	=0,05225		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=298 Vrd2=1727					
.1AcFcd= -713 Nsd=-870 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.3 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=29	Vsd=268	Vsd=268	Vsd=268		
Vcd 298	Vcd=268	Vcd=298	Vcd=268		
As/s=.02475	=0,02475	=0,02475	=0,02475		



Υποστυλώματα

Κ 10 30x150x15x95x45x245					
Σταθμη 3 4Φ10+12Φ20+10Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3-11)(ρ=9.8/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 780	σc=8.56	Μεπ-y=822	νd= .08	ey=8	
Msdy=18	x 1 as=100		Sy= .95		
Msdx=1878	σs=197.7	Μεπ-x=5636	Sx= .95	ex=302	
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος(2) +Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (600cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=3.5 acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.697 -16) (.174 -18) (.137 -145) (.369 -89)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ10.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.309 a=.4					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=248 Vrd2=1597					
.1AcFcd= -713 Nsd=-399 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.48As (δισδ)=0					Msd=.3319
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=242.8
Vsd=4	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=6		As =0
Vcd=248	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=74		
As/s=.05225	=0,00000	=0,00000	=0,05225		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=227 Vrd2=1727					
.1AcFcd= -713 Nsd=-399 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.97As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=167		
Vcd 227	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=68		
As/s=.02475	=0,00000	=0,00000	=0,02833		
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.174 -18) (.501 -2) (.767 -21) (.103 -88)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ10.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.500 Wτιθ.=.711 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=268 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-420 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.48As (δισδ)=0					Msd=.2689
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=2	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=2		As =0
Vcd=268	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=80		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=228 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-420 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.97As (δισδ)=0					

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=1	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=438	as=.3	(30x95)
Vcd 228	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=57	ρh=2.5	Nsd= 1258
				ρv=2.5	Νεπ= 9854
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,07500		vd=0,26



Υποστυλώματα

Κ 11 30x45x150x30x180x75				
Σταθμη 3 8Φ10+11Φ20+7Φ25 (Σ.Φ.=Κεφ+1+2-3+8+11)(ρ=10.2/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 876	σc=11.32	Μεπ-y=3285	vd= .07	ey=0
Msdy=1189	x 1 as=100		Sy= .75	
Msdx=53	σs=293.81	Μεπ-x=947	Sx= .95	ex=0
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/17(οριζ) Φ10/17(κατ.)				

Συνδετ./Περιοχη: (600cm) Φ10/10
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=3.5
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=2.80 ποδας:acdx=3.5 acdy=3.5
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.131-106) (.775 -3) (1.08 -19) (.665 -13)

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ11.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.480 Wτιθ.=.711 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=251 Vrd2=1800					
.1AcFcd= -901 Nsd=-342 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.83As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=23	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=594	as=.3	(30x30)
Vcd=251	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=62	ρh=3	Nsd= 763
				ρv=3	Νεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,09000		vd=0,25
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=297 Vrd2=1863					
.1AcFcd= -901 Nsd=-342 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.35As (δισδ)=0					Msd=.1841
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=247.1
Vsd=24	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=49		As =0
Vcd 297	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=89		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.501 -104) (.267 -13) (.665 -13) (.458 -89)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ11.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.181 Wτιθ.=.765 a=.27					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=74 Vrd2=465					
.1AcFcd= -225 Nsd=-86 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.83As (δισδ)=0					Msd=3.614
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=47.81
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=4		As =0
Vcd=74	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=22		
As/s=.02475	=0,00000	=0,00000	=0,02475		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=72 Vrd2=504					
.1AcFcd= -225 Nsd=-86 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.35As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=13	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=27		
Vcd 72	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=21		
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,01650		

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε



Υποστυλώματα

Κ 12 125x30					
Σταθμη 3 8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2+3+8+11)(ρ=17.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 264	σc=5.59	Μεπ-y=1472	vd= 0	ey=0	
Msdy=314	x 2.33	as=2.4	Sy= 1		
Msdx=9	σs=111.47	Μεπ-x=350	Sx= .8	ex=0	
X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (600cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=3.5 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.405 -155) (.451 -3) (.44 -19) (.42 -90)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ12.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.161 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=170 Vrd2=1231					
.1AcFcd= -625 Nsd=-224 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.31As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=2	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=140	as=.3	(30x60)
Vcd=170	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=42	ρh=1	Nsd= 256
				ρv=1	Nεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,03000		vd=0,09
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=204 Vrd2=1293					
.1AcFcd= -625 Nsd=-224 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.4 As (δισδ)=0					Msd=.1570
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=164.0
Vsd=3	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=80		As =0
Vcd 204	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=61		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000

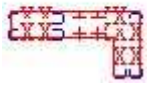


Υποστυλώματα

Κ 13 150x30x120x45x30x75				
Σταθμη 3 4Φ10+11Φ20+7Φ25 (Σ.Φ.=Κεφ+1+2+3-11)(ρ=11.7/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 408	σc=9.76	Μεπ-y=2526	vd= .04	ey=0
Msdy=807	x 1 as=100		Sy= .75	
Msdx=28	σs=250.75	Μεπ-x=935	Sx= 1	ex=0
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)				
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ακραιος +Ενδιαμεσος +Σιγμα				

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Συνδετ./Περιοχη: (600cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=3.5					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.519 -106) (.698 -3) (.582 -19) (.902 -98)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ13.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.286 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=194 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-193 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.68As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=25	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=367	as=.31366	(30x30)
Vcd=194	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=48	ρh=2.5	Nsd= 455
				ρv=2.5	Νεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,07500		vd=0,15
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=234 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-193 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.54As (δισδ)=0					Msd=.2978
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=7	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=20		As =0
Vcd 234	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=70		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.298 -106) (.519 -106) (.128 -3) (.215 -89)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ13.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.113 Wτιθ.=.413 a=.27					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=70 Vrd2=465					
.1AcFcd= -225 Nsd=-58 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.68As (δισδ)=0					Msd=7.169
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=47.81
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=4		As =0
Vcd=70	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=21		
As/s=.02475	=0,00000	=0,00000	=0,02475		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=68 Vrd2=504					
.1AcFcd= -225 Nsd=-58 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.54As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=5	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=13		
Vcd 68	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=20		
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,01650		



Υποστυλώματα

Κ 14 145x30					
Σταθμη 3 28Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2+3+8+11)(ρ=4.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 274	σc=11.58	Μεπ-y=1323	vd= 0	ey=0	
Msdy=699	x 2.33	as=2.07	Sy= 1		
Msdx=4	σs=434.78	Μεπ-x=292	Sx= 1	ex=0	
o:Φ10 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/11(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων:					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.846 -67) (.941 -158) (.92 -170) (.994 -170)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ14.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.269 Wτιθ.=7.96 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=204 Vrd2=1438					

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

.1AcFcd= -726 Nsd=-297 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.42As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=8	Vsd=323	Vsd=323	Vsd=323	as=.3	(0x0)
Vcd=204	Vcd=51	Vcd=204	Vcd=51	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=243 Vrd2=1500					
.1AcFcd= -726 Nsd=-297 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.1937
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=194.2
Vsd=2	Vsd=0	Vsd=99	Vsd=0		As =0
Vcd 243	Vcd=0	Vcd=243	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000



Υποστυλώματα

Κ 15 30x165					
Σταθμη 3 14Φ10 (Σ.Φ.=Κεφ+1-2-3-11)(ρ=2.5/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 248	σc=8.59	Μεπ-y=334	vd= 0	ey=0	
Msdy=21	x 2.33	as=1.83	Sy= 1		
Msdx=463	σs=351.84	Μεπ-x=1736	Sx= 1	ex=0	
o:Φ10 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων:					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.77 -102) (.715 -99) (.713 -15) (.719 -12)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ15.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.242 Wτιθ.=7.96 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=239 Vrd2=1645					
.1AcFcd= -825 Nsd=-377 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.39As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=19	Vsd=227	Vsd=227	Vsd=227	as=.3	(0x0)
Vcd=239	Vcd=59	Vcd=239	Vcd=59	ρh=1	Nsd= 0
				ρv=1	Νεπ= 0
As/s=.0165	=0,03000	=0,03000	=0,03000		vd=0,13
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=282 Vrd2=1707					
.1AcFcd= -825 Nsd=-377 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.87As (δισδ)=0					Msd=.2670
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=224.4
Vsd=2	Vsd=0	Vsd=118	Vsd=0		As =0
Vcd 282	Vcd=0	Vcd=282	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Υποστυλώματα

Κ 19 30x290					
Σταθμη 3 38Φ10 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+11-13-15)(ρ=3.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 690	σc=7.45	Μεπ-y=591	vd= 0	ey=0	
Msdy=11	x 2.33	as=1.03	Sy= 1		
Msdx=1833	σs=273.11	Μεπ-x=5111	Sx= 1	ex=0	
o:Φ10 Σχαρες:Φ10/20(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. (.541 -2) (.641 -127) (.595 -97) (.595 -119)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ19.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.422 Wτιθ.=7.96 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=432 Vrd2=2939					
.1AcFcd= -1450 Nsd=-702 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.32As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=6	Vsd=797	Vsd=797	Vsd=797	as=.3	(0x0)
Vcd=432	Vcd=108	Vcd=432	Vcd=108	ρh=2.5	Nsd= 0
				ρv=2.5	Νεπ= 0
As/s=.0165	=0,07500	=0,07500	=0,07500		vd=0,22
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=502 Vrd2=3001					
.1AcFcd= -1450 Nsd=-702 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.89As (δισδ)=0					Msd=.4876
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=413.5
Vsd=3	Vsd=0	Vsd=209	Vsd=0		As =0
Vcd 502	Vcd=0	Vcd=502	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000



Υποστυλώματα

Κ 23 310x30					
Σταθμη 3 48Φ10 (Σ.Φ.=Κεφ+1-11+13-15)(ρ=4.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 351	σc=12.71	Μεπ-y=5459	vd= 0	ey=0	
Msdy=2348	x 2.33	as=.97	Sy= 1		
Msdx=35	σs=434.78	Μεπ-x=634	Sx= 1	ex=0	
o:Φ10 Σχαρες:Φ10/14(οριζ) Φ10/13(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. (.812 -106) (.641 -30) (.769 -19) (.704 -90)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ23.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.442 Wτιθ.=7.83 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=418 Vrd2=3146					
.1AcFcd= -1550 Nsd=-455 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.33As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Vsd=34	Vsd=1187	Vsd=1187	Vsd=1187	as=.3	(0x0)
Vcd=418	Vcd=104	Vcd=418	Vcd=104	ρh=3.5000	Nsd= 0
				ρv=3.5	Νεπ= 0
As/s=.0165	=0,10500	=0,10500	=0,10500		vd=0,24
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=493 Vrd2=3208					
.1AcFcd= -1550 Nsd=-455 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.85As (δισδ)=0					Msd=.6671
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=443.7
Vsd=7	Vsd=0	Vsd=206	Vsd=0		As =0
Vcd 493	Vcd=0	Vcd=493	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000



Υποστυλώματα

Κ 30 280x30					
Σταθμη 3 56Φ14 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+11+14-16)(ρ=9.8/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 391	σc=11.41	Μεπ-y=5124	vd= 0	ey=0	
Msdy=2984	x 2.33	as=1.25	Sy= 1		
Msdx=30	σs=434.78	Μεπ-x=535	Sx= 1	ex=0	
o:Φ14 Σχαρες:Φ10/17(οριζ) Φ14/10(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. (.871 -110) (1.149-158) (.944 -170) (1.004-154)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ30.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.315 Wτιθ.=7.96 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=394 Vrd2=2835					
.1AcFcd= -1400 Nsd=-526 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.36As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=19	Vsd=949	Vsd=949	Vsd=949	as=.3	(0x0)
Vcd=394	Vcd=98	Vcd=394	Vcd=98	ρh=3	Nsd= 0
				ρv=3	Νεπ= 0
As/s=.0165	=0,09000	=0,09000	=0,09000		vd=0,17
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=462 Vrd2=2898					
.1AcFcd= -1400 Nsd=-526 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.77As (δισδ)=0					Msd=.8770
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=398.4
Vsd=8	Vsd=0	Vsd=195	Vsd=0		As =0
Vcd 462	Vcd=0	Vcd=462	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000

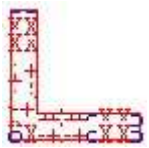


ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Υποστυλώματα

Οπλισμοί Υποστυλωμάτων στάθμης 4

Κ 1 150x30x120x120x30x150					
Σταθμη 4 18Φ12+15Φ20+9Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2+3+8+11)(ρ=11.2/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 240	σc=11.41	Μεπ-y=3480	vd= .07	ey=0	
Msdy=126	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=1160	σs=390.16	Μεπ-x=3480	Sx= 1	ex=0	
+:Φ12 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ12/10(οριζ) Φ12/10(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=3.5					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=2.13acdy=1.85 ποδας:acdx=0 acdy=2.6					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.734 -3) (1.09 -11) (.31 -19) (.348 -13)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ1.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.369 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=211 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-306 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.95As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=12	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=952	as=.3	(30.0000
Vcd=211	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=52	ρh=6.0000	Nsd= 586
				ρv=6.00000	Νεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,18000		vd=0,20
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=251 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-306 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.58As (δισδ)=0					Msd=.3867
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=6	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=73		As =0
Vcd 251	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=75		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.165 -44) (1.147-2) (.741 -2) (.31 -19)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ1.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.412 Wτιθ.=.711 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=201 Vrd2=1242					
.1AcFcd= -600 Nsd=-245 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.95As (δισδ)=0					Msd=.3001
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=156.4
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=30		As =0
Vcd=201	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=60		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=168 Vrd2=1179					
.1AcFcd= -600 Nsd=-245 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.58As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=88	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=944	as=.3	(60x30)
Vcd 168	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=42	ρh=7.5000	Nsd= 655
				ρv=7.50000	Νεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,22500		vd=0,22



Υποστυλώματα

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Κ 2 120x30					
Σταθμη 4 8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+11+14-16)(ρ=17.8/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 696	σc=11.57	Μεπ-y=1413	vd= .12	ey=166	
Msdy=770	x 2.33	as=1.48	Sy= 1		
Msdx=9	σs=285.95	Μεπ-x=393	Sx= .95	ex=6	
X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/11(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.129-18) (1.048-83) (1.054-19) (1.179-71)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ2.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.416 Wτιθ.=.711 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=215 Vrd2=1179					
.1AcFcd= -600 Nsd=-564 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.36As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=3	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=592	as=.3	(30x60)
Vcd=215	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=53	ρh=4.5	Nsd= 660
				ρv=4.5	Νεπ= 6601
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,13500		vd=0,22
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=248 Vrd2=1242					
.1AcFcd= -600 Nsd=-564 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.87As (δισδ)=0					Msd=.2859
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=156.4
Vsd=3	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=172		As =0
Vcd 248	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=74		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,10383		=0,0000

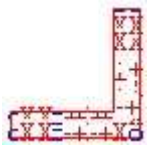


Υποστυλώματα

Κ 3 30x120x120x30x150x150					
Σταθμη 4 18Φ12+15Φ20+9Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3-11)(ρ=11.2/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 214	σc=13.03	Μεπ-y=3480	vd= .06	ey=0	
Msdy=192	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=1160	σs=434.78	Μεπ-x=3480	Sx= 1	ex=0	
+:Φ12 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ12/10(οριζ) Φ12/10(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=3.5					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=1.70acdy=3.04 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.751 -18) (.635 -18) (.938 -17) (.475 -13)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ3.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.424 Wτιθ.=.711 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=211 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-305 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.88As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=28	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=1050	as=.3	(30x30)
Vcd=211	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=52	ρh=6.5000	Nsd= 674
				ρv=6.50000	Νεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,19500		vd=0,22

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=251 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-305 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.61As (δισδ)=0					Msd=.2983
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=6	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=74		As =0
Vcd 251	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=75		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.635 -18) (.796 -17) (1.454-21) (.184 -18)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ3.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.419 Wτιθ.=.711 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=201 Vrd2=1242					
.1AcFcd= -600 Nsd=-244 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.88As (δισδ)=0					Msd=.2315
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=156.4
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=33		As =0
Vcd=201	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=60		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=167 Vrd2=1179					
.1AcFcd= -600 Nsd=-244 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.61As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=81	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=949	as=.3	(60x30)
Vcd 167	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=41	ρh=7.5000	Nsd= 666
				ρv=7.50000	Νεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,22500		vd=0,22



Υποστυλώματα

Κ 4 30x150					
Σταθμη 4 2Φ12+8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3+8+11)(ρ=14.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 966	σc=7.55	Μεπ-y=372	vd= .12	ey=0	
Msdy=0	x 1 as=100		Sy= .95		
Msdx=666	σs=117.96	Μεπ-x=1998	Sx= 0	ex=0	
+:Φ12 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ12/12(οριζ) Φ12/13(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=3.10 ποδας:acdx=0 acdy=2.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.499 -56) (.562 -10) (.653 -17) (.533 -56)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ4.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.389 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=290 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-565 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.78As (δισδ)=0					Msd=.3505
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=1		As =0
Vcd=290	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=87		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=250 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-565 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.54As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=97	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=951	as=.3	(60x30)
Vcd 250	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=62	ρh=6.0000	Nsd= 618
				ρv=6.00000	Νεπ= 6110

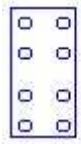
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,18000		vd=0,21



Υποστυλώματα

Κ 6 30x60					
Σταθμη 4 8Φ18 (Σ.Φ.=Κεφ+1-2-3+8+11)(ρ=11.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 122	σc=6.59	Μεπ-y=144	vd= .13	ey=6	
Msdy=3	x 1 as=2.92		Sy= .8		
Msdx=75	σs=151.96	Μεπ-x=293	Sx= 1	ex=93	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=3.5 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.463 -12) (.431 -99) (.544 -99) (.383 -12)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ6.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.263 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=118 Vrd2=621					
.1AcFcd= -300 Nsd=-243 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.44As (δισδ)=0					Msd=.0742
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=69.55
Vsd=0	Vsd=105	Vsd=105	Vsd=105		As =0
Vcd=118	Vcd=35	Vcd=118	Vcd=35		
As/s=.033	=0,07434	=0,03300	=0,07434		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=108 Vrd2=698					
.1AcFcd= -300 Nsd=-243 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.39As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=10	Vsd=105	Vsd=105	Vsd=105		
Vcd 108	Vcd=32	Vcd=108	Vcd=32		
As/s=.0165	=0,03448	=0,01650	=0,03448		



Υποστυλώματα

Κ 7 30x70					
Σταθμη 4 4Φ18+4Φ20 (Σ.Φ.=Κεφ+1-2-3+8+11)(ρ=10.8/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 470	σc=6.37	Μεπ-y=164	vd= .14	ey=5	
Msdy=5	x 1 as=2.5		Sy= .85		
Msdx=102	σs=87.93	Μεπ-x=399	Sx= 1	ex=26	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Χ:Φ18 ο:Φ20					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=3.5 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.388 -12) (.416 -99) (.519 -99) (.467 -12)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ7.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.258 Wτιθ.=.368 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=151 Vrd2=724					
.1AcFcd= -350 Nsd=-370 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.36As (δισδ)=0					Msd=8.533
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=84.04
Vsd=1	Vsd=123	Vsd=123	Vsd=123		As =0
Vcd=151	Vcd=136	Vcd=151	Vcd=136		
As/s=.0385	=0,03850	=0,03850	=0,03850		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=136 Vrd2=828					
.1AcFcd= -350 Nsd=-370 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.39As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=15	Vsd=145	Vsd=145	Vsd=145		
Vcd 136	Vcd=122	Vcd=136	Vcd=122		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		



Υποστυλώματα

Κ 8 45x95					
Σταθμη 4 24Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3+8+11)(ρ=27.5/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 1369	σc=12.69	Μεπ-y=1074	vd= .21	ey=0	
Msdy=57	x 2.33	as=1.93	Sy= .95		
Msdx=910	σs=249.38	Μεπ-x=1721	Sx= .85	ex=0	
ο:Φ25					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος +Ρομβοειδης					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.27 ποδας:acdx=0 acdy=1.9					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.092-104) (1.204-2) (1.388-17) (1.019-14)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ8.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.251 Wτιθ.=.309 a=.4					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=357 Vrd2=1597					
.1AcFcd= -713 Nsd=-1131=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.4464
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=242.8
Vsd=48	Vsd=459	Vsd=459	Vsd=459		As =0
Vcd=357	Vcd=322	Vcd=357	Vcd=322		
As/s=.05225	=0,08994	=0,06649	=0,08994		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=337 Vrd2=1727					
.1AcFcd= -713 Nsd=-1131=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.33As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=70	Vsd=554	Vsd=554	Vsd=554		
Vcd 337	Vcd=303	Vcd=337	Vcd=303		
As/s=.02475	=0,07184	=0,06214	=0,07184		

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε



Υποστυλώματα

Κ 10 30x150x15x95x45x245					
Σταθμη 4 16Φ12+12Φ20+10Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3-11)(ρ=9.8/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 977	σc=8.26	Μεπ-y=822	vd= .09	ey=0	
Msdy=27	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=1878	σs=168.21	Μεπ-x=5636	Sx= .85	ex=0	
+:Φ12 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ12/10(οριζ) Φ12/10(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος(2) +Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.46 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.405 -16) (.208 -56) (.422 -105) (.473 -90)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ10.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.113 Wτιθ.=.309 a=.4					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=268 Vrd2=1597					
.1AcFcd= -713 Nsd=-533 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.3989
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=242.8
Vsd=45	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=51		As =0
Vcd=268	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=80		
As/s=.05225	=0,00000	=0,00000	=0,05225		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=248 Vrd2=1727					
.1AcFcd= -713 Nsd=-533 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.67As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=32	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=443		
Vcd 248	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=74		
As/s=.02475	=0,00000	=0,00000	=0,10602		
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.208 -56) (.54 -2) (.733 -21) (.248 -88)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ10.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.530 Wτιθ.=.711 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=289 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-561 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=0 As (δισδ)=0					Msd=.3232
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=21	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=24		As =0
Vcd=289	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=86		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=249 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-561 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.67As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=84	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=1164	as=.3	(30x95)
Vcd 249	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=62	ρh=7.5000	Nsd= 1332
				ρv=7.50000	Νεπ= 9854
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,22500		vd=0,28



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Υποστυλώματα

Κ 11 30x45x150x30x180x75					
Σταθμη 4 12Φ12+11Φ20+7Φ25 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+11+13+15)(ρ=10.2/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 314	σc=11.28	Μεπ-y=2740	vd= .03	ey=0	
Msdy=295	x 1 as=100		Sy= .85		
Msdx=400	σs=255.55	Μεπ-x=928	Sx= 1	ex=0	
+:Φ12 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ12/14(οριζ) Φ12/14(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ακραιος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=3.5					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.11acdy=3.5 ποδας:acdx=0 acdy=2.8					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.51 -148) (.68 -3) (.551 -17) (.26 -13)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ11.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.247 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=227 Vrd2=1800					
.1AcFcd= -901 Nsd=-182 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.9 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=25	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=1088	as=.3	(30x30)
Vcd=227	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=56	ρh=5.5	Nsd= 393
				ρv=5.5	Νεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,16500		vd=0,13
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=274 Vrd2=1863					
.1AcFcd= -901 Nsd=-182 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.39As (δισδ)=0					Msd=.3521
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=247.1
Vsd=66	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=143		As =0
Vcd 274	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=82		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,06507		=0,0000
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.124-111) (.099 -44) (.26 -13) (.972 -113)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ11.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.413 a=.27					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=68 Vrd2=465					
.1AcFcd= -225 Nsd=-46 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.9 As (δισδ)=0					Msd=6.914
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=47.81
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=7		As =0
Vcd=68	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=20		
As/s=.02475	=0,00000	=0,00000	=0,02475		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=66 Vrd2=504					
.1AcFcd= -225 Nsd=-46 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.39As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=37	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=80		
Vcd 66	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=19		
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,03980		



Υποστυλώματα

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Κ 12 125x30					
Σταθμη 4 8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+11-14-15)(ρ=17.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 196	σc=10.49	Μεπ-y=1472	vd= .04	ey=0	
Msdy=733	x 2.33	as=1.4	Sy= 1		
Msdx=7	σs=326.78	Μεπ-x=350	Sx= .95	ex=0	
X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/12(οριζ) Φ10/13(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.944 -100) (.985 -133) (.882 -46) (.955 -117)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ12.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.268 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=168 Vrd2=1231					
.1AcFcd= -625 Nsd=-208 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.33As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=15	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=555	as=.3	(30x60)
Vcd=168	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=42	ρh=4	Nsd= 427
				ρv=4	Νεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,12000		vd=0,14
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=202 Vrd2=1293					
.1AcFcd= -625 Nsd=-208 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.97As (δισδ)=0					Msd=.2573
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=164.0
Vsd=2	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=139		As =0
Vcd 202	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=60		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,08368		=0,0000

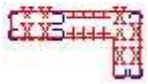


Υποστυλώματα

Κ 13 150x30x120x45x30x75					
Σταθμη 4 8Φ10+11Φ20+7Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2+3+8+11)(ρ=11.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 220	σc=6.87	Μεπ-y=2166	vd= .02	ey=0	
Msdy=721	x 1 as=100		Sy= .9		
Msdx=51	σs=233.08	Μεπ-x=926	Sx= 1	ex=0	
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/11(οριζ) Φ10/12(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ακραιος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (350cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=3.5					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=3.5 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.416 -3) (.576 -3) (.464 -19) (.277 -52)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ13.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.235 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=182 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-112 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.97As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=8	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=735	as=.3	(30x30)
Vcd=182	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=45	ρh=4.5	Nsd= 374
				ρv=4.5	Νεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,13500		vd=0,12

y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=222 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-112 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.8 As (δισδ)=0					Msd=.2932
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=9	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=54		As =0
Vcd 222	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=66		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.346 -104) (.416 -3) (.08 -3) (.39 -104)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ13.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.413 a=.27					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=66 Vrd2=465					
.1AcFcd= -225 Nsd=-34 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.97As (δισδ)=0					Msd=7.058
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=47.81
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=8		As =0
Vcd=66	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=20		
As/s=.02475	=0,00000	=0,00000	=0,02475		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=64 Vrd2=504					
.1AcFcd= -225 Nsd=-34 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.8 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=6	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=36		
Vcd 64	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=19		
As/s=.0165	=0,00000	=0,00000	=0,01650		



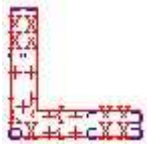
Υποστυλώματα

Οπλισμοί Υποστυλωμάτων στάθμης 5

Κ 1 150x30x120x120x30x150					
Σταθμη 5 9Φ10+15Φ20+9Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2+3-11)(ρ=11.2/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 60	σc=13.7	Μεπ-y=3120	νd= .03	ey=0	
Msdy=1160	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=297	σs=434.78	Μεπ-x=3120	Sx= 1	ex=0	
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/14(οριζ) Φ10/15(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (369cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=3.5					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=2.03acdy=2.48 ποδας:acdx=2.13acdy=1.8					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.836 -11) (1.737-11) (.591 -13) (.832 -13)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ1.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=184 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-128 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.46As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=91	Vsd=0	Vsd=704	Vsd=0	as=.3	(30.0000
Vcd=184	Vcd=0	Vcd=184	Vcd=0	ρh=3.5000	Nsd= 534
				ρv=3.5	Νεπ= 6110

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

As/s=.0165	=0,00000	=0,10500	=0,00000		vd=0,18
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=224 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-128 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.98As (δισδ)=0					Msd=.5332
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=0	Vsd=38	Vsd=38	Vsd=38		As =0
Vcd 224	Vcd=67	Vcd=224	Vcd=67		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.179 -44) (1.413-128) (.786 -129) (.591 -13)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ1.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=179 Vrd2=1242					
.1AcFcd= -600 Nsd=-102 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.46As (δισδ)=0					Msd=.4138
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=156.4
Vsd=2	Vsd=22	Vsd=22	Vsd=22		As =0
Vcd=179	Vcd=53	Vcd=179	Vcd=53		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=146 Vrd2=1179					
.1AcFcd= -600 Nsd=-102 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.98As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=488	Vsd=0	as=.3	(60x30)
Vcd 146	Vcd=0	Vcd=146	Vcd=0	ρh=3	Nsd= 620
				ρv=3	Νεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,09000	=0,00000		vd=0,21



Υποστυλώματα

Κ 2 120x30					
Σταθμη 5 8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+11+13-16)(ρ=17.8/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 339	σc=12.38	Μεπ-y=1360	vd= .06	ey=0	
Msdy=889	x 2.33	as=1.55	Sy= 1		
Msdx=7	σs=408.91	Μεπ-x=351	Sx= .9	ex=0	
X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/11(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (369cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.5 acdy=0 ποδας:acdx=3.5 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.3 -106) (1.331-156) (1.294-69) (1.328-152)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ2.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=173 Vrd2=1179					
.1AcFcd= -600 Nsd=-280 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.34As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=685	Vsd=0	as=.3	(30x60)
Vcd=173	Vcd=0	Vcd=173	Vcd=0	ρh=4.5	Nsd= 595
				ρv=4.5	Νεπ= 6601
As/s=.0165	=0,00000	=0,13500	=0,00000		vd=0,20
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=206 Vrd2=1242					
.1AcFcd= -600 Nsd=-280 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.96As (δισδ)=0					Msd=.4136
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=156.4
Vsd=0	Vsd=134	Vsd=134	Vsd=134		As =0
Vcd 206	Vcd=61	Vcd=206	Vcd=61		

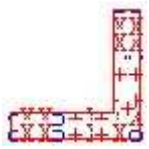
As/s=.055	=0,07771	=0,05500	=0,07771		=0,0000



Υποστυλώματα

Κ 3 30x120x120x30x150x150					
Σταθμη 5 9Φ10+15Φ20+9Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3-11)(ρ=11.2/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 104	σc=12.98	Μεπ-y=3120	vd= .03	ey=0	
Msdy=152	x 1 as=100		Sy= 1		
Msdx=1160	σs=434.78	Μεπ-x=3120	Sx= 1	ex=0	
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/14(οριζ) Φ10/15(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (369cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=3.5					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=1.89acdy=3.20 ποδας:acdx=1.70acdy=3.0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.148-22) (.821 -18) (1.367-105) (.771 -105)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ3.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=185 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-133 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.57As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=63	Vsd=0	Vsd=709	Vsd=0	as=.3	(30x30)
Vcd=185	Vcd=0	Vcd=185	Vcd=0	ρh=3.5000	Nsd= 575
				ρv=3.5	Νεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,10500	=0,00000		vd=0,19
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=225 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-133 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.83As (δισδ)=0					Msd=.7046
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=1	Vsd=32	Vsd=32	Vsd=32		As =0
Vcd 225	Vcd=67	Vcd=225	Vcd=67		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.821 -18) (.78 -21) (1.444-21) (.226 -18)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ3.2) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=180 Vrd2=1242					
.1AcFcd= -600 Nsd=-106 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.57As (δισδ)=0					Msd=.5468
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=156.4
Vsd=2	Vsd=22	Vsd=22	Vsd=22		As =0
Vcd=180	Vcd=54	Vcd=180	Vcd=54		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=147 Vrd2=1179					
.1AcFcd= -600 Nsd=-106 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.83As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=15	Vsd=0	Vsd=419	Vsd=0	as=.3	(60x30)
Vcd 147	Vcd=0	Vcd=147	Vcd=0	ρh=2.5	Nsd= 629
				ρv=2.5	Νεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,07500	=0,00000		vd=0,21

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε



Υποστυλώματα

Κ 4 30x150					
Σταθμη 5 4Φ10+8Φ20+8Φ25 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8+11-13-16)(ρ=14.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 238	σc=14.06	Μεπ-y=372	vd= .06	ey=0	
Msdy=5	x 1 as=100		Sy= .95		
Msdx=1627	σs=434.78	Μεπ-x=1998	Sx= 0	ex=0	
+:Φ10 X:Φ20 o:Φ25 Σχαρες:Φ10/11(οριζ) Φ10/12(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (369cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=3.22 ποδας:acdx=0 acdy=3.1					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.15 -122) (1.944-128) (1.844-99) (1.2 -122)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ4.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.= Wτιθ.= a=					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=251 Vrd2=1552					
.1AcFcd= -750 Nsd=-306 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.39As (δισδ)=0					Msd=.5526
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=201.7
Vsd=1	Vsd=2	Vsd=2	Vsd=2		As =0
Vcd=251	Vcd=75	Vcd=251	Vcd=75		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=0 Vrd1=211 Vrd2=1490					
.1AcFcd= -750 Nsd=-306 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.41As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=110	Vsd=0	Vsd=892	Vsd=0	as=.3	(60x30)
Vcd 211	Vcd=0	Vcd=211	Vcd=0	ρh=4.5	Nsd= 450
				ρv=4.5	Νεπ= 6110
As/s=.0165	=0,00000	=0,13500	=0,00000		vd=0,15

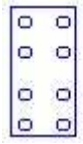


Υποστυλώματα

Κ 6 30x60				
Σταθμη 5 8Φ18 (Σ.Φ.=Κεφ+1-2+3+8+11)(ρ=11.3/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 116	σc=7.19	Μεπ-y=127	vd= .07	ey=0
Msdy=0	x 1 as=3.08		Sy= .66	
Msdx=91	σs=193.63	Μεπ-x=264	Sx= 1	ex=0
o:Φ18				
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος				

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Συνδετ./Περιοχη: (369cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=3.5 ποδας:acdx=0 acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.555 -16) (.572 -103) (.612 -103) (.595 -16)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ6.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.136 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=103 Vrd2=621					
.1AcFcd= -300 Nsd=-145 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.6 As (δισδ)=0					Msd=.2742
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=69.55
Vsd=0	Vsd=91	Vsd=91	Vsd=91		As =0
Vcd=103	Vcd=31	Vcd=103	Vcd=31		
As/s=.033	=0,06450	=0,03300	=0,06450		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=93 Vrd2=698					
.1AcFcd= -300 Nsd=-145 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.36As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=4	Vsd=149	Vsd=149	Vsd=149		
Vcd 93	Vcd=28	Vcd=93	Vcd=28		
As/s=.0165	=0,05749	=0,02643	=0,05749		



Υποστυλώματα

Κ 7 30x70					
Σταθμη 5 4Φ18+4Φ20 (Σ.Φ.=Κεφ+1-11+14-15)(ρ=10.8/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 99	σc=7.75	Μεπ-y=143	vd= .06	ey=0	
Msdy=4	x 1 as=2.64		Sy= .69		
Msdx=133	σs=231.31	Μεπ-x=359	Sx= 1	ex=0	
X:Φ18 o:Φ20					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (369cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=3.5 ποδας:acdx=0 acdy=3.5					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.609 -74) (.604 -21) (.653 -103) (.675 -165)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ7.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.125 Wτιθ.=.368 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=120 Vrd2=724					
.1AcFcd= -350 Nsd=-163 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.88As (δισδ)=0					Msd=.3489
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=84.04
Vsd=2	Vsd=105	Vsd=105	Vsd=105		As =0
Vcd=120	Vcd=36	Vcd=120	Vcd=36		
As/s=.0385	=0,07430	=0,03850	=0,07430		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=104 Vrd2=828					
.1AcFcd= -350 Nsd=-163 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.54As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=0	Vsd=221	Vsd=221	Vsd=221		
Vcd 104	Vcd=31	Vcd=104	Vcd=31		
As/s=.0165	=0,07602	=0,04667	=0,07602		

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε



Υποστυλώματα

Κ 8 45x95					
Σταθμη 5 26Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2-3+8+11)(ρ=29.8/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 636	σc=14.16	Μεπ-y=1087	vd= .09	ey=0	
Msdy=857	x 2.33	as=1.99	Sy= .95		
Msdx=448	σs=434.78	Μεπ-x=1741	Sx= .75	ex=0	
o:Φ25					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (369cm) Φ12/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.01acdy=2.90 ποδας:acdx=3.5 acdy=3.2					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.613-155) (2.421-133) (1.28 -68) (2.904-54)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ8.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.114 Wτιθ.=.445 a=.4					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=263 Vrd2=1597					
.1AcFcd= -713 Nsd=-503 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=1.275
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=242.8
Vsd=212	Vsd=552	Vsd=552	Vsd=552		As =0
Vcd=263	Vcd=79	Vcd=263	Vcd=79		
As/s=.05225	=0,31022	=0,18930	=0,31022		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=243 Vrd2=1727					
.1AcFcd= -713 Nsd=-503 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.32As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=84	Vsd=552	Vsd=552	Vsd=552		
Vcd 243	Vcd=73	Vcd=243	Vcd=73		
As/s=.02475	=0,13767	=0,08872	=0,13767		



Υποστυλώματα

Κ 10 45x95				
Σταθμη 5 24Φ25 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2+3+8+11)(ρ=27.5/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 593	σc=14.16	Μεπ-y=1018	vd= .08	ey=0
Msdy=894	x 2.33	as=1.96	Sy= .95	
Msdx=203	σs=434.78	Μεπ-x=1673	Sx= .75	ex=0
o:Φ25				
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος +Ρομβοειδης				

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Συνδετ./Περιοχη: (369cm) Φ12/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=3.39acdy=3.22 ποδας:acdx=3.5 acdy=3.4					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (3.008-36) (1.88 -24) (2.82 -123) (2.078-123)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ10.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.101 Wτιθ.=.445 a=.4					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=256 Vrd2=1597					
.1AcFcd= -713 Nsd=-457 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=1.379
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=242.8
Vsd=240	Vsd=526	Vsd=526	Vsd=526		As =0
Vcd=256	Vcd=77	Vcd=256	Vcd=77		
As/s=.05225	=0,29434	=0,17655	=0,29434		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=236 Vrd2=1727					
.1AcFcd= -713 Nsd=-457 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.63As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=46	Vsd=526	Vsd=526	Vsd=526		
Vcd 236	Vcd=71	Vcd=236	Vcd=71		
As/s=.02475	=0,13071	=0,08313	=0,13071		



Υποστυλώματα

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

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
2	1.27 -20	-3.16	1.0	119.5	-391.5	X-240.8	1001.2
*	1.905	38.36	3.84	-115.6	290.7	126.4	1998.0
	1.5	-26.91	-1.97	2.88	-1.67	239.9	39.29
	2.333	12.56	0.91	-5.6	-1.39	126.4	372.0
8	2.031-42	-92.47	-0.21	-16.4	-50.89	Y455.0	229.6
*	1.93	39.19	-18.93	16.17	30.44	235.7	1099.0
	.95	110.7	5.38	-324.3	-39.37	-440.8	909.5
	2.333	-82.2	-1.28	338.7	42.5	54.91	1721.0
12	1.531-38	30.31	6.5	-29.38	-162.7	X-144.0	436.8
*	1.914	4.53	-2.13	26.41	133.0	76.37	1529.0
	1.25	8.9	-0.23	-8.92	2.97	146.2	32.26
	2.333	-2.75	0.96	9.11	-4.12	76.37	394.0
14	1.313-20	-28.74	-1.71	128.8	-363.6	X-266.4	968.4
*	1.905	55.42	5.66	-126.3	284.3	139.8	1323.0
	1.45	-12.33	-0.92	-6.7	1.38	265.1	29.72
	2.333	4.47	0.36	-1.96	-1.87	139.8	292.0
15	1.426-15	17.3	0.89	2.4	-16.79	Y133.4	59.39
*	2.354	-4.29	1.96	-2.48	10.83	92.23	334.0
	1.65	-151.3	-15.38	-149.5	-235.2	-217.1	817.0
	2.333	18.13	-5.18	140.1	195.0	92.23	1736.0
19	.736 -36	45.71	4.74	2.5	-18.54	Y-53.8	95.55
*	2.135	-12.1	0.56	-2.1	4.14	-32.3	591.0
	2.9	314.5	28.5	-643.2	-158.7	69.83	1958.1
	2.333	-162.8	-5.98	358.5	118.8	119.0	5111.0
23	.642 -18	232.7	43.16	-131.5	-816.8	X-499.9	2275.2
*	1.991	16.31	-13.42	-91.05	357.5	251.0	5459.0
	3.1	32.17	2.12	-7.92	10.31	385.8	63.37
	2.333	-12.85	-0.09	3.62	-10.95	251.0	634.0
24	1.532-30	-3.76	-0.58	-4.93	-3.48	Y-110.3	22.9
*	1.916	4.75	0.8	6.33	3.19	-58.55	62.0
	1.25	-23.64	-8.24	-144.8	-31.67	112.2	395.4
	2.333	40.02	8.81	118.6	25.0	-22.93	438.0
25	.711 -24	-50.35	5.38	-135.9	-237.8	X-254.7	700.4

*	1.992	96.44	1.51	99.1	121.4	127.9	2813.0
	2.8	4.67	-0.59	-7.93	1.1	231.4	24.5
	2.333	-1.17	0.79	5.78	-1.44	127.9	127.0
26	1.726-81	-1.37	0.38	1.66	-6.05	Y176.3	16.92
*	2.365	0.78	-0.57	-3.05	5.73	74.55	195.0
	1.37	83.26	-3.01	-98.84	58.25	-107.0	360.0
	2.333	-10.23	9.7	78.31	-66.24	27.88	982.0
30	1.357-2	186.2	26.06	251.3	-1200.3	X100.2	3186.6
*	3.8	11.94	1.47	62.83	-244.5	-28.6	5289.0
	2.8	-25.06	-1.38	3.5	-11.24	3.15	54.95
	2.333	13.99	0.68	-11.64	7.13	-28.6	544.0

'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	-82.68	-12.35	412.2	-470.2		1399.6
		62.42	11.6	-359.4	516.0		3339.0
		-204.7	-22.31	-51.14	31.73		1344.3
	1	98.05	7.81	52.31	-29.71		3339.0
3	100	-47.06	-0.43	-154.9	-656.9		1756.3
		45.46	6.65	66.3	118.9		3339.0
		-93.66	-12.63	-68.51	27.93		1160.0
	1	19.03	2.91	70.28	133.5		3339.0
4	100	-29.02	1.58	-1.95	-19.49		49.83
		15.13	-8.42	-1.68	16.87		457.0
		-104.1	-14.45	-364.4	192.5		1444.9
	1	-55.63	-8.59	291.3	-186.5		2226.0
5	3.808-3	-2.3	-1.37	5.43	-48.84	X-50.04	53.3
	1.904	6.75	3.32	-4.4	43.09	26.4	268.0
	.5	-5.79	1.89	-12.09	-0.81	50.22	27.31
	1	-12.47	-6.98	0.92	0.07	26.4	202.0
6	3.552-15	14.69	-0.92	-1.61	-11.83	Y19.65	27.17
	2.132	-7.3	4.24	1.34	9.65	11.78	144.0
	.6	-10.67	-1.12	-19.07	-24.38	-25.11	41.55
	1	1.26	-0.31	18.1	21.19	11.78	293.0
7	2.901-10	12.28	1.31	1.12	-9.45	Y-20.32	23.38
	2.031	-2.57	0.17	-0.56	2.33	-11.49	164.0
	.7	26.05	2.33	-40.89	-12.91	23.35	73.58
	1	-16.31	-1.03	34.36	14.03	-11.49	399.0
9	3.979-11	-6.2	-2.12	-4.86	-48.0	X-55.2	64.95
	1.99	13.05	4.79	5.33	46.97	30.49	282.0
	.5	20.91	4.78	-14.65	-1.07	60.68	38.97
	1	-18.34	-7.73	1.31	-0.1	30.49	216.0
10	100	67.85	-0.97	6.14	-37.22		126.5
		-17.56	15.65	-8.71	20.68		908.0
		211.9	6.74	-477.8	-103.6		1914.2
	1	-170.6	18.27	289.2	-133.4		6088.0
11	100	-287.3	-35.12	-191.6	-218.9		1110.5
		165.0	18.61	167.2	213.1		3285.0
		-14.85	-7.02	-123.4	-32.01		273.2
	1	52.62	12.23	131.3	26.86		947.0
13	100	8.51	10.05	60.32	-270.2		945.6
		-19.8	-11.84	-78.46	190.0		2526.0
		37.7	1.41	-24.8	30.99		135.9
	1	-17.7	1.21	29.02	-29.7		935.0

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

Κοντά Υποστυλώματα στάθμης 3

'Κοντά' Υποστυλώματα στάθμης 3

		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	2.011-75	-17.74	-2.14	90.99	-276.9	X-191.5	775.0
*	3.018	6.87	0.7	-91.89	301.2	63.46	1998.0
	1.5	7.38	0.53	-4.61	-1.75	189.4	23.69
	2.333	-6.97	-0.74	5.76	3.81	63.46	372.0
12	2.409-42	-7.18	-1.21	-30.6	-121.9	X59.1	314.0
*	3.011	2.53	0.51	27.31	114.0	-19.63	1472.0
	1.25	-6.99	-0.99	-9.73	2.37	-58.68	32.53
	2.333	7.1	0.85	7.36	-1.5	-19.63	350.0
14	2.074-18	-22.82	-2.89	91.96	-261.6	X-314.3	721.4
*	3.008	11.12	1.42	-91.17	276.4	105.1	1323.0
	1.45	5.32	0.4	-3.01	-1.43	316.0	18.8
	2.333	-5.91	-0.66	4.1	3.95	105.1	292.0
15	1.838-51	-5.51	-2.02	4.09	-10.4	Y253.7	35.96
*	3.033	3.14	0.64	-5.85	12.07	83.64	334.0
	1.65	38.02	12.84	-181.7	-130.2	-248.1	564.2
	2.333	-26.88	-8.11	186.1	133.3	9.31	1736.0
19	1.038-62	-11.68	-2.34	3.32	-5.21	Y-577.6	27.95
*	3.011	1.7	-0.2	-6.0	6.94	-193.3	591.0
	2.9	-10.87	1.76	-632.0	-196.3	582.2	1837.5
	2.333	-34.02	-4.4	698.2	235.5	6.28	5111.0
23	.978 -77	73.36	7.59	-192.9	-955.5	X158.2	2660.1
*	3.033	-61.55	-9.75	205.0	1046.6	-53.3	5459.0
	3.1	-15.53	-1.6	-13.66	5.71	-161.5	53.21
	2.333	13.99	1.6	13.93	-5.42	-53.3	634.0
30	1.254-42	30.64	4.86	92.46	-426.9	X69.65	2984.8
*	3.513	-40.82	-8.02	-297.9	1169.3	-28.01	5124.0
	2.8	15.05	1.13	-13.94	-7.17	-97.41	69.97
	2.333	-17.26	-1.89	18.74	10.59	-28.01	535.0

'as' Υποστυλωμάτων στάθμης 3

		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	17.53	5.57	-53.19	-121.1		1883.8
		-15.9	-4.98	-58.07	134.4		3480.0
		-16.29	4.51	-383.6	602.3		1190.0
	1	-90.23	-18.0	278.3	-550.4		3480.0
3	100	21.65	4.17	-171.4	-315.3		1658.8
		-58.39	-13.91	191.3	578.3		3480.0
		-2.64	2.08	-86.88	-36.78		1160.0
	1	15.34	-0.35	89.9	-57.9		3480.0
4	100	3.08	6.45	1.51	-7.79		14.56
		-0.98	-2.47	-1.54	2.6		419.0
		81.82	14.59	-224.1	89.03		910.8
	1	-57.55	-11.16	221.5	-82.39		2169.0
6	5.101-10	-1.38	-3.19	1.13	-6.96	Y-16.49	10.32
	3.061	0.6	1.32	-2.1	6.21	-5.61	127.0
	.6	3.68	1.02	-16.46	-10.94	17.18	24.37
	1	-2.62	-0.68	16.18	10.74	-5.61	264.0
7	4.377-14	-3.81	-0.64	0.46	-1.7	Y27.48	6.17
	3.064	0.96	-0.07	-1.44	2.79	9.36	143.0
	.7	-1.2	-0.22	-25.31	-11.93	-28.68	30.31

	1	-0.54	-0.05	24.9	11.89	9.36	359.0
8	3.171-35	13.89	15.35	-7.86	-6.42	Y-284.5	41.78
	3.013	0.64	-3.92	3.3	-8.71	-94.43	1074.0
	.95	-34.95	-7.44	-243.7	-34.86	282.1	313.3
	1	74.01	11.5	210.0	36.57	-15.34	1721.0
10	100	-14.45	-11.92	13.9	-13.91		37.35
		-2.73	2.94	-20.98	9.96		822.0
		14.47	-13.12	-480.5	94.33		1878.7
	1	-8.29	1.95	471.6	95.84		5636.0
11	100	-28.67	-8.08	-228.1	-418.0		1532.7
		77.34	14.65	207.9	386.5		3285.0
		-67.41	-11.09	-94.08	-9.51		238.5
	1	62.11	10.88	79.33	9.39		947.0
13	100	57.63	8.99	65.65	-246.3		933.3
		-48.59	-8.53	-61.36	253.9		2526.0
		-12.14	-2.51	-37.0	7.95		105.0
	1	11.62	2.45	34.71	-7.36		935.0

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	1.482-2	4.87	0.64	79.79	-303.8	X-5.24	771.0
*	1.779	-2.03	-0.32	-74.53	275.6	3.04	1413.0
	1.2	4.97	0.78	-7.65	-3.7	5.34	26.21
	2.333	-2.03	-0.28	1.64	0.77	3.04	393.0
8	1.935-69	29.45	-0.99	6.52	-15.15	Y-205.3	202.6
*	1.838	-85.63	-10.26	-4.79	46.98	-123.5	1074.0
	.95	-101.7	-16.32	-343.5	-24.47	188.0	945.2
	2.333	48.93	12.27	205.9	-59.08	-55.23	1721.0
12	1.4 -17	16.47	2.15	-66.11	-260.3	X31.07	733.2
*	1.751	-17.99	-2.29	74.37	283.2	-17.75	1472.0
	1.25	-5.19	-0.54	-8.03	1.09	-31.04	25.82
	2.333	1.29	0.15	2.39	0.23	-17.75	350.0

'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	52.77	9.09	-59.27	-240.0		1160.1
		-76.21	-11.01	49.81	62.82		3480.0
		133.5	21.99	-576.2	570.4		1160.1
	1	-34.76	-4.51	244.9	-259.8		3480.0
3	100	122.1	22.15	-316.1	-814.2		1160.1
		-59.63	-8.25	85.67	345.1		3480.0
		23.59	4.35	-197.8	195.7		1160.1
	1	-67.14	-9.83	106.8	-55.69		3480.0
4	100	-0.21	-1.31	-0.99	-4.17		5.21
		-0.05	0.27	1.73	-3.87		372.0
		85.52	15.17	-463.0	56.76		666.1
	1	-127.1	-21.2	182.8	-120.2		1998.0
6	2.928-18	-0.04	0.43	3.89	-4.18	Y11.3	5.44
	1.757	0.34	-0.05	-1.89	-4.09	6.43	144.0
	.6	10.16	1.27	-48.72	-15.67	-11.2	75.86
	1	-13.32	-1.69	53.41	20.98	6.43	293.0

7	2.505-34	1.95	0.64	3.61	2.82	Y-61.05	10.36
	1.754	-0.14	-0.02	-3.1	-9.17	-34.96	164.0
	.7	15.41	1.54	-69.43	-15.91	61.32	102.6
	1	-20.01	-2.07	72.63	18.95	8.52	399.0
10	100	-33.21	-1.85	29.92	-31.07		196.2
		108.0	14.35	-10.94	51.33		822.0
		91.61	7.97	-848.6	-112.9		1878.6
	1	361.6	43.92	392.8	107.2		5636.0
11	100	-59.89	-11.73	-318.0	-596.6		913.3
		28.41	6.39	222.3	301.7		2740.0
		-99.4	-16.19	-175.7	-13.36		400.7
	1	120.0	16.44	197.0	29.11		928.0
13	100	41.59	9.4	100.4	-446.2		721.9
		23.73	-1.73	-88.98	251.6		2166.0
		-10.33	-3.2	-89.41	14.54		167.1
	1	16.95	3.53	98.29	-21.59		926.0

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
2	1.553-44	-0.01	0.73	63.17	-352.1	X334.9	894.9
*	1.864	3.07	-0.7	-66.72	361.4	-182.4	1360.0
	1.2	-1.75	-0.24	1.51	0.72	-340.0	9.25
	2.333	-0.12	-0.01	0.42	0.15	-182.4	351.0
8	1.999-35	219.6	19.43	-61.86	-251.6	Y-324.6	870.0
*	1.9	-319.8	-19.84	53.44	216.1	-180.3	1087.0
	.95	-100.3	-17.13	-179.4	-190.6	343.7	691.4
	2.333	102.3	9.1	201.4	113.6	-53.02	1741.0
10	1.966-58	-255.2	-24.05	-60.38	-249.7	Y134.8	903.2
*	1.868	350.1	23.89	51.4	215.0	73.57	1018.0
	.95	-84.06	-9.92	-179.7	183.9	-138.2	654.5
	2.333	28.85	3.53	138.1	-108.9	-35.63	1673.0

'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	59.83	7.45	-85.79	-192.8		1160.0
		-103.6	-10.41	125.3	167.5		3120.0
		-81.71	-9.4	-211.0	101.6		1160.0
	1	92.7	-0.7	327.7	-171.2		3120.0
3	100	-53.92	-5.11	-212.4	-160.1		1160.0
		34.64	-0.36	157.5	228.9		3120.0
		52.33	5.21	-123.9	228.6		1160.0
	1	-94.53	-6.14	112.0	-193.9		3120.0
4	100	0.31	0.3	1.8	-4.4		5.76
		-2.76	-0.15	0.32	1.4		372.0
		103.1	13.94	-173.6	-115.7		1628.0
	1	-169.7	-14.2	400.1	124.9		1998.0
6	3.086-77	0.13	-0.07	-1.81	-4.59	Y-78.45	5.31
	1.852	0.44	0.02	-0.1	0.57	-42.45	127.0
	.6	5.08	0.7	-76.9	19.93	78.63	91.59
	1	-6.2	-0.77	77.75	-20.75	2.55	264.0
7	2.643-14	-2.1	-0.28	-3.43	-10.86	Y96.24	14.06

	1.851	4.08	0.23	0.57	2.31	52.0	143.0
	.7	1.31	-0.24	-110.8	50.39	-96.17	133.3
	1	1.79	0.61	114.7	-53.99	52.0	359.0

Φυτευτά

Φυτευτά υποστυλώματα στάθμης 3

Φ 1 280x30					
Σταθμη 3 30Φ12 (Σ.Φ.=Κεφ+1+2+3+8+11)(ρ=4/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 147	σc=7.91	Μεπ-y=2289	vd= 0	ey=0	
Msdy=1118			Sy= 0		
Msdx=26	σs=379.8	Μεπ-x=228	Sx= 0	ex=0	
o:Φ12					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (600cm) 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. (.549 -36) (.497 -3) (.374 -15) (.693 -26)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ1.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.342 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=355 Vrd2=3544					
.1AcFcd= -1400 Nsd=-68 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.89As (δισδ)=0					Msd=.3047
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=398.4
Vsd=31	Vsd=346	Vsd=346	Vsd=346		As =0
Vcd=355	Vcd=106	Vcd=355	Vcd=106		
As/s=.0165	=0,02240	=0,01650	=0,02240		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=15 Vrd1=394 Vrd2=2898					
.1AcFcd= -1400 Nsd=-68 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.06As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=6	Vsd=8	Vsd=8	Vsd=8		
Vcd 394	Vcd=118	Vcd=394	Vcd=118		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		
Φ 2 30x220					
Σταθμη 3 24Φ12 (Σ.Φ.=Κεφ+1+2-3+8+11)(ρ=4.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 362	σc=6.57	Μεπ-y=432	vd= 0	ey=0	
Msdy=23			Sy= 0		
Msdx=577	σs=192.67	Μεπ-x=3171	Sx= 0	ex=0	
o:Φ12					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (600cm) 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. (.385 -17) (.433 -17) (.289 -20) (.542 -40)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ2.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.345 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=291 Vrd2=2768					
.1AcFcd= -1100 Nsd=-146 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.74As (δισδ)=0					Msd=.3746
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=307.6
Vsd=40	Vsd=195	Vsd=195	Vsd=195		As =0
Vcd=291	Vcd=87	Vcd=291	Vcd=87		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=12 Vrd1=323 Vrd2=2277					
.1AcFcd= -1100 Nsd=-146 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.58As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=1	Vsd=5	Vsd=5	Vsd=5		
Vcd 323	Vcd=97	Vcd=323	Vcd=97		

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		
Φ 3 30x210					
Σταθμη 3 22Φ12 (Σ.Φ.=Κεφ+1-2-3+8+11)(ρ=3.9/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 305	σc=6.46	Μεπ-y=424	vd= 0	ey=0	
Msdy=2			Sy= 0		
Msdx=609	σs=252.75	Μεπ-x=2898	Sx= 0	ex=0	
o:Φ12					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (600cm) 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. (.422 -35) (.529 -35) (.401 -33) (.473 -12)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ3.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.341 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=276 Vrd2=2639					
.1AcFcd= -1050 Nsd=-133 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.89As (δισδ)=0					Msd=.3363
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=292.5
Vsd=15	Vsd=189	Vsd=189	Vsd=189		As =0
Vcd=276	Vcd=83	Vcd=276	Vcd=83		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=11 Vrd1=307 Vrd2=2173					
.1AcFcd= -1050 Nsd=-133 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.7 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=1	Vsd=4	Vsd=4	Vsd=4		
Vcd 307	Vcd=92	Vcd=307	Vcd=92		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		
Φ 5 30x165					
Σταθμη 3 18Φ12 (Σ.Φ.=Κεφ+1+2+3+8+11)(ρ=4.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 613	σc=13.61	Μεπ-y=324	vd= 0	ey=0	
Msdy=1			Sy= 0		
Msdx=944	σs=434.78	Μεπ-x=1780	Sx= 0	ex=0	
o:Φ12					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (600cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (1.496-25) (1.166-2) (1.309-2) (1.689-25)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ5.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.348 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=9 Vrd1=268 Vrd2=1707					
.1AcFcd= -825 Nsd=-280 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.74As (δισδ)=0					Msd=.2685
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=224.4
Vsd=0	Vsd=1	Vsd=1	Vsd=1		As =0
Vcd=268	Vcd=80	Vcd=268	Vcd=80		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=242 Vrd2=2057					
.1AcFcd= -825 Nsd=-280 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.54As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=107	Vsd=302	Vsd=302	Vsd=302		
Vcd 242	Vcd=72	Vcd=242	Vcd=72		
As/s=.0165	=0,03696	=0,01650	=0,03696		
Φ 6 30x220					
Σταθμη 3 20Φ16+4Φ18 (Σ.Φ.=Κεφ+1-2+3+8+11)(ρ=7.6/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 93	σc=12.21	Μεπ-y=360	vd= 0	ey=0	
Msdy=0			Sy= 0		
Msdx=1837	σs=434.78	Μεπ-x=2837	Sx= 0	ex=0	
X:Φ16 o:Φ18					

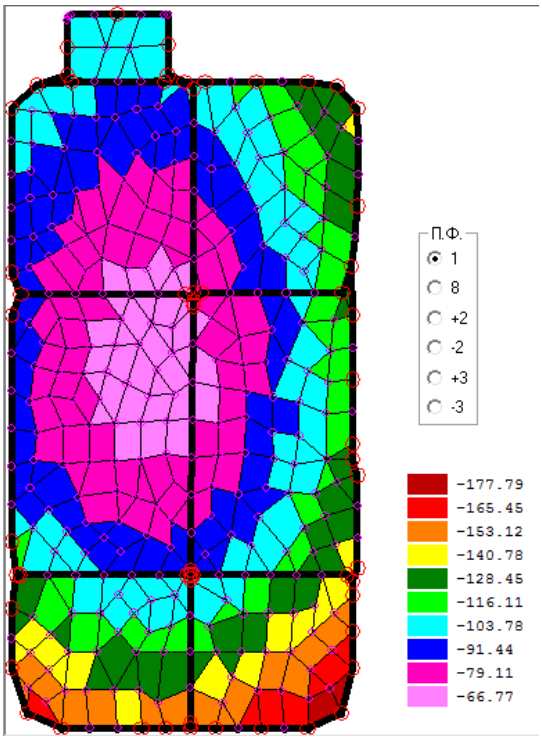
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

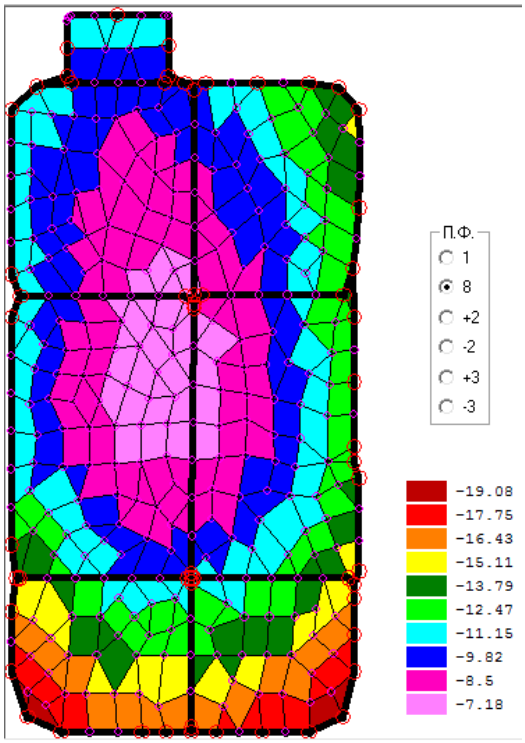
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (600cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.773 -16) (1.285-39) (1.298-39) (.829 -44)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ6.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.345 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=12 Vrd1=305 Vrd2=2277					
.1AcFcd= -1100 Nsd=-27 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.79As (δισδ)=0					Msd=.5977
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=307.6
Vsd=0	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=0		As =0
Vcd=305	Vcd=91	Vcd=305	Vcd=91		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=273 Vrd2=2768					
.1AcFcd= -1100 Nsd=-27 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.74As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=108	Vsd=538	Vsd=538	Vsd=538		
Vcd 273	Vcd=82	Vcd=273	Vcd=82		
As/s=.0165	=0,05453	=0,03166	=0,05453		
Φ 7 170x30					
Σταθμη 3 14Φ16+4Φ18 (Σ.Φ.=Κεφ+1+2-3+8+11)(ρ=7.5/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 266	σc=7.67	Μεπ-y=1374	vd= 0	ey=0	
Msdy=605			Sy= 0		
Msdx=15	σs=253.38	Μεπ-x=218	Sx= 0	ex=0	
Χ:Φ16 ο:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (600cm) 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. (.599 -18) (.667 -42) (.63 -41) (.584 -45)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ7.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.344 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=214 Vrd2=2121					
.1AcFcd= -851 Nsd=-54 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.91As (δισδ)=0					Msd=.2063
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=232.0
Vsd=14	Vsd=213	Vsd=213	Vsd=213		As =0
Vcd=214	Vcd=64	Vcd=214	Vcd=64		
As/s=.0165	=0,02325	=0,01650	=0,02325		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=9 Vrd1=241 Vrd2=1759					
.1AcFcd= -851 Nsd=-54 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.03As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=2	Vsd=3	Vsd=3	Vsd=3		
Vcd 241	Vcd=72	Vcd=241	Vcd=72		
As/s=.055	=0,05500	=0,05500	=0,05500		

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

ΠΛΑΚΑ ΚΟΙΤΟΣΤΡΩΣΗΣ

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





ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ε

