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 Ζ	Τ.06

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: ΙΣΤ' 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

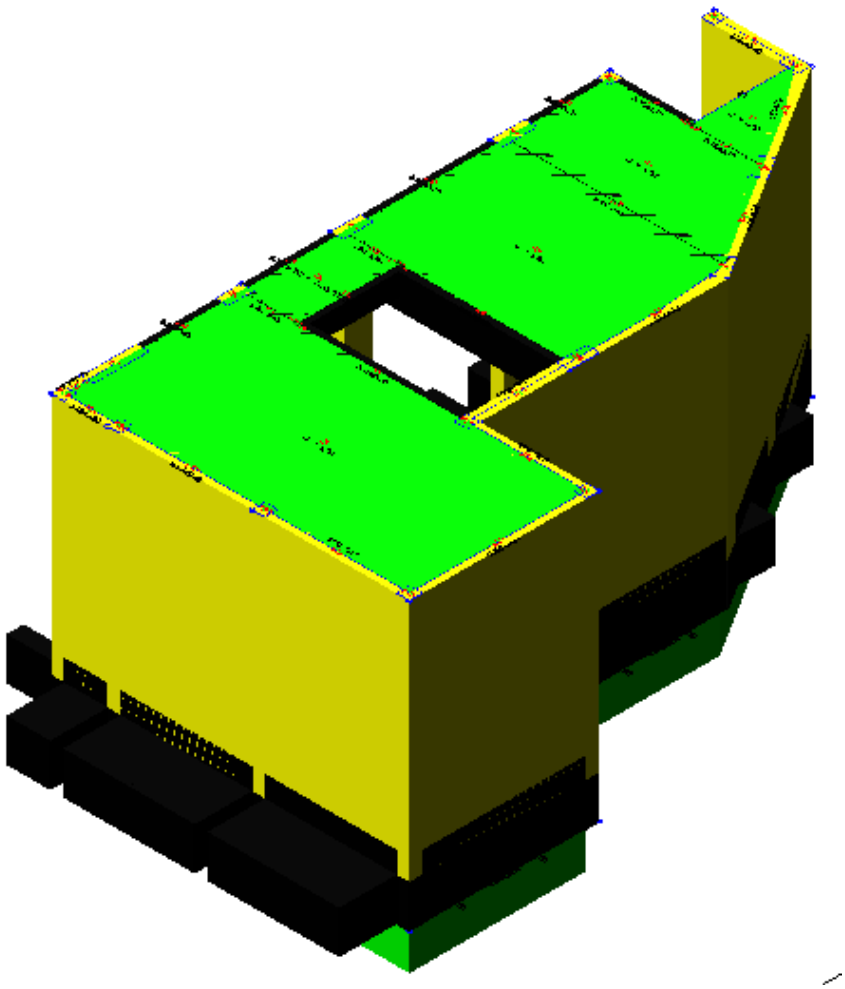
	Μεταβλητά Φορτία		
1	Ωφέλιμο φορτίο γραφείων	3,50	kN/m^2
2	Ωφέλιμο φορτίο αιθουσών διδασκαλίας	3,50-5,00	kN/m^2
3	Ωφέλιμο φορτίο αιθουσών εκδηλώσεων/ αμφιθεάτρων	7,50	kN/m^2
4	Ωφέλιμο φορτίο δαπέδων εξωστών	5,00	kN/m^2
5	Ωφέλιμο φορτίο κλιμάκων, πλατύσκαλων, χώρων κυκλοφορίας	5,00	kN/m^2
6	Ωφέλιμο φορτίο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



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

Δεδομένα

Δεδομένα Υποστυλωμάτων

Πεδίο	Περιγραφή
A/A	Αύξων αριθμός υποστυλώματος
Αρ. Τμ	Αριθμός τμημάτων
Τμ	Τμήμα
B(cm), D(cm)	Διαστάσεις υποστυλώματος
Γωνία [o]	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
A	Συνθήκες στήριξης 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 Υ και Z αντίστοιχα

Δεδομένα Υποστυλωμάτων Στάθμης 1

A/A	no	Τμ	B	D	Γωνία	Στ.	Υστ	Χστ	Υκβ	Χκβ	A	ny	nz
			[cm]	[cm]	[o]		[m]	[m]	[m]	[m]			
1	1	1	30	130	0.0	34	20.70	20.00	21.35	20.15	0.00	0.80	0.80
2	1	1	30	60	0.0	23	24.45	20.00	24.15	20.15	0.00	0.80	0.80
3	1	1	30	70	0.0	34	26.55	20.00	26.90	20.15	0.00	0.80	0.80
4	1	1	30	70	0.0	41	26.55	25.60	26.90	25.45	0.00	0.80	0.80
5	1	1	30	80	0.0	34	30.30	20.00	30.70	20.15	0.00	0.80	0.80
6	1	1	30	60	32.2	34	30.11	25.35	30.45	25.31	0.00	0.80	0.80
7	1	1	30	30	0.0	23	33.10	20.00	32.95	20.15	0.00	0.80	0.80
8	1	1	30	30	0.0	23	35.55	20.00	35.40	20.15	0.00	0.80	0.80
9	1	1	46	30	0.0	21	35.55	22.28	35.40	22.05	0.00	0.80	0.80
10	1	1	30	30	0.0	41	20.00	28.40	20.15	28.25	0.00	0.80	0.80
11	1	1	30	30	0.0	21	24.45	28.40	24.30	28.25	0.00	0.80	0.80
12	1	1	20	20	0.0	34	20.05	20.71	20.15	20.81	0.00	0.80	0.80
13	1	1	20	20	0.0	34	20.05	23.07	20.15	23.17	0.00	0.80	0.80
14	1	1	20	20	180.0	34	20.25	26.66	20.15	26.56	0.00	0.80	0.80
15	1	1	20	20	90.0	34	22.13	28.35	22.23	28.25	0.00	0.80	0.80
16	1	1	20	20	180.0	34	24.40	26.95	24.30	26.85	0.00	0.80	0.80
17	1	1	20	20	270.0	34	25.60	25.35	25.50	25.45	0.00	0.80	0.80
18	1	1	20	20	90.0	34	28.66	25.55	28.76	25.45	0.00	0.80	0.80
19	1	1	20	20	122.2	34	31.65	24.67	31.69	24.53	0.00	0.80	0.80
20	1	1	20	20	302.2	34	34.36	22.74	34.32	22.87	0.00	0.80	0.80
21	1	1	20	20	0.0	34	35.30	20.96	35.40	21.06	0.00	0.80	0.80
22	1	1	20	20	270.0	34	20.60	20.05	20.50	20.15	0.00	0.80	0.80
23	1	1	30	30	0.0	34	20.00	20.00	20.15	20.15	0.00	0.80	0.80
24	1	1	30	30	0.0	34	20.00	21.32	20.15	21.47	0.00	0.80	0.80
25	1	1	30	30	0.0	34	20.00	24.71	20.15	24.86	0.00	0.80	0.80
26	1	1	30	30	0.0	21	24.45	25.60	24.30	25.45	0.00	0.80	0.80
27	1	1	30	60	32.2	34	32.59	23.79	32.93	23.75	0.00	0.80	0.80

Δεδομένα Υποστυλωμάτων Στάθμης 2

A/A	no	Τμ	B	D	Γωνία	Στ.	Υστ	Χστ	Υκβ	Χκβ	A	ny	nz
			[cm]	[cm]	[o]		[m]	[m]	[m]	[m]			

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

1	1	1	30	130	0.0	34	20.70	20.00	21.35	20.15	0.00	0.80	0.80
2	1	1	30	60	0.0	23	24.45	20.00	24.15	20.15	0.00	0.80	0.80
3	1	1	30	70	0.0	34	26.55	20.00	26.90	20.15	0.00	0.80	0.80
4	1	1	30	70	0.0	41	26.55	25.60	26.90	25.45	0.00	0.80	0.80
5	1	1	30	80	0.0	34	30.30	20.00	30.70	20.15	0.00	0.80	0.80
6	1	1	30	60	32.2	34	30.11	25.35	30.45	25.31	0.00	0.80	0.80
7	1	1	30	30	0.0	23	33.10	20.00	32.95	20.15	0.00	0.80	0.80
8	1	1	30	30	0.0	23	35.55	20.00	35.40	20.15	0.00	0.80	0.80
9	1	1	46	30	0.0	21	35.55	22.28	35.40	22.05	0.00	0.80	0.80
10	1	1	30	30	0.0	41	20.00	28.40	20.15	28.25	0.00	0.80	0.80
11	1	1	30	30	0.0	21	24.45	28.40	24.30	28.25	0.00	0.80	0.80
12	1	1	102	30	0.0	34	20.00	20.30	20.15	20.81	0.00	0.80	0.80
13	1	1	309	30	0.0	34	20.00	21.62	20.15	23.17	0.00	0.80	0.80
14	1	1	309	30	180.0	34	20.30	28.10	20.15	26.56	0.00	0.80	0.80
15	1	1	385	30	90.0	34	20.30	28.40	22.22	28.25	0.00	0.80	0.80
16	1	1	250	30	180.0	34	24.45	28.10	24.30	26.85	0.00	0.80	0.80
17	1	1	210	30	270.0	34	26.55	25.30	25.50	25.45	0.00	0.80	0.80
18	1	1	302	30	90.0	34	27.25	25.60	28.76	25.45	0.00	0.80	0.80
19	1	1	233	30	122.2	34	30.78	25.28	31.69	24.54	0.00	0.80	0.80
20	1	1	271	30	302.2	34	35.39	22.03	34.32	22.87	0.00	0.80	0.80
21	1	1	152	30	0.0	34	35.25	20.30	35.40	21.06	0.00	0.80	0.80
22	1	1	40	30	270.0	34	20.70	20.00	20.50	20.15	0.00	0.80	0.80
23	1	1	30	30	0.0	34	20.00	20.00	20.15	20.15	0.00	0.80	0.80
24	1	1	30	30	0.0	34	20.00	21.32	20.15	21.47	0.00	0.80	0.80
25	1	1	30	30	0.0	34	20.00	24.71	20.15	24.86	0.00	0.80	0.80
26	1	1	30	30	0.0	21	24.45	25.60	24.30	25.45	0.00	0.80	0.80
27	1	1	30	60	32.2	34	32.59	23.79	32.93	23.75	0.00	0.80	0.80

Δεδομένα Ελεύθερων Κόμβων

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

Δεδομένα Ελεύθερων Κόμβων Στάθμης 2

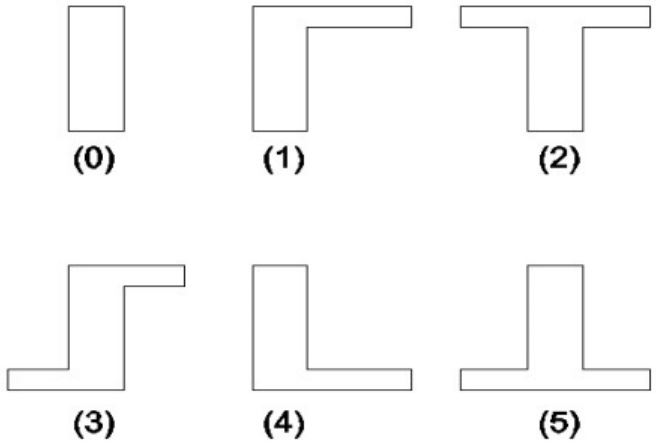
A/A	X [m]	Y [m]	Z [m]
1004	21.475	24.300	7.700
1006	21.475	26.700	7.700
1009	22.050	32.950	7.700

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|

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

		|o---- 2 -----| |o---- 3 ----o| Κωδικός 0: Μέλος αμφίπακτο Κωδικός 1: Μέλος με πάκτωση στην αρχή και με άρθρωση στο τέλος Κωδικός 2: Μέλος με άρθρωση στην αρχή και πάκτωση στο τέλος Κωδικός 3: Μέλος αμφιαρθρωτό
ny, nz		Συντελεστές διάτμησης κατά Y και Z αντίστοιχα
Φορτία	g	Μόνιμο κατανεμημένο φορτίο στη δοκό
(kN/m)	q	Κινητό κατανεμημένο φορτίο στη δοκό



Δοκοί Στάθμης 1

A/A	Κόμβος		Σχήμα	B	D	dπ	Bσ	Ldef	Ltot	A	ny	nz	g	q
	Αρχ	Τέλ		[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[m]	[m]				[kN/m]	[kN/m]
1	1.0	22.0	5	30	150	100	300.00	0.85	1.50	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
2	22.0	23.0	5	30	150	100	300.00	0.35	0.50	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
3	10.0	15.0	5	30	150	100	200.00	2.08	2.23	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
4	11.0	15.0	5	30	150	100	200.00	2.07	2.22	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
5	10.0	14.0	5	30	150	100	300.00	1.69	1.84	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
6	14.0	25.0	5	30	150	100	300.00	1.69	1.84	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
7	13.0	24.0	5	30	150	100	300.00	1.69	1.84	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
8	13.0	25.0	5	30	150	100	300.00	1.69	1.84	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
9	12.0	23.0	5	30	150	100	300.00	0.66	0.81	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
10	12.0	24.0	5	30	150	100	300.00	0.66	0.81	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
11	9.0	20.0	5	30	150	100	190.79	1.35	1.52	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
12	20.0	27.0	5	30	150	100	190.79	1.65	1.95	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
13	8.0	21.0	5	30	150	100	200.00	0.91	1.06	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
14	9.0	21.0	5	30	150	100	200.00	0.99	1.22	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
15	4.0	17.0	5	30	150	100	200.00	1.40	1.75	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
16	17.0	26.0	5	30	150	100	200.00	1.20	1.35	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
17	11.0	16.0	5	30	150	100	200.00	1.40	1.55	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
18	16.0	26.0	5	30	150	100	200.00	1.40	1.55	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
19	6.0	19.0	5	30	150	100	190.79	1.46	1.76	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
20	19.0	27.0	5	30	150	100	190.79	1.46	1.76	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
21	4.0	18.0	5	30	150	100	200.00	1.86	2.17	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
22	6.0	18.0	5	30	150	100	200.00	1.69	1.95	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
23	1.1	2.1	5	80	102	100	300.00	2.80	3.52	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
24	2.1	3.1	5	80	102	100	300.00	2.75	3.21	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
25	3.1	5.1	5	80	102	100	300.00	3.80	4.33	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
26	5.1	7.1	5	80	102	100	300.00	2.25	2.68	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
27	7.1	8.1	5	80	102	100	300.00	2.45	2.66	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
28	2.1	26.0	5	80	102	100	250.00	5.30	5.51	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
29	3.1	4.1	5	80	102	100	250.00	5.30	5.51	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
30	5.1	6.1	5	80	102	100	250.00	5.17	5.33	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00
31	7.1	27.0	5	80	102	100	250.00	3.60	3.78	0	0.80	0.80	-0.00	-0.00

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

Δοκοί Στάθμης 2

A/A	Κόμβος		Σχήμα	B	D	dπ	Bσ	Ldef	Ltot	A	ny	nz	g	q
	Αρχ	Τέλ		[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[m]	[m]				[kN/m]	[kN/m]
1	2.1	1004.0	2	30	80	20	100.95	1.33	1.55	0	0.80	0.80	60.46	6.02
2	26.0	1004.0	1	30	80	20	114.00	3.97	4.12	0	0.80	0.80	19.15	1.44
3	3.1	1006.0	2	30	80	20	107.57	1.34	1.59	0	0.80	0.80	63.83	8.79
4	4.1	1006.0	1	30	80	20	114.00	3.98	4.23	0	0.80	0.80	18.01	1.80
5	5.1	6.0	2	40	80	20	237.85	5.17	5.44	0	0.80	0.80	37.54	5.26
6	7.1	1009.0	1	30	80	20	79.30	1.90	2.05	0	0.80	0.80	19.69	1.47
7	27.0	1009.0	2	30	80	20	270.00	1.70	1.78	0	0.80	0.80	21.63	2.22
8	1.1	2.1	1	30	50	20	71.12	2.80	3.52	0	0.80	0.80	17.25	1.22
9	2.1	3.1	1	30	50	20	80.52	2.75	3.21	0	0.80	0.80	10.65	0.20
10	3.1	5.1	1	30	50	20	106.38	3.80	4.33	0	0.80	0.80	18.73	1.98
11	5.1	7.1	1	30	50	20	81.81	2.25	2.68	0	0.80	0.80	12.92	0.67
12	1004.0	1006.0	1	25	50	20	87.56	2.40	2.40	0	0.80	0.80	15.91	0.90

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	2	2	9	1009	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	3.1e+07	50	19	300	0.80	0.80

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

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)

Για το κτίριο Z, το ίδιο βάρος της καθώς και, μόνιμα και κινητά φορτία, που επιβάλονται επι της πλάκας θεμελίωσης.

Στο κτίριο Z, τα πρόσθετα φορτία λόγω ίδιου βάρους κοιτόστρωσης, λόγω επικαλύψεων και λόγω κινητού φορτίου, λαμβάνονται υπ΄όψη μέσω των συνδυασμών δράσεων της στάθμης θεμελίωσης, όπου ο συντελεστής για τα μόνιμα φορτία προκύπτει 1,35 x 1,89 = 2,55 ενώ για τα κινητά φορτία 1,50 x 6,63 = 9,95.

Στάθμη 1: Συμπαγείς πλάκες και πρόβολοι

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 II 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 Z

	d(cm)	Περιβάλλουσες	Ιδιο	Μόνιμο	Κινητό	Ακραίο	Ολικό
α/α	d1	δοκοί	N/m2	N/m2	N/m2	N/m	φορτίο
Π1	100	Δ1-Δ2-Δ3-Δ4-Δ5-Δ6-Δ7-Δ8-Δ		57340	11780		94120
Π2	100	Δ15-Δ16-Δ24-Δ28-Δ29		57340	1780		84120
Π3	100	Δ21-Δ22-Δ25-Δ29-Δ30		57340	11780		94120
Π4	100	Δ19-Δ20-Δ26-Δ30-Δ31		57340	11780		94120
Π5	100	Δ11-Δ12-Δ13-Δ14-Δ27-Δ31		57340	1780		84120

Στάθμη 1: Φορτία δοκών

	b x d	Πλάκα	Πλάκα	Ιδιο	G(Π1-Π2)	Q(Π1-Π2)	Τοιχοπ.	Ολικό
α/α	(cm)	Π1	Π2	N/m	N/m	N/m	N/m	φορτίο
1	30x150	1			0	0	0	11250
2	30x150	1			0	0	0	11250
3	30x150	1			0	0	0	11250
4	30x150	1			0	0	0	11250
5	30x150	1			0	0	0	11250
6	30x150	1			0	0	0	11250
7	30x150	1			0	0	0	11250
8	30x150	1			0	0	0	11250
9	30x150	1			0	0	0	11250
10	30x150	1			0	0	0	11250
11	30x150	5			0	0	0	11250
12	30x150	5			0	0	0	11250
13	30x150	5			0	0	0	11250
14	30x150	5			0	0	0	11250
15	30x150	2			0	0	0	11250
16	30x150	2			0	0	0	11250
17	30x150	1			0	0	0	11250
18	30x150	1			0	0	0	11250
19	30x150	4			0	0	0	11250
20	30x150	4			0	0	0	11250
21	30x150	3			0	0	0	11250
22	30x150	3			0	0	0	11250
23	80x102	1			0	0	0	20400
24	80x102	2			0	0	0	20400
25	80x102	3			0	0	0	20400
26	80x102	4			0	0	0	20400
27	80x102	5			0	0	0	20400
28	80x102	1	2		0	0	0	20400
29	80x102	2	3		0	0	0	20400
30	80x102	3	4		0	0	0	20400
31	80x102	4	5		0	0	0	20400

Στάθμη 2: Συμπαγείς πλάκες και πρόβολοι

	d(cm)	Περιβάλλουσες	Ιδιο	Μόνιμο	Κινητό	Ακραίο	Ολικό
α/α	d1	δοκοί	N/m2	N/m2	N/m2	N/m	φορτίο
Π1	20	Δ1-Δ2-Δ8-Δ1001-Δ1002-Δ100	5000	10000	2000		17000
Π2	20	Δ1-Δ3-Δ9-Δ12	5000	10000	2000		17000
Π3	20	Δ3-Δ4-Δ5-Δ10-Δ1013-Δ1014	5000	11000	3000		19000
Π4	20	Δ5-Δ6-Δ7-Δ11-Δ1015-Δ1016	5000	8000	2000		15000
Π5	20	Δ7-Δ1017-Δ1018-Δ1023	5000	8000	2000		15000

Στάθμη 2: Φορτία δοκών

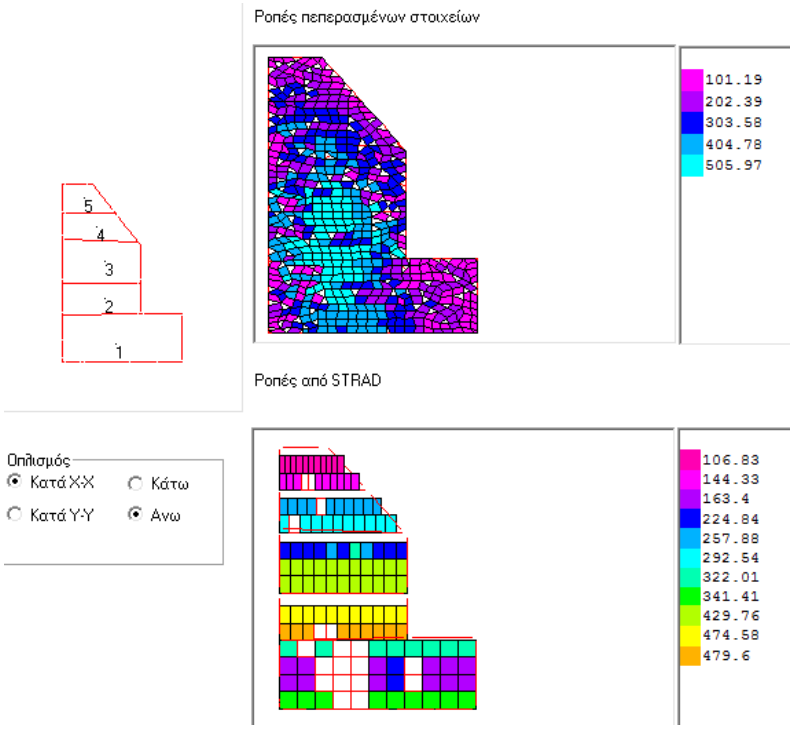
	b x d	Πλάκα	Πλάκα	Ιδιο	G(Π1-Π2)	Q(Π1-Π2)	Τοιχοπ.	Ολικό
α/α	(cm)	Π1	Π2	N/m	N/m	N/m	N/m	φορτίο
1	30x80	1	2	6000	54459	6023	0	66482
2	30x80	1		6000	9398	1441	3750	20589
3	30x80	2	3	6000	57827	8793	0	72620
4	30x80	3		6000	8264	1801	3750	19815
5	40x80	3	4	8000	29543	5258	0	42801

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

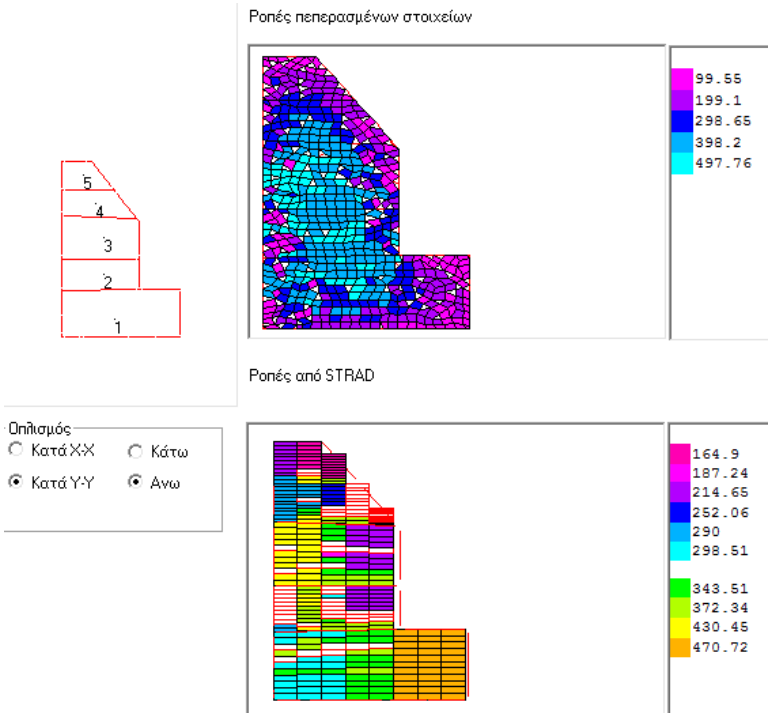
6	30x80	4		6000	7692	1471	6000	21162
7	30x80	4	5	6000	15629	2220	0	23849
8	30x50	1		3750	7498	1219	6000	18467
9	30x50	2		3750	901	199	6000	10851
10	30x50	3		3750	8980	1980	6000	20709
11	30x50	4		3750	3174	672	6000	13597
12	25x50	2		3125	-6000	0	6000	3125
1001	30x300	1		22500	-71	-6	0	22424
1002	30x300	1		22500	17460	2333	0	42293
1003	30x300	1		22500	31816	4241	0	58558
1004	30x300	1		22500	34725	4628	0	61853
1005	30x300	1		22500	14709	1963	0	39172
1006	30x300	1		22500	29872	3987	0	56359
1007	30x300	1		22500	14160	1889	0	38549
1008	30x300	1		22500	14524	1938	0	38962
1009	30x300	1		22500	12846	1715	0	37062
1010	30x300	1		22500	18704	2525	0	43729
1013	30x300	3		22500	23358	4388	0	50247
1014	30x300	3		22500	20967	3949	0	47416
1015	30x300	4		22500	6844	959	0	30303
1016	30x300	4		22500	10010	1467	0	33977
1017	30x300	5		22500	5000	750	0	28250
1018	30x300	5		22500	3362	496	0	26358
1021	30x300	1		22500	4948	665	0	28113
1022	30x300	1		22500	-3964	-524	0	18012
1023	20x50	5		2500	264	44	0	2808

Οπλισμοί

Στάθμη 1: Πλάκες - συνοπτικά



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ζ



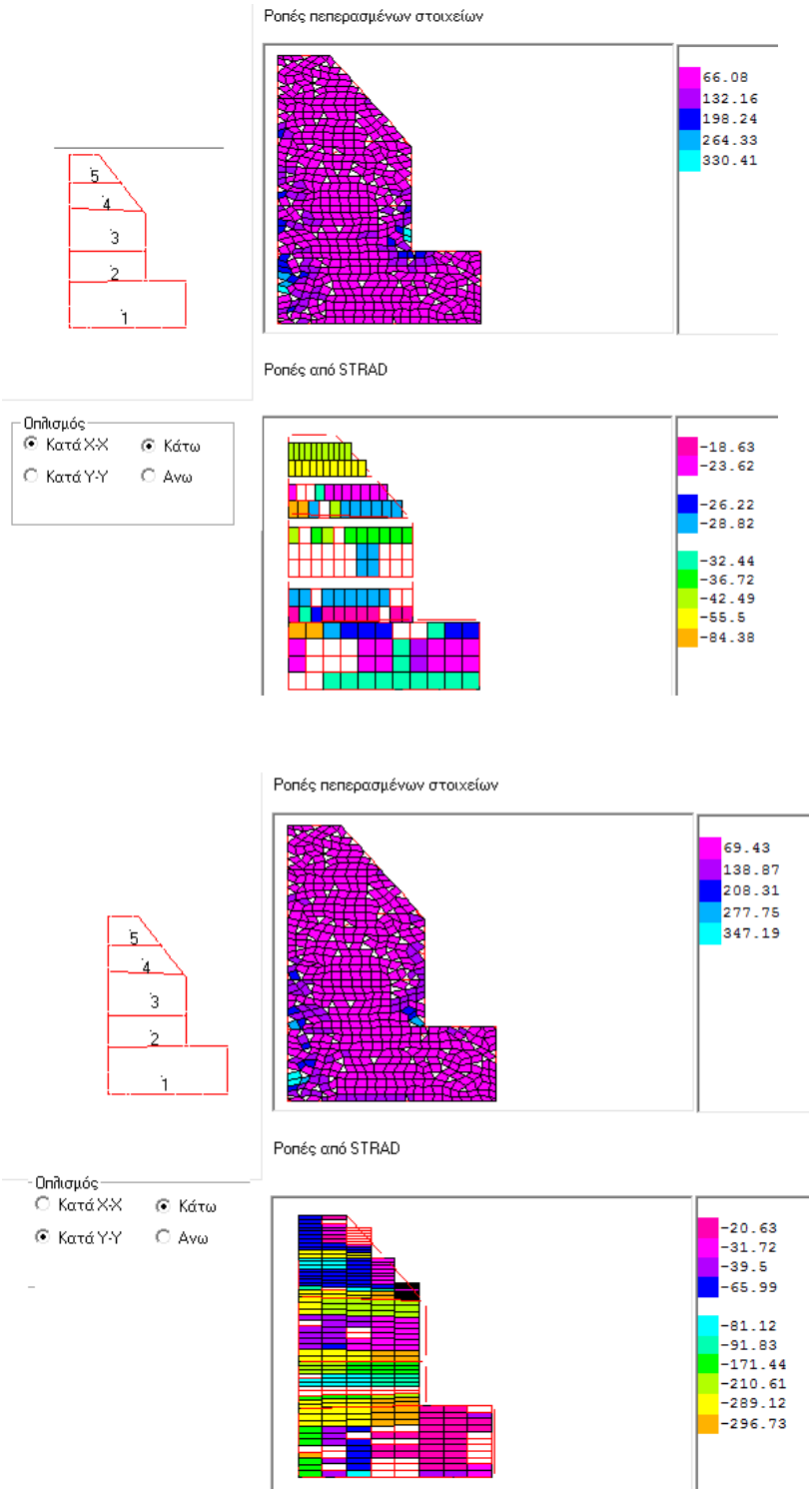
α/α	Πάχος Πλάκας d	Ζώνη Επίλυσης	Στήριξη	Στήριξη	Ροπές M	Τάσεις Beton σ	Οπλισμός As	Ράβδοι
	[cm]		1	2	[kNm]	[MPa]	[cm2]	Διάμετροι και αποστάσεις
Π 1	100	1YY	Τ 5	Τ 17	422.56	9.45	15.00	Φ14/10(1)
					0.00	0.00	0.00	(Φ 8/8)
Π 1	100	2YY	Τ 6	Τ 18	422.56	9.45	15.00	Φ14/10(5)
					-22.55	1.15	0.13	(Φ 8/8)
								Φ12/15(4)
Π 1	100	3YY	Τ 8	Δ 28	343.20	9.02	15.00	Φ14/10(7)
					-14.27	1.85	0.34	(Φ 8/20)
								Φ12/15(6)
Π 1	100	12YY	Τ 7	Δ 28	308.17	9.52	15.00	Φ14/10(37)
					-62.00	2.72	0.73	(Φ 8/0)
								Φ12/15(36)
Π 1	100	13YY	Τ 10	Δ 28	330.41	9.62	15.00	Φ14/10(51)
					-45.04	2.99	0.89	(Φ 8/0)
								Φ12/15(50)
Π 1	100	14YY	Τ 9	Δ 28	327.42	9.10	15.00	Φ14/10(66)
					-172.90	2.87	0.82	(Φ 8/0)
								Φ12/15(65)
Π 1	100	15XX	Δ 23	Τ 4	308.53	9.51	15.00	Φ14/10(78)
					-25.11	1.87	0.34	
								Φ12/15(77)
Π 1	100	16XX	Δ 23	Τ 3	156.56	9.41	15.00	Φ14/10(81)
					-22.52	2.36	0.55	
								Φ12/15(80)
Π 1	100	17XX	Τ 1	Τ 3	327.11	8.64	15.00	Φ14/10(83)
					-31.08	2.07	0.42	
								Φ12/15(82)
Π 2	100	3YY	Δ 28	Δ 29	243.63	9.16	15.00	Φ14/10(10)
					-91.83	4.37	1.96	(Φ 8/20)
								Φ12/15(9)
Π 2	100	10XX	Δ 24	Τ 15	464.64	9.83	15.00	Φ14/10(33)
					-27.40	2.44	0.59	
								Φ12/15(32)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

Π 2	100	11XX	Δ 24	Τ 16	469.55	10.11	15.00	Φ14/10(35)
					-18.23	1.81	0.32	
								Φ12/15(34)
Π 2	100	12YY	Δ 28	Δ 29	0.00	9.89	15.00	Φ14/10(39)
					-78.87	4.19	1.79	(Φ 8/0)
								Φ12/15(38)
Π 2	100	13YY	Δ 28	Δ 29	359.87	9.53	15.00	Φ14/10(53)
					-78.63	4.20	1.81	(Φ 8/0)
								Φ12/15(52)
Π 2	100	14YY	Δ 28	Δ 29	0.00	8.63	15.00	Φ14/10(68)
					-76.86	4.18	1.78	(Φ 8/0)
								Φ12/15(67)
Π 3	100	3YY	Δ 29	Δ 30	227.28	8.30	15.00	Φ14/10(11)
					-29.93	0.00	0.00	(Φ 8/20)
Π 3	100	8XX	Δ 25	Τ 22	229.51	8.23	15.00	Φ14/10(29)
					-35.31	2.40	0.57	
								Φ12/15(28)
Π 3	100	9XX	Δ 25	Τ 21	413.35	9.36	15.00	Φ14/10(31)
					-15.74	1.84	0.33	
								Φ12/15(30)
Π 3	100	12YY	Δ 29	Δ 30	175.26	9.62	15.00	Φ14/10(40)
					0.00	0.00	0.00	(Φ 8/0)
Π 3	100	13YY	Δ 29	Δ 30	418.26	9.50	15.00	Φ14/10(55)
					-36.89	2.44	0.59	(Φ 8/0)
								Φ12/15(54)
Π 3	100	14YY	Δ 29	Δ 30	382.23	9.53	15.00	Φ14/10(69)
					-40.03	0.00	0.00	(Φ 8/0)
Π 4	100	3YY	Δ 30	Τ 20	65.61	4.10	15.00	Φ14/10(14)
					-31.71	2.28	0.51	(Φ 8/20)
								Φ12/15(13)
Π 4	100	6XX	Δ 26	Τ 20	250.55	7.63	15.00	Φ14/10(24)
					-22.94	2.37	0.55	
								Φ12/15(23)
Π 4	100	7XX	Δ 26	Τ 19	286.24	8.10	15.00	Φ14/10(25)
					-28.20	0.00	0.00	
Π 4	100	12YY	Δ 30	Δ 31	237.35	8.28	15.00	Φ14/10(42)
					-61.55	2.83	0.80	(Φ 8/0)
								Φ12/15(41)
Π 4	100	13YY	Δ 30	Δ 31	276.14	8.43	15.00	Φ14/10(57)
					-62.56	3.23	1.05	(Φ 8/0)
								Φ12/15(56)
Π 4	100	14YY	Δ 30	Δ 31	274.55	7.86	15.00	Φ14/10(70)
					-63.12	0.00	0.00	(Φ 8/0)
Π 5	100	4XX	Δ 27	Τ 11	93.55	4.71	15.00	Φ14/10(18)
					-39.66	0.00	0.00	
Π 5	100	5XX	Δ 27	Τ 12	131.13	6.52	15.00	Φ14/10(22)
					-50.42	2.40	0.57	
								Φ12/15(21)
Π 5	100	12YY	Δ 31	Τ 11	133.15	5.92	15.00	Φ14/10(44)
					-15.67	1.97	0.38	
								Φ12/15(43)
Π 5	100	13YY	Δ 31	Τ 14	141.55	6.99	15.00	Φ14/10(59)
					-17.65	2.09	0.43	
								Φ12/15(58)
Π 5	100	14YY	Δ 31	Τ 13	178.65	6.40	15.00	Φ14/10(71)
					-50.28	0.00	0.00	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

Στάθμη 1: 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]	
T 1			Π1	-100.73	4.88	3.85	
T 3		Π1		0.00	0.00	3.85	
T 3		Π1		0.00	0.00	3.85	

Τ 4		Π1		0.00	0.00	3.85	
Τ 5			Π1	-30.26	2.72	3.85	Φ12/29(2)
Τ 6			Π1	-37.89	3.04	3.85	
Τ 7			Π1	-79.04	4.35	3.85	
Τ 8			Π1	-87.01	4.55	3.85	
Τ 9			Π1	-62.55	3.88	3.85	
Τ 10			Π1	-35.15	2.93	3.85	
Τ 11		Π5		0.00	0.00	3.85	Φ12/29(20)
Τ 11		Π5		0.00	0.00	3.85	
Τ 12		Π5		0.00	0.00	3.85	
Τ 13		Π5		0.00	0.00	3.85	Φ12/29(76)
Τ 14		Π5		0.00	0.00	3.85	
Τ 15		Π2		-122.07	5.35	3.85	
Τ 16		Π2		0.00	0.00	3.85	
Τ 17		Π1		0.00	0.00	3.85	Φ12/29(3)
Τ 18		Π1		0.00	0.00	3.85	
Τ 19		Π4		0.00	0.00	3.85	Φ12/29(27)
Τ 20		Π4		0.00	0.00	3.85	
Τ 20		Π4		-11.56	1.70	3.85	
Τ 21		Π3		0.00	0.00	3.85	
Τ 22		Π3		0.00	0.00	3.85	
Δ 23	80x102		Π1	-179.12	6.41	15.00	Φ12/15(79)
Δ 23	80x102		Π1	0.00	0.00	3.85	
Δ 24	80x102		Π2	-20.60	2.26	3.85	
Δ 24	80x102		Π2	-4.94	1.11	3.85	
Δ 25	80x102		Π3	-43.09	3.24	3.85	
Δ 25	80x102		Π3	0.00	0.00	3.85	
Δ 26	80x102		Π4	0.00	0.00	3.85	
Δ 26	80x102		Π4	-84.37	4.48	3.85	Φ12/29(26)
Δ 27	80x102		Π5	-42.49	3.22	3.85	Φ12/29(19)
Δ 27	80x102		Π5	0.00	0.00	3.85	
Δ 28	80x102	Π1	Π2	-296.73	8.08	15.00	Φ12/15(15)
Δ 28	80x102	Π1	Π2	-289.12	7.99	15.00	Φ12/15(45)
Δ 28	80x102	Π1	Π2	-289.62	8.00	15.00	Φ12/15(60)
Δ 28	80x102	Π1	Π2	-286.29	7.95	15.00	Φ12/15(72)
Δ 29	80x102	Π2	Π3	-168.00	6.22	15.00	Φ14/10(16)
Δ 29	80x102	Π2	Π3	-171.43	6.28	15.00	Φ14/10(46)
Δ 29	80x102	Π2	Π3	-178.25	6.40	15.00	Φ12/15(61)
Δ 29	80x102	Π2	Π3	-182.35	6.46	15.00	Φ14/10(73)
Δ 30	80x102	Π3	Π4	-180.05	6.43	15.00	Φ14/10(17)
Δ 30	80x102	Π3	Π4	-210.61	6.91	15.00	Φ14/10(47)
Δ 30	80x102	Π3	Π4	-212.55	6.94	15.00	Φ12/15(62)
Δ 30	80x102	Π3	Π4	-214.64	6.97	15.00	Φ14/10(74)
Δ 31	80x102	Π4	Π5	-65.99	3.98	15.00	Φ12/15(48)
Δ 31	80x102	Π4	Π5	-81.11	4.40	15.00	Φ12/15(63)
Δ 31	80x102	Π4	Π5	-79.69	4.36	15.00	Φ14/10(75)

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	4.2	1.0	19 < 100	4.2	1.0	16 < 100
2	2.7	0.6	10 < 100	2.6	0.6	7 < 100
3	3.8	0.6	13 < 100	3.6	0.6	8 < 100
4	2.4	0.6	10 < 100	1.7	0.8	6 < 100
5	2.3	1.0	13 < 100	2.3	1.0	9 < 100

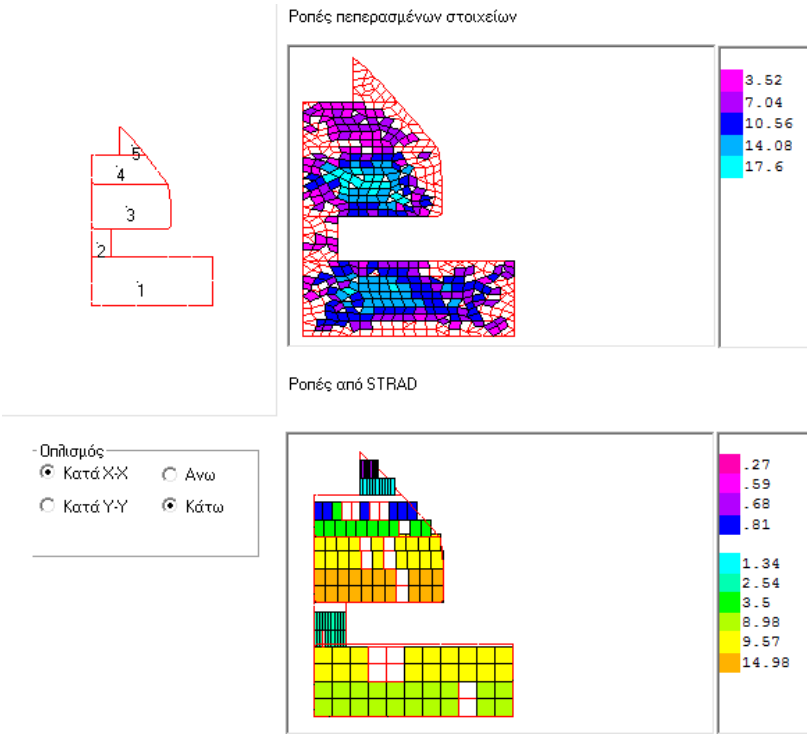
Στάθμη 1: Έλεγχος σε παραμόρφωση: P = 1.89 x G + 6.63 x Q

Πλάκα	L	P	a	Ζώνη Επίλυσης	L/250	L/500	Ελάχιστο Βέλος Κάμψης ae	Στιγμιαίο Βέλος Κάμψης a0	Μακροχρόνιο Βέλος Κάμψης	Mr	Md	Συντελεστής Ερπυσμού Φ

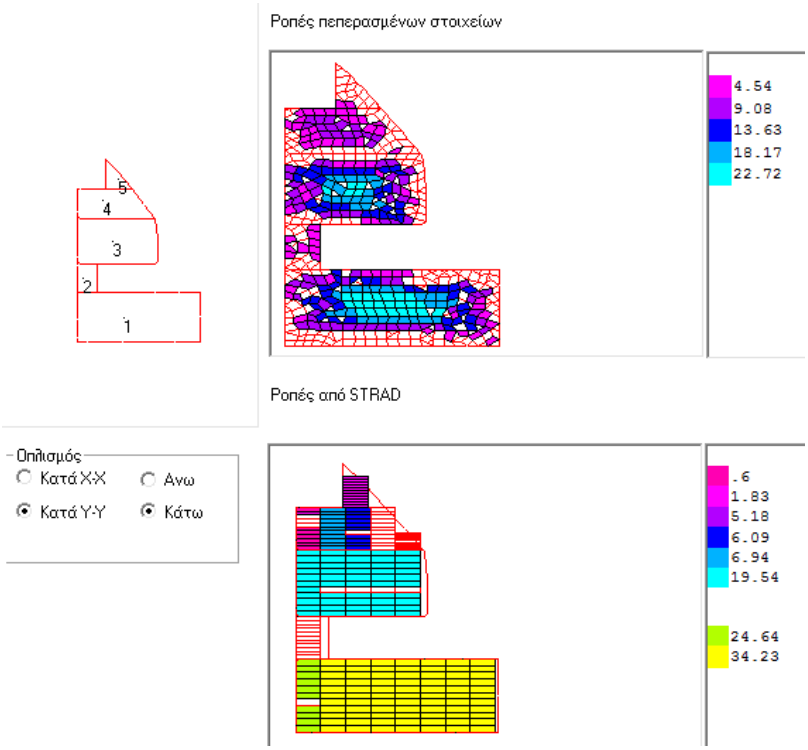
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

									at			
	[m]	[kN/m]					mm	mm	mm	KNm	KNm	
1	4.2	218.7	1.0	Y-Y	16.6	8.3	0.3	1.6	0.0	300.0	422.6	3.7
1	4.2	218.7	1.0	Y-Y	16.6	8.3	0.3	1.5	0.0	300.0	422.6	3.7
1	4.1	227.7	0.8	Y-Y	16.5	8.2	0.1	0.1	0.0	300.0	255.6	3.7
1	4.1	227.9	0.8	Y-Y	16.3	8.1	0.1	0.1	0.0	300.0	250.4	3.7
1	4.0	233.7	0.8	Y-Y	16.1	8.1	0.1	0.1	0.0	300.0	267.7	3.7
1	4.0	233.7	0.8	Y-Y	16.1	8.0	0.1	0.1	0.0	300.0	265.1	3.7
2	2.6	167.4	0.6	Y-Y	10.5	5.3	0.0	0.0	0.0	300.0	48.4	3.7
2	2.7	165.3	0.6	Y-Y	10.7	5.4	0.0	0.0	0.0	300.0	47.8	3.7
2	2.7	165.1	0.6	Y-Y	10.9	5.4	0.0	0.0	0.0	300.0	49.0	3.7
2	2.7	165.1	0.6	Y-Y	10.9	5.5	0.0	0.0	0.0	300.0	49.6	3.7
3	3.6	224.2	0.6	Y-Y	14.4	7.2	0.0	0.0	0.0	300.0	113.6	3.7
3	3.7	223.3	0.6	Y-Y	14.7	7.4	0.0	0.0	0.0	300.0	118.0	3.7
3	3.7	222.7	0.6	Y-Y	15.0	7.5	0.0	0.0	0.0	300.0	121.4	3.7
3	3.8	222.3	0.6	Y-Y	15.1	7.6	0.0	0.0	0.0	300.0	123.2	3.7
4	1.7	233.7	0.8	Y-Y	6.6	3.3	0.0	0.0	0.0	300.0	45.3	3.7
4	2.4	229.6	0.6	Y-Y	9.5	4.7	0.0	0.0	0.0	300.0	51.5	3.7
4	2.3	230.0	0.6	Y-Y	9.2	4.6	0.0	0.0	0.0	300.0	49.0	3.7
4	2.3	230.1	0.6	Y-Y	9.1	4.5	0.0	0.0	0.0	300.0	47.7	3.7
5	2.3	56.0	1.0	X-X	9.3	4.6	0.0	0.0	0.0	300.0	32.8	3.7
5	1.9	158.2	0.8	Y-Y	7.4	3.7	0.0	0.0	0.0	300.0	35.2	3.7
5	2.4	136.3	0.8	Y-Y	9.8	4.9	0.0	0.0	0.0	300.0	49.3	3.7
5	2.4	136.3	0.8	Y-Y	9.8	4.9	0.0	0.0	0.0	300.0	49.3	3.7

Στάθμη 2: Πλάκες - συνοπτικά



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ζ



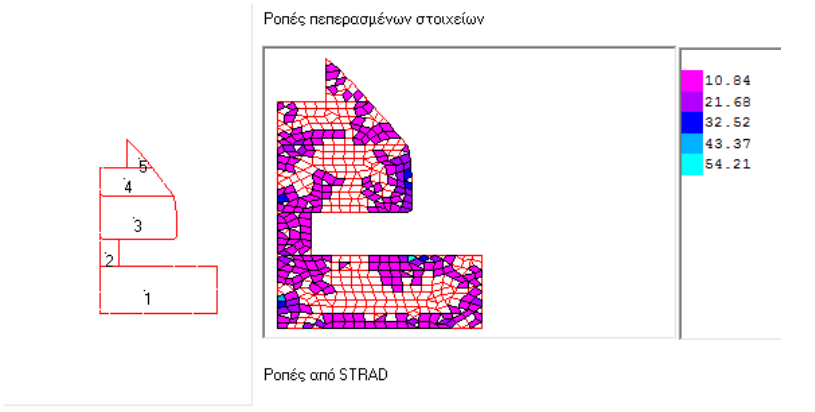
α/α	Πάχος Πλάκας d	Ζώνη Επίλυσης	Στήριξη	Στήριξη	Ροπές M	Τάσεις Beton σ	Οπλισμός As	Ράβδοι
	[cm]		1	2	[kNm]	[MPa]	[cm2]	Διάμετροι και αποστάσεις
Π 1	20	1YY	T 1005	T 1009	30.73	13.67	4.90	Φ12/30(1)
								Φ12/30(2)
					0.00	0.00	0.00	
Π 1	20	2YY	T 1006	T 1010	30.73	13.67	4.90	Φ12/30(3)
								Φ12/30(4)
					0.00	0.00	0.00	
Π 1	20	3YY	T 1004	Δ 2	30.73	13.67	4.94	Φ12/30(6)
								Φ12/30(7)
					-0.16	0.00	0.00	
Π 1	20	5YY	T 1003	Δ 2	30.73	13.67	4.90	Φ12/30(15)
								Φ12/30(16)
					0.00	0.00	0.00	
Π 1	20	7YY	T 1002	Δ 1	23.17	12.67	3.72	Φ12/30(23)
								Φ12/30(24)
					0.00	0.00	0.00	
Π 1	20	8YY	T 1001	Δ 1	23.17	12.67	3.72	Φ12/30(35)
								Φ12/30(36)
					-10.66	0.00	0.00	
Π 1	20	17YY	T 1003	Δ 2	30.73	13.67	4.90	Φ12/30(69)
								Φ12/30(70)
					-0.18	0.00	0.00	
Π 1	20	19XX	Δ 8	T 1008	9.20	9.54	3.00	Φ10/30(78)
								Φ10/30(79)
					0.00	0.00	0.00	
Π 1	20	20XX	T 1021	T 1007	8.07	8.45	3.00	Φ10/30(81)
								Φ10/30(82)
					0.00	0.00	0.00	
Π 2	20	7YY	Δ 1	Δ 3	3.50	5.56	3.00	Φ10/40(26)
								Φ10/40(27)
					-10.74	8.74	1.43	
								Φ10/40(25)

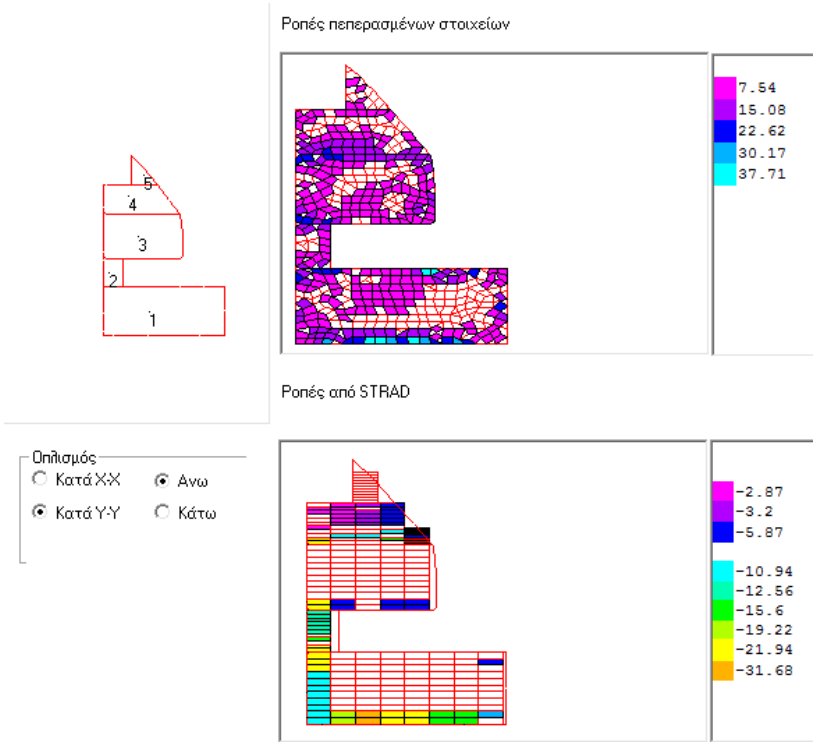
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

Π 2	20	8YY	Δ 1	Δ 3	0.00	0.00	3.00	Φ10/40(38)
								Φ10/40(39)
					-10.74	8.74	1.43	
								Φ10/40(37)
Π 2	20	15XX	Δ 9	Δ 12	2.33	4.56	3.00	Φ10/20(65)
					-4.14	1.83	0.05	
								Φ10/40(64)
Π 2	20	16XX	Δ 9	Δ 12	2.33	5.10	3.00	Φ10/20(66)
					-2.52	0.00	0.00	
Π 3	20	4YY	Δ 4	Δ 5	17.41	11.54	3.00	Φ12/30(9)
								Φ12/30(10)
					-0.19	0.00	0.00	
Π 3	20	6YY	Δ 4	Δ 5	17.38	11.53	3.42	Φ12/30(18)
								Φ12/30(19)
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	20	7YY	Δ 3	Δ 5	15.64	10.84	3.00	Φ12/30(29)
								Φ12/30(30)
					-0.15	1.18	0.02	
								Φ10/40(28)
Π 3	20	8YY	Δ 3	Δ 5	15.64	10.84	3.00	Φ12/30(40)
								Φ12/30(41)
					-0.25	0.00	0.00	
Π 3	20	13XX	Δ 10	Τ 1014	8.82	9.36	3.00	Φ10/30(56)
								Φ10/30(57)
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	20	14XX	Δ 10	Τ 1013	13.82	10.76	3.00	Φ10/30(60)
								Φ10/30(61)
					0.00	0.00	0.00	
Π 3	20	18YY	Δ 4	Δ 5	17.40	11.54	4.19	Φ12/30(72)
								Φ12/30(73)
					0.00	0.00	0.00	
Π 4	20	4YY	Δ 5	Τ 1016	0.00	4.43	3.00	Φ10/20(13)
					-5.87	4.41	0.33	
								Φ10/40(12)
Π 4	20	6YY	Δ 5	Δ 6	6.45	7.52	3.00	Φ10/30(20)
								Φ10/30(21)
					-2.66	0.00	0.00	
Π 4	20	7YY	Δ 5	Δ 6	2.81	6.39	3.00	Φ10/30(31)
								Φ10/30(32)
					0.00	0.00	0.00	
Π 4	20	8YY	Δ 5	Δ 6	0.56	5.97	3.00	Φ10/30(42)
								Φ10/30(43)
					0.00	0.00	0.00	
Π 4	20	11XX	Δ 11	Τ 1016	0.79	5.84	3.00	Φ10/40(51)
								Φ10/40(52)
					0.00	0.00	0.00	
Π 4	20	12XX	Δ 11	Τ 1015	3.43	6.08	3.00	Φ10/40(53)
								Φ10/40(54)
					-2.59	0.00	0.00	
Π 4	20	18YY	Δ 5	Δ 7	5.84	7.24	3.00	Φ10/30(74)
								Φ10/30(75)
					-3.06	0.00	0.00	
Π 5	20	9XX	Δ 1023	Τ 1017	0.68	2.51	3.00	Φ10/20(49)
					-0.14	1.13	0.02	
								Φ10/40(48)
Π 5	20	10XX	Δ 1023	Τ 1018	1.18	3.28	3.00	Φ10/20(50)
					-3.06	0.00	0.00	
Π 5	20	18YY	Δ 7	Τ 1017	1.50	3.69	3.00	Φ10/20(76)
					0.00	0.00	0.00	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ζ

Στάθμη 2: Στηρίξεις - συνοπτικά





α/α	Διαστάσεις Στήριξης (Δοκού)	Πλάκα	Πλάκα	Ροπή Στήριξης Μ (Δοκού)	Τάσεις Beton σ	Απαραίτητος Οπλισμός Στήριξης (Άνω)	Πρόσθετος Οπλισμός Στήριξης (Άνω)
	[cm]	1	2	[kNm]	[MPa]	[cm2]	
Δ 1	30x80	Π1	Π2	-21.93	12.30	3.40	
Δ 1	30x80	Π1	Π2	-21.93	12.30	3.40	Φ10/40(45)

Δ 2	30x80	Π1		0.00	0.00	1.31	
Δ 2	30x80	Π1		0.00	0.00	1.23	
Δ 2	30x80	Π1		0.00	0.00	1.23	
Δ 3	30x80	Π2	Π3	-19.30	11.76	3.00	
Δ 3	30x80	Π2	Π3	-15.59	10.82	3.00	Φ10/40(46)
Δ 4	30x80		Π3	-7.08	7.69	3.00	Φ10/40(14)
Δ 4	30x80		Π3	-6.88	7.59	3.00	Φ10/40(22)
Δ 4	30x80		Π3	0.00	0.00	1.09	Φ10/36(77)
Δ 5	40x80	Π3	Π4	-22.94	12.50	3.56	
Δ 5	40x80	Π3	Π4	-23.01	12.51	3.57	
Δ 5	40x80	Π3	Π4	-20.66	12.06	4.00	Φ10/40(34)
Δ 5	40x80	Π3	Π4	-20.66	12.06	3.21	
Δ 5	40x80	Π3	Π4	-22.97	12.50	3.57	
Δ 6	30x80	Π4		0.00	0.00	0.98	
Δ 6	30x80	Π4		0.00	0.00	0.98	
Δ 6	30x80	Π4		0.00	0.00	0.98	
Δ 7	30x80	Π4	Π5	-5.07	6.59	3.00	
Δ 8	30x50		Π1	-4.91	6.50	0.98	Φ10/40(80)
Δ 9	30x50		Π2	-0.69	2.52	0.98	
Δ 9	30x50		Π2	-0.62	2.39	0.98	Φ10/40(67)
Δ 10	30x50		Π3	-7.97	8.12	3.00	Φ10/40(58)
Δ 10	30x50		Π3	-9.92	8.96	3.00	Φ10/40(62)
Δ 11	30x50		Π4	0.00	0.00	0.98	
Δ 11	30x50		Π4	0.00	0.00	0.98	
Δ 12	25x50	Π2		-0.40	1.92	0.98	
Δ 12	25x50	Π2		-4.71	6.37	0.98	Φ10/40(68)
Τ 1001			Π1	-7.43	7.86	3.00	Φ10/40(44)
Τ 1002			Π1	-22.97	12.50	3.57	Φ10/40(33)
Τ 1003			Π1	-19.22	11.74	3.00	Φ10/32(17)
Τ 1003			Π1	-31.67	13.73	5.00	Φ10/30(71)
Τ 1004			Π1	-21.59	12.23	3.34	Φ10/30(8)
Τ 1005			Π1	0.00	0.00	1.23	
Τ 1006			Π1	-18.85	11.65	3.00	Φ10/32(5)
Τ 1007		Π1		0.00	0.00	0.98	
Τ 1008		Π1		0.00	0.00	0.98	
Τ 1009		Π1		0.00	0.00	1.23	
Τ 1010		Π1		0.00	0.00	1.23	
Τ 1013		Π3		-18.79	11.64	2.91	Φ10/40(63)
Τ 1014		Π3		-15.56	10.81	2.40	Φ10/40(59)
Τ 1015		Π4		-6.72	7.51	1.02	Φ10/40(55)
Τ 1016		Π4		0.00	0.00	0.98	
Τ 1016		Π4		0.00	0.00	0.98	
Τ 1017		Π5		0.00	0.00	0.98	
Τ 1017		Π5		0.00	0.00	0.98	
Τ 1018		Π5		-2.85	5.02	0.98	
Τ 1021			Π1	-15.35	10.76	3.00	Φ10/40(83)
Δ 1023	20x50		Π5	-0.16	1.22	0.98	
Δ 1023	20x50		Π5	0.00	0.00	0.98	

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	4.2	1.0	19 < 20	4.2	1.0	16 < 20
2	1.3	1.0	9 < 20	1.3	1.0	6 < 20
3	3.8	0.8	15 < 20	3.8	0.8	11 < 20
4	2.4	0.8	12 < 20	1.7	0.8	6 < 20
5	1.4	1.0	10 < 20	0.6	1.0	5 < 20

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

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

Πλάκα	L	P	a	Ζώνη Επίλυσης	L/250	L/500	Ελάχιστο Βέλος Κάμψης ae	Στιγμιαίο Βέλος Κάμψης a0	Μακροχρόνιο Βέλος Κάμψης at	Mr	Md	Συντελεστής Ερπυσμού Φ
	[m]	[kN/m]					mm	mm	mm	KNm	KNm	
1	4.2	15.9	1.0	Y-Y	16.6	8.3	3.0	14.7	0.0	12.0	30.7	3.7
1	4.2	15.9	1.0	Y-Y	16.6	8.3	3.0	14.7	0.0	12.0	30.7	3.7
1	4.2	15.9	1.0	Y-Y	16.6	8.3	3.0	14.7	0.0	12.0	30.7	3.7
1	4.2	15.9	1.0	Y-Y	16.6	8.3	3.0	14.7	0.0	12.0	30.7	3.7
1	4.2	16.5	0.8	Y-Y	16.6	8.3	1.3	4.3	0.0	12.0	18.9	3.7
1	4.2	16.5	0.8	Y-Y	16.6	8.3	1.3	4.3	0.0	12.0	18.9	3.7
1	4.2	15.9	1.0	Y-Y	16.6	8.3	3.0	14.7	0.0	12.0	30.7	3.7
2	1.3	11.6	1.0	X-X	5.3	2.6	0.0	0.0	0.0	12.0	2.3	3.7
2	1.3	11.6	1.0	X-X	5.3	2.6	0.0	0.0	0.0	12.0	2.3	3.7
3	3.8	17.2	0.8	Y-Y	15.2	7.6	0.9	2.3	0.0	12.0	15.6	3.7
3	3.8	17.2	0.8	Y-Y	15.2	7.6	0.9	2.3	0.0	12.0	15.6	3.7
3	3.8	18.0	0.6	Y-Y	15.2	7.6	0.5	0.5	0.0	12.0	10.1	3.7
3	3.8	18.0	0.6	Y-Y	15.2	7.6	0.5	0.5	0.0	12.0	10.1	3.7
3	3.8	17.2	0.8	Y-Y	15.2	7.6	0.9	2.3	0.0	12.0	15.6	3.7
4	1.7	15.0	0.8	Y-Y	6.9	3.5	0.0	0.0	0.0	12.0	3.2	3.7
4	2.4	14.4	0.8	Y-Y	9.8	4.9	0.1	0.1	0.0	12.0	5.7	3.7
4	2.5	14.4	0.8	Y-Y	9.8	4.9	0.1	0.1	0.0	12.0	5.7	3.7
4	2.4	14.4	0.8	Y-Y	9.8	4.9	0.1	0.1	0.0	12.0	5.7	3.7
4	2.5	14.7	0.6	Y-Y	9.8	4.9	0.1	0.1	0.0	12.0	3.5	3.7
5	0.6	15.0	1.0	X-X	2.4	1.2	0.0	0.0	0.0	12.0	0.7	3.7
5	1.4	5.5	1.0	X-X	5.6	2.8	0.0	0.0	0.0	12.0	1.2	3.7

Δεδομένα Ανάλυσης

Ιδιότητες Μελών (DATAM)

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

DATAM (Τελικά) - Ιδιότητες Υποστυλωμάτων: Στάθμη: 1

A/A	Analysis ID	Κόμβος		JZ	JY	JX	F	a	E	n
		Αρχ	Τέλ	[m^4]	[m^4]	[m^4]	[m^2]	[o]	[kN/m^2]	
1	44	1	28	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
2	45	2	29	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
3	46	3	30	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
4	47	4	31	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
5	48	5	32	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
6	49	6	33	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	32	3.10e+07	0.40
7	50	7	34	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
8	51	8	35	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
9	52	9	36	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
10	53	10	37	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
11	54	11	38	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
12	60	17	44	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40

13	61	18	45	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
14	62	19	46	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	180	3.10e+07	0.40
15	63	20	47	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	90	3.10e+07	0.40
16	64	21	48	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	180	3.10e+07	0.40
17	65	22	49	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	270	3.10e+07	0.40
18	66	23	50	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	90	3.10e+07	0.40
19	67	24	51	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	122	3.10e+07	0.40
20	68	25	52	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	302	3.10e+07	0.40
21	69	26	53	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
22	70	27	54	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	270	3.10e+07	0.40
23	55	12	39	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
24	56	13	40	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
25	57	14	41	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
26	58	15	42	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	0	3.10e+07	0.40
27	59	16	43	0.000001	0.000001	0.000001	0.000001	32	3.10e+07	0.40

DATAM (Τελικά) - Ιδιότητες Υποστυλωμάτων: Στάθμη: 2

A/A	Analysis ID	Κόμβος		JZ	JY	JX	F	a	E	n
		Αρχ	Τέλ	[m⁴]	[m⁴]	[m⁴]	[m²]	[o]	[kN/m²]	
1	71	28	55	0.036250	0.001931	0.000997	0.390000	0	3.10e+07	0.40
2	72	29	56	0.005400	0.001350	0.000371	0.180000	0	3.10e+07	0.40
3	73	30	57	0.008575	0.001575	0.000454	0.210000	0	3.10e+07	0.40
4	74	31	58	0.008575	0.001575	0.000454	0.210000	0	3.10e+07	0.40
5	75	32	59	0.012800	0.001800	0.000544	0.240000	0	3.10e+07	0.40
6	76	33	60	0.005398	0.001349	0.000371	0.179942	32	3.10e+07	0.40
7	77	34	61	0.000675	0.000675	0.000114	0.090000	0	3.10e+07	0.40
8	78	35	62	0.000675	0.000675	0.000114	0.090000	0	3.10e+07	0.40
9	79	36	63	0.001035	0.002433	0.000246	0.138000	0	3.10e+07	0.40
10	80	37	64	0.000675	0.000675	0.000114	0.090000	0	3.10e+07	0.40
11	81	38	65	0.000675	0.000675	0.000114	0.090000	0	3.10e+07	0.40
12	87	44	71	0.002306	0.026915	0.000749	0.307473	0	3.10e+07	0.40
13	88	45	72	0.004585	0.485626	0.002776	0.926248	0	3.10e+07	0.40
14	89	46	73	0.004585	0.485626	0.002776	0.926248	0	3.10e+07	0.40
15	90	47	74	0.941599	0.005717	0.003462	1.155000	0	3.10e+07	0.40
16	91	48	75	0.003712	0.257809	0.002101	0.749996	0	3.10e+07	0.40
17	92	49	76	0.152806	0.003118	0.001718	0.630000	0	3.10e+07	0.40
18	93	50	77	0.455424	0.004488	0.002717	0.906634	0	3.10e+07	0.40
19	94	51	78	0.208605	0.003459	0.001925	0.698879	32	3.10e+07	0.40
20	95	52	79	0.326839	0.004018	0.002340	0.811717	32	3.10e+07	0.40
21	96	53	80	0.002259	0.058057	0.001194	0.456294	0	3.10e+07	0.40
22	97	54	81	0.001600	0.000900	0.000194	0.120000	0	3.10e+07	0.40
23	82	39	66	0.000675	0.000675	0.000114	0.090000	0	3.10e+07	0.40
24	83	40	67	0.000675	0.000675	0.000114	0.090000	0	3.10e+07	0.40
25	84	41	68	0.000675	0.000675	0.000114	0.090000	0	3.10e+07	0.40
26	85	42	69	0.000675	0.000675	0.000114	0.090000	0	3.10e+07	0.40
27	86	43	70	0.005398	0.001349	0.000371	0.179942	32	3.10e+07	0.40

DATAM (Τελικά) - Ιδιότητες Δοκών: Στάθμη: 1

A/A	Analysis ID	Κόμβος		JZ	JY	JX	F	a	E	n
		Αρχ	Τέλ	[m⁴]	[m⁴]	[m⁴]	[m²]	[o]	[kN/m²]	
1	1	28	54	2.251125	0.166741	0.079179	3.150000	0	3.10e+07	0.40
2	2	54	39	2.251125	0.166741	0.079179	3.150000	0	3.10e+07	0.40
3	3	37	47	0.783393	0.116747	0.046079	2.150000	0	3.10e+07	0.40
4	4	38	47	0.783393	0.116747	0.046079	2.150000	0	3.10e+07	0.40
5	5	37	46	2.251125	0.166741	0.079179	3.150000	0	3.10e+07	0.40
6	6	46	41	2.251125	0.166741	0.079179	3.150000	0	3.10e+07	0.40
7	7	45	40	2.251125	0.166741	0.079179	3.150000	0	3.10e+07	0.40
8	8	45	41	2.251125	0.166741	0.079179	3.150000	0	3.10e+07	0.40

9	9	44	39	2.251125	0.166741	0.079179	3.150000	0	3.10e+07	0.40
10	10	44	40	2.251125	0.166741	0.079179	3.150000	0	3.10e+07	0.40
11	11	36	52	0.685515	0.112273	0.042810	2.057871	0	3.10e+07	0.40
12	12	52	43	0.685515	0.112273	0.042810	2.057871	0	3.10e+07	0.40
13	13	35	53	0.783393	0.116747	0.046079	2.150000	0	3.10e+07	0.40
14	14	36	53	0.783393	0.116747	0.046079	2.150000	0	3.10e+07	0.40
15	15	31	49	0.783393	0.116747	0.046079	2.150000	0	3.10e+07	0.40
16	16	49	42	0.783393	0.116747	0.046079	2.150000	0	3.10e+07	0.40
17	17	38	48	0.783393	0.116747	0.046079	2.150000	0	3.10e+07	0.40
18	18	48	42	0.783393	0.116747	0.046079	2.150000	0	3.10e+07	0.40
19	19	33	51	0.685515	0.112273	0.042810	2.057871	0	3.10e+07	0.40
20	20	51	43	0.685515	0.112273	0.042810	2.057871	0	3.10e+07	0.40
21	21	31	50	0.783393	0.116747	0.046079	2.150000	0	3.10e+07	0.40
22	22	33	50	0.783393	0.116747	0.046079	2.150000	0	3.10e+07	0.40
23	23	28	29	2.250853	0.127070	0.078900	3.016000	0	3.10e+07	0.40
24	24	29	30	2.250853	0.127070	0.078900	3.016000	0	3.10e+07	0.40
25	25	30	32	2.250853	0.127070	0.078900	3.016000	0	3.10e+07	0.40
26	26	32	34	2.250853	0.127070	0.078900	3.016000	0	3.10e+07	0.40
27	27	34	35	2.250853	0.127070	0.078900	3.016000	0	3.10e+07	0.40
28	28	29	42	1.302937	0.106234	0.061500	2.516000	0	3.10e+07	0.40
29	29	30	31	1.302937	0.106234	0.061500	2.516000	0	3.10e+07	0.40
30	30	32	33	1.302937	0.106234	0.061500	2.516000	0	3.10e+07	0.40
31	31	34	43	1.302937	0.106234	0.061500	2.516000	0	3.10e+07	0.40

DATAM (Τελικά) - Ιδιότητες Δοκών: Στάθμη: 2

A/A	Analysis ID	Κόμβος		JZ	JY	JX	F	a	E	n
		Αρχ	Τέλ	[m⁴]	[m⁴]	[m⁴]	[m²]	[o]	[kN/m²]	
1	32	56	82	1.000000	0.010649	0.000606	0.381900	0	3.10e+07	0.40
2	33	69	82	1.000000	0.011127	0.000734	0.408000	0	3.10e+07	0.40
3	34	57	83	1.000000	0.010899	0.000623	0.395150	0	3.10e+07	0.40
4	35	58	83	1.000000	0.011127	0.000734	0.408000	0	3.10e+07	0.40
5	36	59	60	1.000000	0.017154	0.001386	0.715700	0	3.10e+07	0.40
6	37	61	84	1.000000	0.009709	0.000640	0.338600	0	3.10e+07	0.40
7	38	70	84	1.000000	0.014400	0.001090	0.720000	0	3.10e+07	0.40
8	39	55	56	1.000000	0.002297	0.000355	0.232246	0	3.10e+07	0.40
9	40	56	57	1.000000	0.002410	0.000379	0.251045	0	3.10e+07	0.40
10	41	57	59	1.000000	0.002668	0.000449	0.302750	0	3.10e+07	0.40
11	42	59	61	1.000000	0.002425	0.000383	0.253616	0	3.10e+07	0.40
12	43	82	83	1.000000	0.002214	0.000312	0.250111	0	3.10e+07	0.40

DATAM (Τελικά) - Ιδιότητες συνδέσμων: Στάθμη: 2

A/A	Analysis ID	Κόμβος		JZ	JY	JX	F	a	E	n
		Αρχ	Τέλ	[m⁴]	[m⁴]	[m⁴]	[m²]	[o]	[kN/m²]	
1	98	63	84	1.000000	0.000286	0.000859	0.095000	0	3.10e+07	0.40

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

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	28	20.15	21.35	1.00
2	29	20.15	24.15	1.00
3	30	20.15	26.90	1.00
4	31	25.45	26.90	1.00
5	32	20.15	30.70	1.00
6	33	25.31	30.45	1.00
7	34	20.15	32.95	1.00
8	35	20.15	35.40	1.00
9	36	22.05	35.40	1.00
10	37	28.25	20.15	1.00
11	38	28.25	24.30	1.00
12	44	20.81	20.15	1.00
13	45	23.17	20.15	1.00
14	46	26.56	20.15	1.00
15	47	28.25	22.23	1.00
16	48	26.85	24.30	1.00
17	49	25.45	25.50	1.00
18	50	25.45	28.76	1.00
19	51	24.53	31.69	1.00
20	52	22.87	34.33	1.00
21	53	21.06	35.40	1.00
22	54	20.15	20.50	1.00
23	39	20.15	20.15	1.00
24	40	21.47	20.15	1.00
25	41	24.86	20.15	1.00
26	42	25.45	24.30	1.00
27	43	23.75	32.93	1.00

DATAK (Τελικά) - Συντεταγμένες Υποστυλωμάτων: Στάθμη: 2

A/A	Analysis ID	X	Y	Z
		[m]	[m]	[m]
1	55	20.15	21.35	7.70
2	56	20.15	24.15	7.70
3	57	20.15	26.90	7.70
4	58	25.45	26.90	7.70
5	59	20.15	30.70	7.70
6	60	25.31	30.45	7.70
7	61	20.15	32.95	7.70
8	62	20.15	35.40	7.70
9	63	22.05	35.40	7.70
10	64	28.25	20.15	7.70
11	65	28.25	24.30	7.70
12	71	20.81	20.15	7.70
13	72	23.17	20.15	7.70
14	73	26.56	20.15	7.70
15	74	28.25	22.23	7.70
16	75	26.85	24.30	7.70
17	76	25.45	25.50	7.70

18	77	25.45	28.76	7.70
19	78	24.53	31.69	7.70
20	79	22.87	34.33	7.70
21	80	21.06	35.40	7.70
22	81	20.15	20.50	7.70
23	66	20.15	20.15	7.70
24	67	21.47	20.15	7.70
25	68	24.86	20.15	7.70
26	69	25.45	24.30	7.70
27	70	23.75	32.93	7.70

DATAK (Τελικά) - Συντεταγμένες Κόμβων: Στάθμη: 2

A/A	Analysis ID	X	Y	Z
		[m]	[m]	[m]
1004	82	21.47	24.30	7.70
1006	83	21.47	26.70	7.70
1009	84	22.05	32.95	7.70

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	44	20.15	20.15	21.35	21.35	0.00	1.00
2	45	20.15	20.15	24.15	24.15	0.00	1.00
3	46	20.15	20.15	26.90	26.90	0.00	1.00
4	47	25.45	25.45	26.90	26.90	0.00	1.00
5	48	20.15	20.15	30.70	30.70	0.00	1.00
6	49	25.31	25.31	30.45	30.45	0.00	1.00
7	50	20.15	20.15	32.95	32.95	0.00	1.00
8	51	20.15	20.15	35.40	35.40	0.00	1.00
9	52	22.05	22.05	35.40	35.40	0.00	1.00
10	53	28.25	28.25	20.15	20.15	0.00	1.00
11	54	28.25	28.25	24.30	24.30	0.00	1.00
12	60	20.81	20.81	20.15	20.15	0.00	1.00
13	61	23.17	23.17	20.15	20.15	0.00	1.00
14	62	26.56	26.56	20.15	20.15	0.00	1.00
15	63	28.25	28.25	22.23	22.23	0.00	1.00
16	64	26.85	26.85	24.30	24.30	0.00	1.00
17	65	25.45	25.45	25.50	25.50	0.00	1.00
18	66	25.45	25.45	28.76	28.76	0.00	1.00
19	67	24.53	24.53	31.69	31.69	0.00	1.00
20	68	22.87	22.87	34.33	34.33	0.00	1.00
21	69	21.06	21.06	35.40	35.40	0.00	1.00
22	70	20.15	20.15	20.50	20.50	0.00	1.00
23	55	20.15	20.15	20.15	20.15	0.00	1.00
24	56	21.47	21.47	20.15	20.15	0.00	1.00
25	57	24.86	24.86	20.15	20.15	0.00	1.00
26	58	25.45	25.45	24.30	24.30	0.00	1.00
27	59	23.75	23.75	32.93	32.93	0.00	1.00

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

DATAKM - Υποστυλώματα, Συντεταγμένες Παραμορφώσιμου Μέλους: Στάθμη: 2

A/A	Analysis ID	X [m]		Y [m]		Z [m]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	71	20.15	20.15	21.35	21.35	2.00	7.70
2	72	20.15	20.15	24.15	24.15	2.00	7.70
3	73	20.15	20.15	26.90	26.90	2.00	7.70
4	74	25.45	25.45	26.90	26.90	2.00	7.70
5	75	20.15	20.15	30.70	30.70	2.00	7.70
6	76	25.31	25.31	30.45	30.45	2.00	7.70
7	77	20.15	20.15	32.95	32.95	2.00	7.70
8	78	20.15	20.15	35.40	35.40	2.00	7.70
9	79	22.05	22.05	35.40	35.40	2.00	7.70
10	80	28.25	28.25	20.15	20.15	2.00	7.70
11	81	28.25	28.25	24.30	24.30	2.00	7.70
12	87	20.81	20.81	20.15	20.15	2.00	7.70
13	88	23.17	23.17	20.15	20.15	2.00	7.70
14	89	26.56	26.56	20.15	20.15	2.00	7.70
15	90	28.25	28.25	22.23	22.23	2.00	7.70
16	91	26.85	26.85	24.30	24.30	2.00	7.70
17	92	25.45	25.45	25.50	25.50	2.00	7.70
18	93	25.45	25.45	28.76	28.76	2.00	7.70
19	94	24.53	24.53	31.69	31.69	2.00	7.70
20	95	22.87	22.87	34.33	34.33	2.00	7.70
21	96	21.06	21.06	35.40	35.40	2.00	7.70
22	97	20.15	20.15	20.50	20.50	2.00	7.70
23	82	20.15	20.15	20.15	20.15	2.00	7.70
24	83	21.47	21.47	20.15	20.15	2.00	7.70
25	84	24.86	24.86	20.15	20.15	2.00	7.70
26	85	25.45	25.45	24.30	24.30	2.00	7.70
27	86	23.75	23.75	32.93	32.93	2.00	7.70

DATAKM - Δοκοί, Συντεταγμένες Παραμορφώσιμου Μέλους: Στάθμη: 1

A/A	Analysis ID	X [m]		Y [m]		Z [m]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	1	20.15	20.15	20.70	20.50	1.00	1.00
2	2	20.15	20.15	20.50	20.30	1.00	1.00
3	3	28.25	28.25	20.30	22.23	1.00	1.00
4	4	28.25	28.25	24.15	22.23	1.00	1.00
5	5	28.10	26.56	20.15	20.15	1.00	1.00
6	6	26.56	25.01	20.15	20.15	1.00	1.00
7	7	23.17	21.62	20.15	20.15	1.00	1.00
8	8	23.17	24.71	20.15	20.15	1.00	1.00
9	9	20.81	20.30	20.15	20.15	1.00	1.00
10	10	20.81	21.32	20.15	20.15	1.00	1.00
11	11	22.22	22.87	35.37	34.33	1.00	1.00
12	12	22.87	23.59	34.33	33.18	1.00	1.00
13	13	20.30	21.06	35.40	35.40	1.00	1.00
14	14	21.82	21.06	35.40	35.40	1.00	1.00
15	15	25.45	25.45	26.55	25.50	1.00	1.00
16	16	25.45	25.45	25.50	24.45	1.00	1.00
17	17	28.10	26.85	24.30	24.30	1.00	1.00
18	18	26.85	25.60	24.30	24.30	1.00	1.00
19	19	25.15	24.53	30.70	31.69	1.00	1.00
20	20	24.53	23.91	31.69	32.67	1.00	1.00
21	21	25.45	25.45	27.20	28.71	1.00	1.00
22	22	25.45	25.45	30.22	28.71	1.00	1.00
23	23	20.15	20.15	22.00	23.85	1.00	1.00
24	24	20.15	20.15	24.45	26.55	1.00	1.00
25	25	20.15	20.15	27.25	30.30	1.00	1.00

26	26	20.15	20.15	31.10	32.80	1.00	1.00
27	27	20.15	20.15	33.10	35.25	1.00	1.00
28	28	20.29	25.30	24.15	24.30	1.00	1.00
29	29	20.30	25.30	26.90	26.90	1.00	1.00
30	30	20.28	25.22	30.69	30.45	1.00	1.00
31	31	20.30	23.66	32.95	32.95	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	32	20.30	21.47	24.30	24.30	7.70	7.70
2	33	25.30	21.47	24.30	24.30	7.70	7.70
3	34	20.30	21.47	26.70	26.70	7.70	7.70
4	35	25.30	21.47	26.70	26.70	7.70	7.70
5	36	20.30	25.24	30.50	30.50	7.70	7.70
6	37	20.30	22.05	32.95	32.95	7.70	7.70
7	38	23.68	22.05	32.95	32.95	7.70	7.70
8	39	20.15	20.15	22.00	23.85	7.70	7.70
9	40	20.15	20.15	24.45	26.55	7.70	7.70
10	41	20.15	20.15	27.25	30.30	7.70	7.70
11	42	20.15	20.15	31.10	32.80	7.70	7.70
12	43	21.47	21.47	24.30	26.70	7.70	7.70

DATAKM - Ειδικοί Σύνδεσμοι, Συντεταγμένες Παραμορφώσιμου Μέλους: Στάθμη: 2

A/A	Analysis ID	X [m]		Y [m]		Z [m]	
		Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ	Αρχ	Τέλ
1	98	22.05	22.05	35.40	32.95	7.70	7.70

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	-116.594	-15.290	-0.000	0.000
2	0.000	0.000	-104.289	-2.892	12.283	0.000
3	0.000	0.000	-135.601	-9.188	12.967	0.000
4	0.000	0.000	-88.534	6.890	-27.132	0.000
5	0.000	0.000	-185.525	36.965	90.091	0.000
6	0.000	0.000	-149.699	-4.984	-83.441	0.000
7	0.000	0.000	-45.700	4.761	7.609	0.000
8	0.000	0.000	-12.825	0.000	0.000	0.000
9	0.000	0.000	-23.374	0.000	0.000	0.000
10	0.000	0.000	-39.973	0.000	0.000	0.000
11	0.000	0.000	-36.886	0.000	0.000	0.000
12	0.000	205.720	-49.575	0.000	0.000	0.000
13	0.000	619.723	-188.342	0.000	0.000	0.000
14	0.000	619.723	-169.745	0.000	0.000	0.000

15	-772.774	0.000	-194.347	0.000	0.000	0.000
16	0.000	501.799	-128.959	0.000	0.000	0.000
17	-421.513	0.000	-89.775	0.000	0.000	0.000
18	-606.600	0.013	-168.655	0.000	0.000	0.000
19	395.798	-248.980	-111.934	0.000	0.000	0.000
20	459.702	-289.180	-121.834	0.000	0.000	0.000
21	-0.021	-305.292	-65.022	0.000	0.000	0.000
22	0.000	0.000	-18.509	0.000	0.000	0.000
23	0.000	0.000	-12.108	0.000	0.000	0.000
24	0.000	0.000	-45.553	0.000	0.000	0.000
25	0.000	0.000	-67.530	0.000	0.000	0.000
26	0.000	0.000	-109.740	0.000	-28.839	0.000
27	0.000	0.000	-62.846	-0.426	-6.034	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	-23.716	0.000	0.000	0.000	0.000
2	0.000	-21.226	0.000	0.000	0.000	0.000
3	0.000	-28.036	0.000	0.000	0.000	0.000
4	0.000	-18.234	0.000	0.000	0.000	0.000
5	0.000	-38.538	0.000	0.000	0.000	0.000
6	0.000	-31.335	0.000	0.000	0.000	0.000
7	0.000	-9.252	0.000	0.000	0.000	0.000
8	0.000	-2.528	0.000	0.000	0.000	0.000
9	0.000	-4.662	0.000	0.000	0.000	0.000
10	0.000	-8.236	0.000	0.000	0.000	0.000
11	0.000	-7.587	0.000	0.000	0.000	0.000
12	0.000	-9.847	0.000	0.000	0.000	0.000
13	0.000	-37.862	0.000	0.000	0.000	0.000
14	0.000	-33.953	0.000	0.000	0.000	0.000
15	0.000	-38.697	0.000	0.000	0.000	0.000
16	0.000	-25.710	0.000	0.000	0.000	0.000
17	0.000	-17.695	0.000	0.000	0.000	0.000
18	0.000	-33.973	0.000	0.000	0.000	0.000
19	0.000	-22.237	0.000	0.000	0.000	0.000
20	0.000	-24.104	0.000	0.000	0.000	0.000
21	0.000	-12.816	0.000	0.000	0.000	0.000
22	0.000	-3.667	0.000	0.000	0.000	0.000
23	0.000	-2.377	0.000	0.000	0.000	0.000
24	0.000	-9.409	0.000	0.000	0.000	0.000
25	0.000	-14.029	0.000	0.000	0.000	0.000
26	0.000	-22.682	0.000	0.000	0.000	0.000
27	0.000	-12.844	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	-23.716	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
2	-21.226	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
3	-28.036	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
4	-18.234	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
5	-38.538	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
6	-31.335	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
7	-9.252	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
8	-2.528	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
9	-4.662	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
10	-8.236	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
11	-7.587	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
12	-9.847	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000

13	-37.862	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
14	-33.953	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
15	-38.697	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
16	-25.710	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
17	-17.695	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
18	-33.973	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
19	-22.237	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
20	-24.104	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
21	-12.816	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
22	-3.667	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
23	-2.377	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
24	-9.409	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
25	-14.029	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
26	-22.682	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
27	-12.844	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	-7.463	-1.080	-0.000	0.000
2	0.000	0.000	-6.805	0.019	1.224	0.000
3	0.000	0.000	-13.284	-1.412	1.786	0.000
4	0.000	0.000	-7.953	0.689	-2.713	0.000
5	0.000	0.000	-19.999	4.947	12.618	0.000
6	0.000	0.000	-18.568	-0.698	-11.686	0.000
7	0.000	0.000	-2.486	0.248	0.568	0.000
9	0.000	0.000	-0.562	0.000	0.000	0.000
10	0.000	0.000	-3.622	0.000	0.000	0.000
11	0.000	0.000	-3.212	0.000	0.000	0.000
12	0.000	0.000	-0.771	0.000	0.000	0.000
13	0.000	0.000	-7.511	0.000	0.000	0.000
14	0.000	0.000	-5.038	0.000	0.000	0.000
15	0.000	0.000	-3.971	0.000	0.000	0.000
16	0.000	0.000	-2.968	0.000	0.000	0.000
18	0.000	0.000	-7.421	0.000	0.000	0.000
19	0.000	0.000	-1.776	0.000	0.000	0.000
20	0.000	0.000	-0.918	0.000	0.000	0.000
22	0.000	0.000	-0.191	0.000	0.000	0.000
23	0.000	0.000	0.094	0.000	0.000	0.000
24	0.000	0.000	-4.365	0.000	0.000	0.000
25	0.000	0.000	-7.296	0.000	0.000	0.000
26	0.000	0.000	-10.673	0.000	-2.170	0.000
27	0.000	0.000	-4.637	-0.044	-0.619	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]
1004	0.000	0.000	-91.231	-7.637	16.390	0.000
1006	0.000	0.000	-91.042	7.637	14.621	0.000
1009	0.000	0.000	-35.228	0.000	-0.210	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]
1004	0.000	-18.709	0.000	0.000	0.000	0.000
1006	0.000	-18.900	0.000	0.000	0.000	0.000
1009	0.000	-7.254	0.000	0.000	0.000	0.000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ζ

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

A/A	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]
1004	-18.709	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
1006	-18.900	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
1009	-7.254	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]
1004	0.000	0.000	-7.379	-0.434	1.064	0.000
1006	0.000	0.000	-9.696	0.434	1.185	0.000
1009	0.000	0.000	-3.155	0.000	0.119	0.000

Αποτελέσματα Ανάλυσης

Μετατοπίσεις

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

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 1, Π.Φ. 1

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	-0.000	0.002	-1.270	-0.003	-0.011	-0.000
2	-0.000	0.002	-0.929	0.010	-0.011	-0.000
3	-0.000	0.002	-0.478	0.006	-0.003	0.000
4	-0.000	0.003	-0.746	-0.006	0.010	-0.000
5	-0.000	0.002	-0.233	-0.002	0.008	0.000
6	-0.000	0.002	-1.412	-0.010	0.018	0.000
7	-0.000	0.001	-0.339	-0.005	0.017	0.000
8	-0.000	0.001	-0.634	-0.009	0.028	-0.000
9	-0.000	0.001	-1.849	-0.025	0.030	0.000
10	-0.003	0.000	1.216	-0.013	-0.020	-0.000
11	-0.001	0.000	0.126	-0.013	-0.011	-0.000
12	-0.002	0.001	-1.061	-0.006	-0.013	-0.000
13	-0.005	0.000	-0.447	-0.010	-0.021	-0.000
14	-0.004	0.000	0.599	-0.012	-0.022	-0.000
15	-0.001	0.000	0.626	-0.014	-0.014	-0.000
16	-0.002	0.000	-0.126	-0.012	-0.011	-0.000
17	-0.000	0.003	-0.556	-0.010	0.009	-0.000
18	-0.000	0.004	-1.208	-0.013	0.022	0.000
19	-0.001	0.002	-1.611	-0.021	0.027	0.000
20	-0.001	0.001	-1.863	-0.027	0.032	0.000
21	-0.000	0.000	-1.260	-0.020	0.030	0.000
22	-0.001	0.002	-1.227	-0.003	-0.012	-0.000
23	-0.002	0.002	-1.207	-0.003	-0.012	-0.000
24	-0.002	0.000	-0.912	-0.007	-0.013	-0.000
25	-0.003	0.000	0.063	-0.010	-0.016	-0.000
26	-0.001	0.002	-0.197	-0.006	-0.004	-0.000
27	-0.001	0.001	-1.601	-0.017	0.024	0.000

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 2, Π.Φ. 1

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	-2.591	4.489	-1.491	-0.017	-0.019	-0.018
2	-1.593	4.391	-1.125	0.004	0.009	-0.024
3	-0.381	4.414	-0.665	-0.012	0.026	-0.027
4	-0.485	2.029	-0.872	-0.012	-0.016	-0.026
5	1.464	4.432	-0.371	-0.022	0.027	-0.028
6	1.357	1.940	-1.549	-0.012	0.008	-0.028
7	2.592	4.412	-0.526	0.006	0.025	-0.029
8	3.802	4.166	-0.709	-0.036	0.036	-0.025
9	3.802	3.368	-1.923	-0.030	0.036	-0.025
10	-2.978	1.705	1.176	-0.015	-0.021	-0.021
11	-1.640	1.588	0.126	-0.014	-0.011	-0.018
12	-2.927	4.369	-1.057	-0.028	-0.015	-0.016
13	-2.918	3.784	-0.467	-0.039	-0.019	-0.018
14	-2.948	2.504	0.585	-0.026	-0.021	-0.022
15	-2.380	1.646	0.621	-0.014	-0.020	-0.019
16	-1.626	1.898	-0.137	-0.015	-0.012	-0.018
17	-1.151	2.101	-0.604	-0.012	-0.016	-0.024
18	0.409	1.936	-1.237	-0.013	0.002	-0.028
19	2.017	2.282	-1.655	-0.014	0.013	-0.028
20	3.328	3.015	-1.894	-0.024	0.029	-0.026
21	3.802	3.768	-1.290	-0.034	0.036	-0.025
22	-2.835	4.507	-1.283	-0.017	-0.017	-0.017
23	-2.932	4.515	-1.200	-0.017	-0.015	-0.017
24	-2.925	4.211	-0.907	-0.033	-0.016	-0.017
25	-2.933	3.172	0.037	-0.033	-0.019	-0.021
26	-1.618	2.171	-0.386	-0.012	-0.011	-0.022
27	2.627	2.625	-1.762	-0.017	0.017	-0.027

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 1, Π.Φ. 2

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.000	0.001	0.119	0.004	0.001	0.000
2	0.000	0.001	0.043	0.001	0.001	0.000
3	0.000	0.001	0.006	0.000	0.000	0.000
4	0.000	0.001	0.052	0.002	0.002	0.000
5	0.000	0.000	0.032	0.001	0.002	0.000
6	0.000	0.001	0.258	0.002	0.005	0.000
7	0.000	0.000	0.105	0.003	0.004	0.000
8	0.001	0.000	0.286	0.004	0.009	0.000
9	0.001	0.000	0.232	0.005	0.010	0.000
10	0.001	0.001	0.214	0.001	0.004	0.000
11	0.000	0.001	0.232	0.002	0.006	0.000
12	0.001	0.000	0.166	0.003	0.002	0.000
13	0.001	0.000	0.085	0.002	0.004	0.000
14	0.001	0.000	0.123	0.001	0.004	0.000
15	0.000	0.001	0.216	0.003	0.006	0.000
16	0.001	0.000	0.108	0.002	0.006	0.000
17	0.000	0.001	0.043	0.003	0.002	0.000
18	0.000	0.002	0.199	0.005	0.006	0.000
19	0.001	0.001	0.272	0.004	0.008	0.000
20	0.001	0.001	0.266	0.005	0.010	0.000
21	0.001	0.000	0.159	0.003	0.011	0.000
22	0.000	0.001	0.164	0.004	0.002	0.000
23	0.000	0.000	0.186	0.004	0.002	0.000
24	0.001	0.000	0.146	0.003	0.002	0.000

25	0.001	0.000	0.070	0.001	0.002	0.000
26	0.000	0.001	0.065	0.002	0.003	0.000
27	0.000	0.001	0.225	0.003	0.006	0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 2, Π.Φ. 2

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.626	1.360	0.134	0.008	0.005	0.008
2	0.845	1.363	0.051	0.001	0.004	0.008
3	1.144	1.364	0.009	0.005	0.001	0.008
4	1.144	0.691	0.071	0.004	0.005	0.008
5	1.609	1.364	0.041	0.008	0.004	0.008
6	1.575	0.712	0.302	0.004	0.008	0.008
7	1.896	1.364	0.094	0.005	0.004	0.008
8	2.189	1.355	0.394	0.014	0.018	0.008
9	2.191	1.114	0.253	0.011	0.017	0.008
10	0.575	0.453	0.232	0.003	0.004	0.008
11	0.860	0.450	0.267	0.003	0.007	0.008
12	0.578	1.275	0.191	0.010	0.003	0.008
13	0.573	0.979	0.092	0.011	0.003	0.008
14	0.573	0.591	0.135	0.007	0.004	0.008
15	0.674	0.450	0.222	0.003	0.005	0.008
16	0.860	0.549	0.112	0.005	0.007	0.008
17	0.986	0.690	0.048	0.005	0.008	0.008
18	1.367	0.692	0.202	0.005	0.011	0.008
19	1.732	0.808	0.280	0.006	0.012	0.008
20	2.060	1.014	0.271	0.009	0.015	0.008
21	2.189	1.239	0.175	0.013	0.018	0.008
22	0.588	1.360	0.190	0.008	0.004	0.008
23	0.580	1.360	0.224	0.008	0.003	0.008
24	0.577	1.190	0.162	0.010	0.003	0.008
25	0.573	0.775	0.076	0.009	0.003	0.008
26	0.861	0.691	0.127	0.004	0.007	0.008
27	1.889	0.905	0.268	0.005	0.009	0.008

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 1, Π.Φ. 3

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.000	0.001	0.146	0.005	0.002	0.000
2	0.000	0.001	0.054	0.001	0.002	0.000
3	0.000	0.001	0.006	0.000	0.000	0.000
4	0.000	0.001	0.062	0.003	0.002	0.000
5	0.000	0.001	0.037	0.001	0.002	0.000
6	0.000	0.001	0.302	0.003	0.006	0.000
7	0.000	0.000	0.118	0.004	0.005	0.000
8	0.001	0.000	0.312	0.004	0.011	0.000
9	0.001	0.000	0.254	0.005	0.012	0.000
10	0.001	0.000	0.294	0.002	0.005	0.000
11	0.000	0.000	0.273	0.002	0.007	0.000
12	0.001	0.000	0.193	0.004	0.002	0.000
13	0.002	0.000	0.081	0.002	0.005	0.000
14	0.001	0.000	0.164	0.001	0.005	0.000
15	0.000	0.000	0.286	0.002	0.008	0.000
16	0.001	0.000	0.130	0.002	0.008	0.000
17	0.000	0.001	0.054	0.004	0.002	0.000
18	0.000	0.001	0.234	0.005	0.007	0.000
19	0.001	0.001	0.316	0.004	0.009	0.000
20	0.001	0.001	0.303	0.006	0.011	0.000

21	0.001	0.000	0.145	0.003	0.013	0.000
22	0.000	0.001	0.196	0.005	0.002	0.000
23	0.000	0.001	0.219	0.005	0.002	0.000
24	0.001	0.000	0.165	0.003	0.002	0.000
25	0.001	0.000	0.074	0.001	0.003	0.000
26	0.000	0.001	0.078	0.002	0.004	0.000
27	0.000	0.001	0.260	0.004	0.007	0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 2, Π.Φ. 3

Α/Α	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.805	1.587	0.167	0.009	0.006	0.009
2	1.050	1.591	0.064	0.001	0.005	0.009
3	1.375	1.593	0.011	0.006	0.001	0.009
4	1.376	0.751	0.087	0.005	0.006	0.009
5	1.885	1.594	0.048	0.009	0.004	0.009
6	1.847	0.781	0.353	0.005	0.010	0.009
7	2.203	1.595	0.104	0.006	0.005	0.009
8	2.526	1.585	0.432	0.017	0.020	0.009
9	2.528	1.296	0.280	0.013	0.020	0.009
10	0.739	0.317	0.318	0.003	0.005	0.009
11	1.066	0.314	0.312	0.003	0.008	0.009
12	0.742	1.486	0.221	0.011	0.004	0.009
13	0.735	1.121	0.087	0.012	0.005	0.009
14	0.735	0.585	0.181	0.007	0.005	0.009
15	0.859	0.315	0.293	0.003	0.006	0.009
16	1.066	0.530	0.137	0.005	0.008	0.009
17	1.204	0.749	0.059	0.005	0.009	0.009
18	1.619	0.753	0.238	0.005	0.013	0.009
19	2.021	0.910	0.325	0.007	0.014	0.009
20	2.384	1.172	0.308	0.010	0.017	0.009
21	2.526	1.447	0.161	0.016	0.020	0.009
22	0.757	1.587	0.226	0.009	0.005	0.009
23	0.744	1.588	0.264	0.009	0.004	0.009
24	0.740	1.383	0.182	0.012	0.004	0.009
25	0.736	0.854	0.083	0.010	0.004	0.009
26	1.068	0.750	0.148	0.005	0.008	0.009
27	2.194	1.035	0.309	0.006	0.011	0.009

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 1, Π.Φ. 8

Α/Α	ΔΧ	ΔΥ	ΔΖ	ΘΧ	ΘΥ	ΘΖ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.000	0.000	-0.027	-0.000	0.000	-0.000
2	0.000	0.000	-0.029	-0.000	-0.000	-0.000
3	-0.000	0.000	-0.030	0.000	-0.000	0.000
4	0.000	-0.000	-0.047	-0.000	0.001	0.000
5	-0.000	0.000	-0.024	0.000	0.000	-0.000
6	-0.000	0.000	-0.048	-0.000	0.001	-0.000
7	-0.000	0.000	-0.017	0.000	0.000	0.000
8	-0.000	0.000	-0.012	0.000	0.000	0.000
9	-0.000	0.000	-0.031	-0.000	0.000	0.000
10	-0.000	-0.000	-0.043	0.000	0.000	-0.000
11	0.000	-0.000	-0.048	-0.000	0.000	-0.000
12	-0.000	0.000	-0.027	-0.000	0.000	-0.000
13	-0.000	0.000	-0.032	-0.000	0.000	-0.000
14	-0.000	-0.000	-0.039	-0.000	0.000	-0.000
15	-0.000	-0.000	-0.048	-0.000	0.000	-0.000
16	0.000	-0.000	-0.048	-0.001	0.000	-0.000

17	0.000	-0.000	-0.050	-0.000	0.001	0.000
18	-0.000	0.000	-0.054	-0.000	0.001	0.000
19	-0.000	0.000	-0.049	-0.000	0.001	-0.000
20	-0.000	0.000	-0.038	-0.000	0.001	0.000
21	-0.000	0.000	-0.022	-0.000	0.000	0.000
22	-0.000	0.000	-0.026	-0.000	0.000	-0.000
23	-0.000	0.000	-0.026	-0.000	0.000	-0.000
24	-0.000	0.000	-0.029	-0.000	0.000	-0.000
25	-0.000	0.000	-0.036	-0.000	0.000	-0.000
26	0.000	-0.000	-0.037	-0.000	0.000	0.000
27	-0.000	0.000	-0.040	-0.000	0.001	0.000

Μετατοπίσεις Υποστυλωμάτων Στάθμη 2, Π.Φ. 8

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1	0.017	0.016	-0.031	-0.000	0.000	-0.000
2	0.023	0.016	-0.040	-0.000	0.002	-0.000
3	0.030	0.016	-0.048	-0.000	0.003	-0.000
4	0.029	0.004	-0.054	-0.000	-0.002	-0.000
5	0.039	0.016	-0.037	0.000	0.002	-0.000
6	0.038	0.004	-0.055	0.000	-0.000	-0.000
7	0.044	0.016	-0.024	0.000	0.001	-0.000
8	0.050	0.017	-0.014	-0.000	0.001	-0.000
9	0.050	0.012	-0.033	-0.000	0.001	-0.000
10	0.015	-0.000	-0.047	-0.000	0.000	-0.000
11	0.023	-0.001	-0.050	-0.000	-0.000	-0.000
12	0.015	0.015	-0.028	-0.000	0.000	-0.000
13	0.015	0.010	-0.034	-0.000	0.000	-0.000
14	0.015	0.003	-0.042	-0.000	0.000	-0.000
15	0.019	-0.000	-0.048	-0.000	0.000	-0.000
16	0.023	0.002	-0.050	0.000	-0.000	-0.000
17	0.026	0.004	-0.052	-0.000	-0.001	-0.000
18	0.034	0.004	-0.056	0.000	-0.000	-0.000
19	0.041	0.006	-0.051	0.000	-0.000	-0.000
20	0.048	0.010	-0.039	0.000	0.000	-0.000
21	0.050	0.014	-0.023	-0.000	0.001	-0.000
22	0.015	0.016	-0.028	-0.000	0.000	-0.000
23	0.015	0.016	-0.026	-0.000	0.000	-0.000
24	0.015	0.013	-0.030	-0.000	0.000	-0.000
25	0.015	0.006	-0.039	-0.000	0.000	-0.000
26	0.023	0.004	-0.052	-0.000	-0.000	-0.000
27	0.044	0.008	-0.046	0.000	-0.000	-0.000

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 2, Π.Φ. 1

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1004	-1.556	3.827	-1.281	-0.004	0.001	-0.025
1006	-0.496	3.808	-1.185	0.008	0.017	-0.026
1009	2.625	3.455	-1.270	-0.009	0.018	-0.028

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 2, Π.Φ. 2

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1004	0.862	1.187	0.104	0.002	0.005	0.008
1006	1.120	1.188	0.027	0.002	0.001	0.008
1009	1.893	1.118	0.085	0.002	0.005	0.008

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 2, Π.Φ. 3

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1004	1.070	1.381	0.115	0.002	0.005	0.009
1006	1.350	1.383	0.028	0.002	0.001	0.009
1009	2.200	1.299	0.084	0.002	0.006	0.009

Μετατοπίσεις Ελεύθερων Κόμβων Στάθμη 2, Π.Φ. 8

A/A	ΔX	ΔY	ΔZ	ΘX	ΘY	ΘZ
	[mm]	[mm]	[mm]	[°]	[°]	[°]
1004	0.023	0.013	-0.073	-0.001	0.001	-0.000
1006	0.029	0.013	-0.101	-0.000	0.002	-0.000
1009	0.044	0.012	-0.045	0.000	0.000	-0.000

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

Ιδιοπερίοδοι και Συντελεστές SRQ

Ti	Bd(t)	Rd(t)	TiTi-3	TiTi-2	TiTi-1	TiTi	TiTi+1	TiTi+2	TiTi+3	X	Y
[sec]										[%]	[%]
0.232	2.500	1.935				1.0000	0.0230	0.0086	0.0022	43.70	32.00
0.124	2.880	2.229			0.0230	1.0000	0.0749	0.0080	0.0061	53.20	28.50
0.088	3.062	2.370		0.0086	0.0749	1.0000	0.0208	0.0144	0.0122	0.10	37.20
0.045	3.273	2.533	0.0022	0.0080	0.0208	1.0000	0.4069	0.2329	0.1050	0.00	0.00
0.040	3.299	2.553	0.0061	0.0144	0.4069	1.0000	0.7331	0.2586	0.1891	0.20	0.00
0.038	3.310	2.562	0.0122	0.2329	0.7331	1.0000	0.4588	0.3187	0.2174	0.40	0.30
0.034	3.330	2.577	0.1050	0.2586	0.4588	1.0000	0.8773	0.6062	0.4915	0.00	0.20
0.033	3.336	2.582	0.1891	0.3187	0.8773	1.0000	0.8429	0.7079	0.2051	0.40	0.60
0.031	3.343	2.587	0.2174	0.6062	0.8429	1.0000	0.9576	0.2984	0.1336	0.00	0.10
0.031	3.346	2.590	0.4915	0.7079	0.9576	1.0000	0.3642	0.1552	0.1434	0.00	0.10
0.027	3.365	2.605	0.2051	0.2984	0.3642	1.0000	0.4991	0.4471	0.3318	0.60	0.00
0.024	3.378	2.615	0.1336	0.1552	0.4991	1.0000	0.9881	0.8528	0.4187	0.00	0.20
0.024	3.379	2.616	0.1434	0.4471	0.9881	1.0000	0.9146	0.4671	0.2502	0.00	0.00
0.023	3.383	2.618	0.3318	0.8528	0.9146	1.0000	0.6328	0.3305	0.2897	0.10	0.10
0.022	3.392	2.625	0.4187	0.4671	0.6328	1.0000	0.6971	0.6090	0.4547	0.00	0.10
0.020	3.398	2.630	0.2502	0.3305	0.6971	1.0000	0.9803	0.8409	0.1529	0.00	0.00
0.020	3.400	2.632	0.2897	0.6090	0.9803	1.0000	0.9209	0.1700		0.10	0.10
0.019	3.403	2.634	0.4547	0.8409	0.9209	1.0000	0.2146			0.80	0.00
0.016	3.420	2.647	0.1529	0.1700	0.2146	1.0000				0.00	0.00

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

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	2922.8	90913782.978	65327705.971	0.04	0.04	0	0	0.72	0.69

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	2842	505	482	1.02	1.99	0.0030	0.0061	0.0002	0.0003	0.0002	0.0004	3.5

Παρ. 4.1.7.2 [3],[4] Ε.Α.Κ και ΣΧΟΛΙΑ

Lx-JOINT=7 mm,
Ly-JOINT=4 mm,

Έλεγχος Κανονικότητας

Πεδίο	Περιγραφή
Στ.	Αύξων αριθμός Σταθμών
Lmax/Lmin	Ο λόγος πλευρών του κτιρίου(πρέπει να είναι μικρότερος από 4)
ΚΕΝΑ %	Ποσοστό των κενών (τρύπες) της κάτοψης του ορόφου(δεν πρέπει να υπερβαίνει το 35%)
ΔΚΥ, ΔΚΧ, ΔΜ	Οι διαφορές των δυσκαμψιών κατά Υ και Χ και των μαζών των ορόφων
Έλεγχος	ΟΚ : ικανοποιείται ο έλεγχος, ***: δεν ικανοποιείται ο έλεγχος

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

Στ.	Lmax/Lmin	Κενά %	Έλεγχος
1	1.88	0	---
2	1.88	14	---

Έλεγχος Κατανομής Ακαμψιών-Ευστρεπτότητες Ορόφου K=Q/D - Παρ. 3.5.1.4[α] Ε.Α.Κ 2000

Στ.	ΔΚy	ΔΚx	ΔΜ	ξ(2)	ξ(3)	Έλεγχος
1	0.00	0.00	0.00			---
2						OK

Έλεγχος Κατανομής Ακαμψιών-Ευστρεπτότητες Ορόφου K=ΣΕΙ/h - Παρ. 3.5.1.4[α] Ε.Α.Κ 2000

Στ.	ΔΚy	ΔΚx	ΔΜ	ξ(2)	ξ(3)	Έλεγχος
1	0.00	0.00	0.00			---
2						OK

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	OK: ικανοποιείται ο έλεγχος Κανονικότητας *** : δεν ικανοποιείται ο έλεγχος

Έλεγχος nv

		Έλεγχος
nvx	0.00	***
nvy	0.00	***

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]	
1	K	K		15	***	K	K		8	***

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

A/A	eox	eoy	ρmx	ρmy	ip	ix	iy	Έλεγχος
1	-0.46	5.87	4.11	7.67	4.97	4.44	2.23	***
2	-1.66	4.60	4.41	6.74	4.70	4.22	2.06	***

Αποστάσεις πόλου στροφής από Κ.Β.: Xp = 27.24, Yp = 22.73

στ.	Χκβ	Υκβ	Δκβ-p	ip	Έλεγχος
1	24.20	27.77	5.89	4.97	OK

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

Στάθμη 1 (nv)

Στάθμη 1

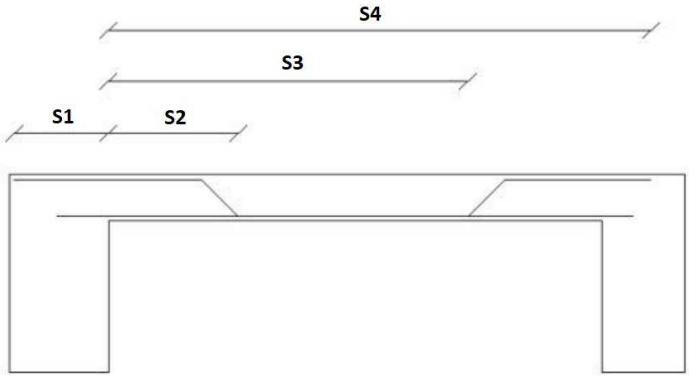
Το κτίριο αποτελείται από μία υπόγεια στάθμη και δεν απαιτείται να έχει επάρκεια τοιχείων.

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ζ

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)



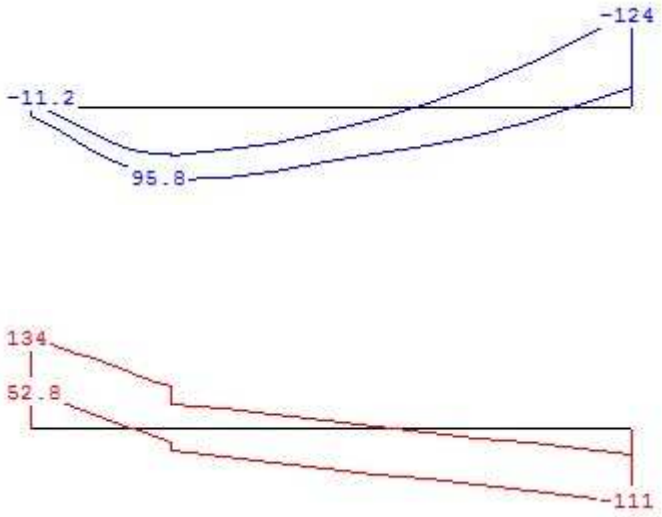
Απαιτούμενος Οπλισμός Στήριξης Άνω [cm^2]	Απαιτούμενος Οπλισμός Ανοίγματος Άνω [cm2]	Απαιτούμενος Οπλισμός Στήριξης Άνω [cm^2]
Πρόσθετα Στήριξης Άνω	Οπλισμός Ανοίγματος Άνω	Πρόσθετα Στήριξης Άνω
Α/Α Στοιχείου Στήριξης	Α/Α Δοκού	Α/Α Στοιχείου Στήριξης
Απαιτούμενος Οπλισμός Στήριξης Κάτω [cm^2]	Απαιτούμενος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

Οπλισμοί Δοκών στάθμης 2

ΣΤΑΘΜΗ 2

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



ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(6.7)	(.3)	(6.7)
4Φ12	2Φ12	2Φ18
Κ2	Δ1	Κ26
(.2)	30x80	(.3)
0Φ0	(13)	0Φ0
	10Φ14ι	
	0Φ0ι	
	4Φ12παραπ.	
	50Φ10/10[2]	
Ec=-1.2	Ec=-1.2	Ec=-1.5
	Trd1=96.53	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.7	Ec=-1	Ec=-.6

(Δ1)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	115,4	970,3	115,4	6,79	15,39
ΜΕΣΗ	125,1	970,3	125,1	15,39	2,26
ΤΕΛΟΣ	116,0	970,3	116,0	7,35	15,39

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,36 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

ΑΝΑΛΥΤΙΚΗ ΕΚΤΥΠΩΣΗ ΕΛΕΓΧΟΥ ΔΙΑΤΜΗΣΗΣ ΤΟΥ ΑΝΟΙΓΜΑΤΟΣ (Δ 1)

ΘΕΣΗ	ΣΤΡΕΨΗ	ΔΡΑΣ.ΧΩΡΙΣ ΣΕΙΣ.		ΔΡΑΣΕΙΣ ΜΕ ΣΕΙΣΜΟ			
(m απο αριστ)	As/s(cm)	Vsd	As/s(cm)	Vsd	Vcd	As/s(cm)	ΣΥΝΔΕΤΗΡΕΣ
0,00 - 0,13	0,0000000	64,9	0,0330000	87,1	34,6	0,0330000	10/10(2)
0,13 - 0,26	0,0000000	64,9	0,0330000	87,1	34,6	0,0330000	10/10(2)
0,26 - 0,39	0,0000000	64,9	0,0330000	87,1	34,6	0,0330000	10/10(2)
0,39 - 0,52	0,0000000	64,9	0,0330000	87,1	34,6	0,0330000	10/10(2)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

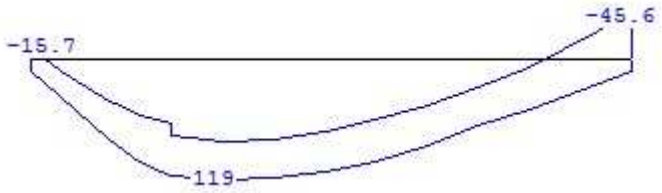
0,52 - 0,65	0,0000000	64,9	0,0330000	87,1	34,6	0,0330000	10/10(2)
0,65 - 0,78	0,0000000	64,9	0,0330000	87,1	34,6	0,0330000	10/10(2)
0,78 - 0,91	0,0000000	64,9	0,0330000	87,1	34,6	0,0330000	10/10(2)
0,91 - 1,04	0,0000000	50,3	0,0330000	76,9	34,6	0,0330000	10/10(2)
1,04 - 1,17	0,0000000	38,4	0,0330000	68,6	34,6	0,0330000	10/10(2)
1,17 - 1,17	0,0000000	27,8	0,0330000	60,3	34,6	0,0330000	10/10(2)
1,17 - 1,59	0,0000000	11,4	0,0330000	43,1	34,6	0,0330000	10/10(2)
1,59 - 2,02	0,0000000	23,2	0,0330000	51,5	125,1	0,0330000	10/10(2)
2,02 - 2,44	0,0000000	35,0	0,0330000	59,9	125,1	0,0330000	10/10(2)
2,44 - 2,87	0,0000000	47,0	0,0330000	68,4	125,1	0,0330000	10/10(2)
2,87 - 3,29	0,0000000	59,0	0,0330000	76,9	125,1	0,0330000	10/10(2)
3,29 - 3,72	0,0000000	71,0	0,0330000	85,4	34,8	0,0330000	10/10(2)
3,72 - 4,14	0,0000000	82,8	0,0330000	93,7	34,8	0,0330000	10/10(2)
4,14 - 5,00	0,0000000	85,7	0,0330000	95,8	34,8	0,0330000	10/10(2)

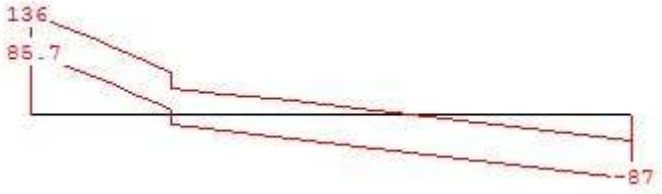
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
1	2Φ12	6,50	-0,75	10Φ14	6,27	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			0,4	13,6
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
2	4Φ12	2,35	0,45	0Φ0	0.0	0,00	6,73	0,3					
26	2Φ18	2,35	1,60	0Φ0	0.0	0,00	6,73	0,3					

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

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(6.7)	(.0)	(6.7)
4Φ12	2Φ12	4Φ12
Κ3	Δ3	Κ4
(.2)	30x80	(.4)
0Φ0	(16)	0Φ0
	12Φ14ι	
	0Φ0ι	

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

	4Φ12παραπ.	
	51Φ10/10[2]	
Ec=-1.4	σc=0	Ec=-1.4
	Trd1=96.53	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.6	Ec=-1.1	Ec=-.6

(Δ3)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	126,3	970,3	126,3	6,79	18,47
ΜΕΣΗ	139,4	970,3	139,4	18,47	2,26
ΤΕΛΟΣ	126,3	970,3	126,3	6,79	18,47

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

ΑΝΑΛΥΤΙΚΗ ΕΚΤΥΠΩΣΗ ΕΛΕΓΧΟΥ ΔΙΑΤΜΗΣΗΣ ΤΟΥ ΑΝΟΙΓΜΑΤΟΣ (Δ 3)

ΘΕΣΗ	ΣΤΡΕΨΗ	ΔΡΑΣ.ΧΩΡΙΣ ΣΕΙΣ.		ΔΡΑΣΕΙΣ ΜΕ ΣΕΙΣΜΟ			
(m απο αριστ)	As/s(cm)	Vsd	As/s(cm)	Vsd	Vcd	As/s(cm)	ΣΥΝΔΕΤΗΡΕΣ
0,00 - 0,13	0,0000000	85,2	0,0330000	85,4	37,9	0,0330000	10/10(2)
0,13 - 0,26	0,0000000	85,2	0,0330000	85,4	37,9	0,0330000	10/10(2)
0,26 - 0,39	0,0000000	85,2	0,0330000	85,4	37,9	0,0330000	10/10(2)
0,39 - 0,52	0,0000000	85,2	0,0330000	85,4	37,9	0,0330000	10/10(2)
0,52 - 0,65	0,0000000	85,2	0,0330000	85,4	37,9	0,0330000	10/10(2)
0,65 - 0,78	0,0000000	85,2	0,0330000	85,4	37,9	0,0330000	10/10(2)
0,78 - 0,91	0,0000000	85,2	0,0330000	85,4	37,9	0,0330000	10/10(2)
0,91 - 1,04	0,0000000	69,3	0,0330000	74,5	37,9	0,0330000	10/10(2)
1,04 - 1,17	0,0000000	56,3	0,0330000	65,6	37,9	0,0330000	10/10(2)
1,17 - 1,17	0,0000000	44,6	0,0330000	56,7	37,9	0,0330000	10/10(2)
1,17 - 1,60	0,0000000	16,9	0,0330000	35,7	37,9	0,0330000	10/10(2)
1,60 - 2,02	0,0000000	8,4	0,0330000	30,7	139,4	0,0330000	10/10(2)
2,02 - 2,45	0,0000000	19,8	0,0330000	38,7	139,4	0,0330000	10/10(2)
2,45 - 2,87	0,0000000	31,3	0,0330000	46,7	139,4	0,0330000	10/10(2)
2,87 - 3,30	0,0000000	42,9	0,0330000	54,8	139,4	0,0330000	10/10(2)
3,30 - 3,72	0,0000000	54,2	0,0330000	62,8	37,9	0,0330000	10/10(2)
3,72 - 4,15	0,0000000	65,8	0,0330000	70,9	37,9	0,0330000	10/10(2)
4,15 - 5,00	0,0000000	68,6	0,0330000	72,9	37,9	0,0330000	10/10(2)

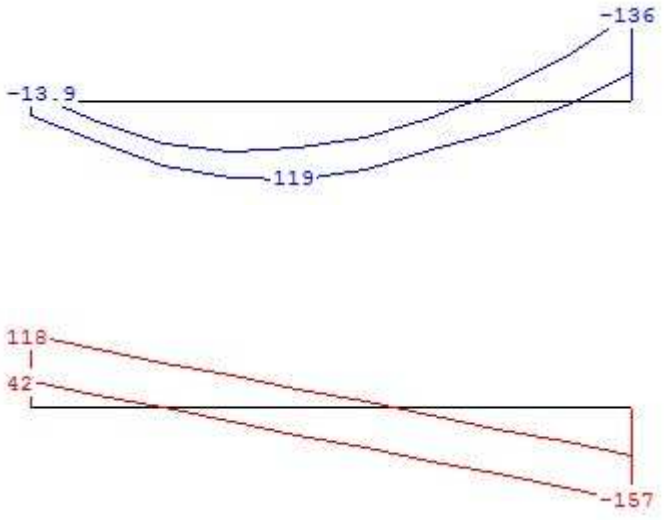
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
3	2Φ12	6,50	-0,75	12Φ14	6,27	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			0,1	16,8
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
3	4Φ12	2,35	0,45	0Φ0	0.0	0,00	6,73	0,3					
4	4Φ12	2,35	1,60	0Φ0	0.0	0,00	6,73	0,4					

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

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

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



ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(8.9)	(1.5)	(8.9)
6Φ12	2Φ12	6Φ12
Κ5	Δ5	Κ6
(4.9)	40x80	(2.5)
0Φ0	(8.9)	0Φ0
	8Φ14ι	
	0Φ0ι	
	4Φ12παραπ.	
	50Φ10/10[2]	
σc=0	σc=0	Ec=-.6
	Trd1=159.01	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.1	Ec=-.2	Ec=-.1

(Δ5)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	104,1	1293,8	104,1	9,05	12,32
ΜΕΣΗ	107,8	1293,8	107,8	12,32	2,26
ΤΕΛΟΣ	104,1	1293,8	104,1	9,05	12,32

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,36 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

ΑΝΑΛΥΤΙΚΗ ΕΚΤΥΠΩΣΗ ΕΛΕΓΧΟΥ ΔΙΑΤΜΗΣΗΣ ΤΟΥ ΑΝΟΙΓΜΑΤΟΣ (Δ 5)

ΘΕΣΗ	ΣΤΡΕΨΗ	ΔΡΑΣ.ΧΩΡΙΣ ΣΕΙΣ.		ΔΡΑΣΕΙΣ ΜΕ ΣΕΙΣΜΟ			
(m απο αριστ)	As/s(cm)	Vsd	As/s(cm)	Vsd	Vcd	As/s(cm)	ΣΥΝΔΕΤΗΡΕΣ
0,00 - 0,55	0,0000000	72,6	0,0440000	87,9	31,2	0,0440000	10/10(2)
0,55 - 1,10	0,0000000	72,6	0,0440000	87,9	31,2	0,0440000	10/10(2)
1,10 - 1,60	0,0000000	52,4	0,0440000	74,0	31,2	0,0440000	10/10(2)
1,60 - 2,19	0,0000000	20,2	0,0440000	52,0	107,8	0,0440000	10/10(2)
2,19 - 2,74	0,0000000	44,3	0,0440000	68,0	107,8	0,0440000	10/10(2)
2,74 - 3,34	0,0000000	76,4	0,0440000	90,1	107,8	0,0440000	10/10(2)
3,34 - 3,83	0,0000000	108,6	0,0440000	112,1	31,2	0,0440000	10/10(2)
3,83 - 4,38	0,0000000	129,2	0,0440000	126,2	31,2	0,0440000	10/10(2)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

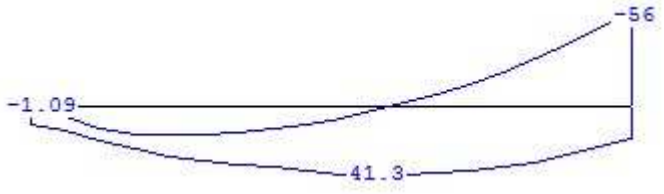
4,38 - 4,94	0,0000000	129,2	0,0440000	126,2	31,2	0,0440000	10/10(2)

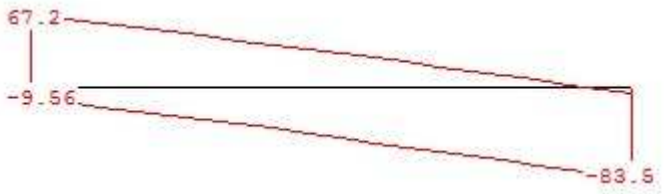
ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
5	2Φ12	6,44	-0,75	8Φ14	6,27	-0,70	0Φ0	0,0	0,00			1,6	9,0
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
5	6Φ12	2,35	0,45	0Φ0	0.0	0,00	8,97	5,0					
6	6Φ12	2,75	2,00	0Φ0	0.0	0,00	8,97	2,6					

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

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





ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(6.7)	(2.4)	(6.7)
3Φ12	3Φ12	3Φ12
Κ7	Δ6	Κ27
(4.6)	30x80	(3.9)
0Φ0	(8.2)	0Φ0
	7Φ14ι	
	0Φ0ι	
	4Φ12παραπ.	
	34Φ10/10[2]	
σc=0	σc=0	σc=0
	Trd1=96.53	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
σc=0	Ec=-.2	σc=0

(Δ6)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

ΑΡΧΗ	53,2	970,3	53,2	6,79	10,78
ΜΕΣΗ	57,7	970,3	57,7	10,78	3,39
ΤΕΛΟΣ	53,2	970,3	53,2	6,79	10,78

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,14 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

ΑΝΑΛΥΤΙΚΗ ΕΚΤΥΠΩΣΗ ΕΛΕΓΧΟΥ ΔΙΑΤΜΗΣΗΣ ΤΟΥ ΑΝΟΙΓΜΑΤΟΣ (Δ 6)

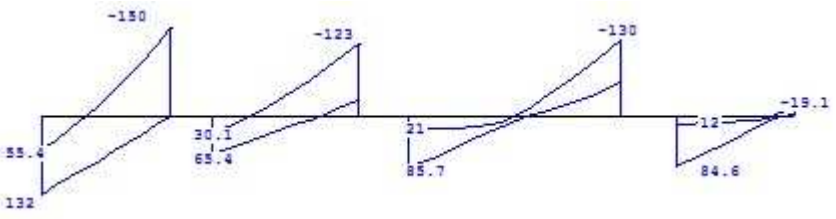
ΘΕΣΗ	ΣΤΡΕΨΗ	ΔΡΑΣ.ΧΩΡΙΣ ΣΕΙΣ.		ΔΡΑΣΕΙΣ ΜΕ ΣΕΙΣΜΟ			
(m απο αριστ)	As/s(cm)	Vsd	As/s(cm)	Vsd	Vcd	As/s(cm)	ΣΥΝΔΕΤΗΡΕΣ
0,00 - 0,19	0,0000000	19,3	0,0330000	51,9	16,0	0,0330000	10/10(2)
0,19 - 0,39	0,0000000	19,3	0,0330000	51,9	16,0	0,0330000	10/10(2)
0,39 - 0,58	0,0000000	19,3	0,0330000	51,9	16,0	0,0330000	10/10(2)
0,58 - 0,78	0,0000000	19,3	0,0330000	51,9	16,0	0,0330000	10/10(2)
0,78 - 0,97	0,0000000	19,3	0,0330000	51,9	16,0	0,0330000	10/10(2)
0,97 - 1,16	0,0000000	13,0	0,0330000	47,4	16,0	0,0330000	10/10(2)
1,16 - 1,36	0,0000000	7,4	0,0330000	43,4	16,0	0,0330000	10/10(2)
1,36 - 1,55	0,0000000	3,8	0,0330000	41,3	16,0	0,0330000	10/10(2)
1,55 - 1,75	0,0000000	9,3	0,0330000	45,3	57,7	0,0330000	10/10(2)
1,75 - 1,75	0,0000000	10,0	0,0330000	46,4	57,7	0,0330000	10/10(2)
1,75 - 1,93	0,0000000	15,9	0,0330000	50,5	16,0	0,0330000	10/10(2)
1,93 - 2,11	0,0000000	21,8	0,0330000	54,6	16,0	0,0330000	10/10(2)
2,11 - 2,29	0,0000000	27,8	0,0330000	58,8	16,0	0,0330000	10/10(2)
2,29 - 2,47	0,0000000	33,6	0,0330000	62,9	16,0	0,0330000	10/10(2)
2,47 - 2,66	0,0000000	38,8	0,0330000	66,5	16,0	0,0330000	10/10(2)
2,66 - 2,84	0,0000000	38,8	0,0330000	66,5	16,0	0,0330000	10/10(2)
2,84 - 3,02	0,0000000	38,8	0,0330000	66,5	16,0	0,0330000	10/10(2)
3,02 - 3,38	0,0000000	38,8	0,0330000	66,5	16,0	0,0330000	10/10(2)

ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

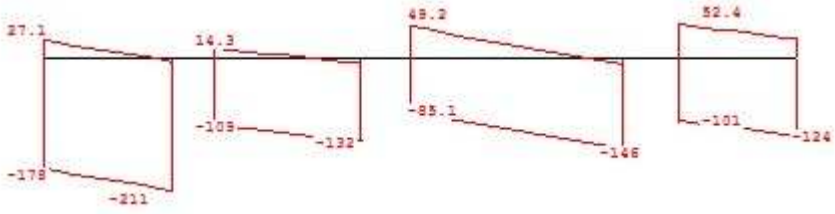
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
6	3Φ12	4,88	-0,75	7Φ14	4,78	-0,70	0Φ0	0,0	0,00			2,4	8,3
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					
7	3Φ12	2,35	0,45	0Φ0	0.0	0,00	6,73	4,6					
27	3Φ12	2,35	1,60	0Φ0	0.0	0,00	6,73	4,0					

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

ΣΥΝΕΧΗΣ ΔΟΚΟΣ 5(Δ8 Δ9 Δ10 Δ11) fck=25 fyk=500 fykv=500 :(fc3=25 fy3=500 fyv3=500)



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z



ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(4.0)	(1.5)	(5.4)	(6)	(8.2)	(4.7)	(9)	(.0)	(4.0)
2Φ12	2Φ12	2Φ12	3Φ16	2Φ12	3Φ16	2Φ14	2Φ12	2Φ12
Κ1	Δ8	Κ2	Δ9	Κ3	Δ10	Κ5	Δ11	Κ7
(2.7)	30x50	(5.5)	30x50	(5.5)	30x50	(3.6)	30x50	(.2)
0Φ0	(4.0)	0Φ0	(4.0)	0Φ0	(4.1)	0Φ0	(4.0)	0Φ0
	3Φ14ι		3Φ16ι		3Φ16ι		3Φ14ι	
	0Φ0ι		0Φ0ι		0Φ0ι		0Φ0ι	
	19Φ10/10[2]		21Φ10/10[2]		31Φ10/10[2]		17Φ10/10[2]	
σc=0	Ec=-3.1	Ec=-3.1	Ec=-1.2	Ec=-1.9	Ec=-.8	Ec=-1.6	σc=0	Ec=-1.3
	Trd1=53.67		Trd1=53.67		Trd1=53.67		Trd1=53.67	
	Asw/sw=.51		Asw/sw=0		Asw/sw=0		Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0		Διαμηκ=0		Διαμηκ=0		Διαμηκ=0	
Ec=-1.7	Ec=-1.6	Ec=-1.6	Ec=-.2	Ec=-.6	Ec=-.3	Ec=-.9	Ec=-.8	Ec=-.5

(Δ8)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	111,0	582,2	111,0	4,52	4,62
ΜΕΣΗ	111,1	582,2	111,1	4,62	2,26
ΤΕΛΟΣ	118,5	582,2	118,5	10,56	10,65

ΘΛΙΒΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,15 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

ΑΝΑΛΥΤΙΚΗ ΕΚΤΥΠΩΣΗ ΕΛΕΓΧΟΥ ΔΙΑΤΜΗΣΗΣ ΤΟΥ ΑΝΟΙΓΜΑΤΟΣ (Δ 8)

ΘΕΣΗ	ΣΤΡΕΨΗ	ΔΡΑΣ.ΧΩΡΙΣ ΣΕΙΣ.		ΔΡΑΣΕΙΣ ΜΕ ΣΕΙΣΜΟ			
(m απο αριστ)	As/s(cm)	Vsd	As/s(cm)	Vsd	Vcd	As/s(cm)	ΣΥΝΔΕΤΗΡΕΣ
0,00 - 0,21	0,0050888	111,7	0,0330000	185,1	99,9	0,0483969	10/10(2)
0,21 - 0,41	0,0050888	111,7	0,0330000	185,1	99,9	0,0483969	10/10(2)
0,41 - 0,62	0,0050888	115,8	0,0330000	188,0	99,9	0,0500501	10/10(2)
0,62 - 0,85	0,0050888	121,1	0,0330000	191,8	99,9	0,0521797	10/10(2)
0,85 - 1,00	0,0050888	126,1	0,0330000	195,4	106,6	0,0503951	10/10(2)
1,00 - 1,23	0,0050888	131,4	0,0330000	199,1	106,6	0,0525248	10/10(2)
1,23 - 1,44	0,0050888	135,6	0,0330000	202,1	106,6	0,0541964	10/10(2)
1,44 - 1,64	0,0050888	135,6	0,0330000	202,1	106,6	0,0541964	10/10(2)
1,64 - 1,85	0,0050888	135,6	0,0330000	202,1	106,6	0,0541964	10/10(2)

(Δ9)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	49,4	582,2	49,4	10,56	10,65
ΜΕΣΗ	43,8	582,2	43,8	6,03	6,03
ΤΕΛΟΣ	54,1	582,2	54,1	14,33	12,06

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

ΑΝΑΛΥΤΙΚΗ ΕΚΤΥΠΩΣΗ ΕΛΕΓΧΟΥ ΔΙΑΤΜΗΣΗΣ ΤΟΥ ΑΝΟΙΓΜΑΤΟΣ (Δ 9)

ΘΕΣΗ	ΣΤΡΕΨΗ	ΔΡΑΣ.ΧΩΡΙΣ ΣΕΙΣ.		ΔΡΑΣΕΙΣ ΜΕ ΣΕΙΣΜΟ			
(m απο αριστ)	As/s(cm)	Vsd	As/s(cm)	Vsd	Vcd	As/s(cm)	ΣΥΝΔΕΤΗΡΕΣ
0,00 - 0,23	0,0000000	70,4	0,0330000	113,7	14,8	0,0561371	10/10(2)

0,23 - 0,47	0,0000000	70,4	0,0330000	113,7	14,8	0,0561371	10/10(2)
0,47 - 0,70	0,0000000	74,0	0,0330000	116,4	14,8	0,0576575	10/10(2)
0,70 - 1,00	0,0000000	77,5	0,0330000	118,9	14,8	0,0591057	10/10(2)
1,00 - 1,10	0,0000000	80,9	0,0330000	121,4	43,8	0,0440748	10/10(2)
1,10 - 1,40	0,0000000	84,4	0,0330000	124,0	16,2	0,0611759	10/10(2)
1,40 - 1,63	0,0000000	87,9	0,0330000	126,5	16,2	0,0626503	10/10(2)
1,63 - 1,86	0,0000000	87,9	0,0330000	126,5	16,2	0,0626503	10/10(2)
1,86 - 2,10	0,0000000	87,9	0,0330000	126,5	16,2	0,0626503	10/10(2)

(Δ10)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	60,7	582,2	60,7	14,33	12,06
ΜΕΣΗ	50,4	582,2	50,4	6,03	6,03
ΤΕΛΟΣ	57,0	582,2	57,0	11,37	10,65

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,58 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

ΑΝΑΛΥΤΙΚΗ ΕΚΤΥΠΩΣΗ ΕΛΕΓΧΟΥ ΔΙΑΤΜΗΣΗΣ ΤΟΥ ΑΝΟΙΓΜΑΤΟΣ (Δ 10)

ΘΕΣΗ	ΣΤΡΕΨΗ	ΔΡΑΣ.ΧΩΡΙΣ ΣΕΙΣ.		ΔΡΑΣΕΙΣ ΜΕ ΣΕΙΣΜΟ			
(m απο αριστ)	As/s(cm)	Vsd	As/s(cm)	Vsd	Vcd	As/s(cm)	ΣΥΝΔΕΤΗΡΕΣ
0,00 - 0,34	0,0000000	36,7	0,0330000	94,0	18,2	0,0430433	10/10(2)
0,34 - 0,68	0,0000000	42,4	0,0330000	98,4	18,2	0,0455576	10/10(2)
0,68 - 1,00	0,0000000	51,1	0,0330000	105,2	18,2	0,0493909	10/10(2)
1,00 - 1,35	0,0000000	60,0	0,0330000	111,8	50,4	0,0348884	10/10(2)
1,35 - 1,69	0,0000000	69,6	0,0330000	118,5	50,4	0,0386934	10/10(2)
1,69 - 2,05	0,0000000	79,1	0,0330000	125,2	50,4	0,0424699	10/10(2)
2,05 - 2,37	0,0000000	88,8	0,0330000	131,9	17,1	0,0652071	10/10(2)
2,37 - 2,71	0,0000000	95,3	0,0330000	136,5	17,1	0,0677745	10/10(2)
2,71 - 3,05	0,0000000	95,3	0,0330000	136,5	17,1	0,0677745	10/10(2)

(Δ11)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	80,1	582,2	80,1	11,37	10,65
ΜΕΣΗ	71,8	582,2	71,8	4,62	2,26
ΤΕΛΟΣ	71,6	582,2	71,6	4,52	4,62

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= -0,52 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

ΑΝΑΛΥΤΙΚΗ ΕΚΤΥΠΩΣΗ ΕΛΕΓΧΟΥ ΔΙΑΤΜΗΣΗΣ ΤΟΥ ΑΝΟΙΓΜΑΤΟΣ (Δ 11)

ΘΕΣΗ	ΣΤΡΕΨΗ	ΔΡΑΣ.ΧΩΡΙΣ ΣΕΙΣ.		ΔΡΑΣΕΙΣ ΜΕ ΣΕΙΣΜΟ			
(m απο αριστ)	As/s(cm)	Vsd	As/s(cm)	Vsd	Vcd	As/s(cm)	ΣΥΝΔΕΤΗΡΕΣ
0,00 - 0,19	0,0000000	40,2	0,0330000	106,7	24,0	0,0469130	10/10(2)
0,19 - 0,38	0,0000000	40,2	0,0330000	106,7	24,0	0,0469130	10/10(2)
0,38 - 0,57	0,0000000	42,3	0,0330000	108,2	24,0	0,0477865	10/10(2)
0,57 - 0,70	0,0000000	45,9	0,0330000	110,7	24,0	0,0492347	10/10(2)
0,70 - 1,00	0,0000000	49,2	0,0330000	113,2	21,5	0,0520752	10/10(2)
1,00 - 1,13	0,0000000	52,9	0,0330000	115,8	21,5	0,0535518	10/10(2)
1,13 - 1,32	0,0000000	55,0	0,0330000	117,3	21,5	0,0544203	10/10(2)
1,32 - 1,51	0,0000000	55,0	0,0330000	117,3	21,5	0,0544203	10/10(2)
1,51 - 1,70	0,0000000	55,0	0,0330000	117,3	21,5	0,0544203	10/10(2)

ΤΙΘΕΜΕΝΟΙ ΡΑΒΔΟΙ (Ολικα μηκη & μηκη αγκυρωσης σε m)

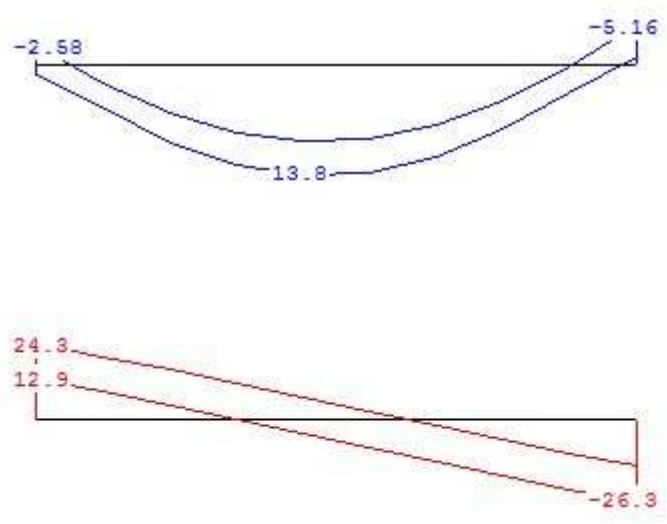
ΔΟΚ	Ισα-Α	L(ολ)	ΑΠΟ	Ισα-Κ	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	S1	S2	S3	S4	As-A	As-K
8	2Φ12	4,20	-0,75	3Φ14	4,08	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			1,6	4,0
9	3Φ16	5,40	-1,60	3Φ16	5,40	-1,60	0Φ0	0,0	0,00			6,0	4,0
10	3Φ16	6,55	-1,70	3Φ16	6,55	-1,70	0Φ0	0,0	0,00			4,8	4,2
11	2Φ12	4,25	-1,80	3Φ14	4,13	-1,80	0Φ0	0,0	0,00			0,1	4,0

ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K
1	2Φ12	1,75	-0,55	0Φ0	0.0	0,00	4,04	2,7
2	2Φ12	2,77	1,17	0Φ0	0.0	0,00	5,45	5,5
3	2Φ12	2,94	1,24	0Φ0	0.0	0,00	8,29	5,6
5	2Φ14	3,09	1,29	0Φ0	0.0	0,00	9,00	3,6
7	2Φ12	1,53	1,00	0Φ0	0.0	0,00	4,04	0,2

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

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

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



ΚΑΜΨΗ-ΣΤΡΕΨΗ

(3.3)	(.1)	(3.3)
0Φ0	3Φ12	0Φ0
Σ1004	Δ12	Σ1006
(.2)	25x50	(.4)
0Φ0	(3.3)	0Φ0
	3Φ14ι	
	0Φ0ι	
	25Φ10/10[2]	
Ec=-.9	σc=0	Ec=-1
	Trd1=40.25	
	Asw/sw=0	
	Διαμηκ=0	
Ec=-.4	Ec=-.4	Ec=-.5

(Δ12)	Vrd1	Vrd2	Vcd	As1	As2
ΑΡΧΗ	57,3	485,2	57,3	3,39	4,62
ΜΕΣΗ	58,8	485,2	58,8	4,62	3,39
ΤΕΛΟΣ	57,3	485,2	57,3	3,39	4,62

ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ-ΔΙΣΔΙΑΓΩΝΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ ζ= 0,53 %Vsd με δισδ.= 0,00 As/H(cm)=0,0000000

ΑΝΑΛΥΤΙΚΗ ΕΚΤΥΠΩΣΗ ΕΛΕΓΧΟΥ ΔΙΑΤΜΗΣΗΣ ΤΟΥ ΑΝΟΙΓΜΑΤΟΣ (Δ 12)

ΘΕΣΗ	ΣΤΡΕΨΗ	ΔΡΑΣ.ΧΩΡΙΣ ΣΕΙΣ.		ΔΡΑΣΕΙΣ ΜΕ ΣΕΙΣΜΟ			
(m απο αριστ)	As/s(cm)	Vsd	As/s(cm)	Vsd	Vcd	As/s(cm)	ΣΥΝΔΕΤΗΡΕΣ
0,00 - 0,27	0,0000000	16,0	0,0275000	17,0	17,2	0,0275000	10/10(2)
0,27 - 0,53	0,0000000	16,0	0,0275000	17,0	17,2	0,0275000	10/10(2)
0,53 - 0,80	0,0000000	14,2	0,0275000	15,6	17,2	0,0275000	10/10(2)

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

0,80 - 1,00	0,0000000	7,9	0,0275000	11,2	17,2	0,0275000	10/10(2)
1,00 - 1,40	0,0000000	4,5	0,0275000	8,9	58,8	0,0275000	10/10(2)
1,40 - 1,60	0,0000000	10,4	0,0275000	13,2	17,2	0,0275000	10/10(2)
1,60 - 1,86	0,0000000	16,4	0,0275000	17,5	17,2	0,0275000	10/10(2)
1,86 - 2,13	0,0000000	18,4	0,0275000	19,0	17,2	0,0275000	10/10(2)
2,13 - 2,40	0,0000000	18,4	0,0275000	19,0	17,2	0,0275000	10/10(2)

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	3Φ12	3,90	-0,75	3Φ14	3,67	-0,63	0Φ0	0,0	0,00			0,2	3,4
ΣΤΗ	Πανω	L(ολ)	ΑΠΟ	Κατω	L(ολ)	ΑΠΟ	As-A	As-K					

Αγκυρωσεις	Οπλισμος Ανοιγματος		Οπλισμος Στηριξης	
Σε στηριξη	Κατω	Πανω	Πανω	Κατω
1004	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .		
1006	ορθη γωνια .	ορθη γωνια .		

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ζ

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 30x130					
Σταθμη 2 30Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8-14-16)(ρ=24.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 589	σc=12.98	Μεπ-y=301	νd= .09	ey=8	
Msdy=26	x 2.33	as=2.35	Sy= .75		
Msdx=1248	σs=361.25	Μεπ-x=1330	Sx= .75	ex=213	
o:Φ20 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ακραιος(2) +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (570cm) 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. (1.191-48) (1.135-24) (1.445-26) (.978 -66)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ1.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.527 Wτιθ.=.711 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=248 Vrd2=1345					
.1AcFcd= -650 Nsd=-472 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=1.125
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=171.5
Vsd=4	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=96		As =0
Vcd=248	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=74		
As/s=.055	=0,00000	=0,00000	=0,05500		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=213 Vrd2=1283					
.1AcFcd= -650 Nsd=-472 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=305	Vsd=0	Vsd=0	Vsd=303	as=1.5855	(60x30)
Vcd 213	Vcd=0	Vcd=0	Vcd=53	ρh=1.8405	Nsd= 837
				ρv=0	Nεπ= 6856
As/s=1.88881	=0,00000	=0,00000	=0,05522		νd=0,28

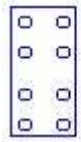


Υποστυλώματα

Κ 2 30x60					
Σταθμη 2 8Φ20 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8-13-15)(ρ=13.9/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 210	σc=14	Μεπ-y=147	νd= .07	ey=0	
Msdy=25	x 1 as=4.82		Sy= .66		
Msdx=214	σs=434.78	Μεπ-x=304	Sx= .66	ex=0	
o:Φ20					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (570cm) 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. (1.908-65) (1.225-1) (1.847-23) (1.037-43)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ2.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.133 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500

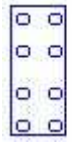
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=111 Vrd2=621					
.1AcFcd= -300 Nsd=-198 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.97As (δισδ)=0					Msd=.4949
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=69.55
Vsd=4	Vsd=57	Vsd=57	Vsd=57		As =0
Vcd=111	Vcd=33	Vcd=111	Vcd=33		
As/s=.033	=0,03300	=0,03300	=0,03300		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=101 Vrd2=698					
.1AcFcd= -300 Nsd=-198 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=74	Vsd=76	Vsd=76	Vsd=76		
Vcd 101	Vcd=30	Vcd=101	Vcd=30		
As/s=.0165	=0,02171	=0,01650	=0,02171		



Υποστυλώματα

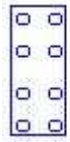
Κ 3 30x70					
Σταθμη 2 8Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3+8)(ρ=11.9/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 219	σc=14.16	Μεπ-y=153	vd= .06	ey=0	
Msdy=22	x 1 as=4.36		Sy= .69		
Msdx=290	σs=434.78	Μεπ-x=375	Sx= .66	ex=0	
o:Φ20					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (570cm) 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. (1.717-52) (1.482-32) (2.134-10) (1.009-50)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ3.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.123 Wτιθ.=.368 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=129 Vrd2=724					
.1AcFcd= -350 Nsd=-225 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-1 As (δισδ)=0					Msd=.6618
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=84.04
Vsd=6	Vsd=67	Vsd=67	Vsd=67		As =0
Vcd=129	Vcd=38	Vcd=129	Vcd=38		
As/s=.0385	=0,03850	=0,03850	=0,03850		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=114 Vrd2=828					
.1AcFcd= -350 Nsd=-225 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=94	Vsd=97	Vsd=97	Vsd=97		
Vcd 114	Vcd=34	Vcd=114	Vcd=34		
As/s=.0165	=0,02507	=0,01650	=0,02507		



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

Υποστυλώματα

Κ 4 30x70					
Σταθμη 2 8Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3+8)(ρ=11.9/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 124	σc=6.88	Μεπ-y=153	vd= .05	ey=0	
Msdy=17	x 1 as=4.41		Sy= .75		
Msdx=77	σs=130.14	Μεπ-x=375	Sx= .66	ex=0	
o:Φ20					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (570cm) 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. (.388 -52) (.218 -1) (.577 -10) (.284 -43)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ4.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.368 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=118 Vrd2=724					
.1AcFcd= -350 Nsd=-148 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.98As (δισδ)=0					Msd=.6451
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=84.04
Vsd=1	Vsd=26	Vsd=26	Vsd=26		As =0
Vcd=118	Vcd=35	Vcd=118	Vcd=35		
As/s=.0385	=0,03850	=0,03850	=0,03850		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=102 Vrd2=828					
.1AcFcd= -350 Nsd=-148 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=22	Vsd=26	Vsd=26	Vsd=26		
Vcd 102	Vcd=30	Vcd=102	Vcd=30		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		



Υποστυλώματα

Κ 5 30x80					
Σταθμη 2 10Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2-3+8)(ρ=13/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 199	σc=13.33	Μεπ-y=187	vd= .05	ey=0	
Msdy=13	x 1 as=3.85		Sy= .69		
Msdx=362	σs=434.78	Μεπ-x=522	Sx= .66	ex=0	
o:Φ20					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (570cm) 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. (1.257-48) (1.386-5) (1.53 -6) (.997 -47)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ5.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.378 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=138 Vrd2=828					
.1AcFcd= -400 Nsd=-190 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.98As (δισδ)=0					Msd=.8201

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

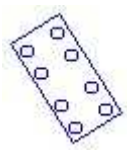
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=98.53
Vsd=2	Vsd=74	Vsd=74	Vsd=74		As =0
Vcd=138	Vcd=41	Vcd=138	Vcd=41		
As/s=.044	=0,04400	=0,04400	=0,04400		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=121 Vrd2=957					
.1AcFcd= -400 Nsd=-190 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=106	Vsd=114	Vsd=114	Vsd=114		
Vcd 121	Vcd=36	Vcd=121	Vcd=36		
As/s=.0165	=0,02680	=0,01650	=0,02680		



Υποστυλώματα

Κ 6 30x60					
Σταθμη 2 8Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3+8)(ρ=13.9/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 99	σc=4.39	Μεπ-y=175	vd= .06	ey=0	
Msdy=28	x 1 as=4.84		Sy= .75		
Msdx=26	σs=64.76	Μεπ-x=249	Sx= .66	ex=0	
o:Φ20					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (570cm) 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. (.223 -48) (.199 -1) (.354 -10) (.252 -44)					

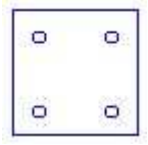
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ6.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.126 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=102 Vrd2=621					
.1AcFcd= -300 Nsd=-138 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.86As (δισδ)=0					Msd=.5562
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=69.55
Vsd=0	Vsd=15	Vsd=15	Vsd=15		As =0
Vcd=102	Vcd=30	Vcd=102	Vcd=30		
As/s=.033	=0,03300	=0,03300	=0,03300		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=92 Vrd2=698					
.1AcFcd= -300 Nsd=-138 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.39As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=9	Vsd=21	Vsd=21	Vsd=21		
Vcd 92	Vcd=27	Vcd=92	Vcd=27		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		



ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ζ

Υποστυλώματα

Κ 7 30x30					
Σταθμη 2 4Φ20 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8-13-16)(ρ=13.9/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 101	σc=8.94	Μεπ-y=73	vd= .07	ey=0	
Msdy=4	x 1 as=9.82		Sy= .66		
Msdx=28	σs=156.63	Μεπ-x=73	Sx= .66	ex=0	
o:Φ20					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος					
Συνδετ./Περιοχη: (570cm) 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. (.81 -66) (.762 -22) (.727 -24) (.78 -64)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ7.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.297 Wτιθ.=.455 a=.18					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=55 Vrd2=310					
.1AcFcd= -150 Nsd=-94 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.87As (δισδ)=0					Msd=.1755
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=26.08
Vsd=0	Vsd=12	Vsd=12	Vsd=12		As =0
Vcd=55	Vcd=16	Vcd=55	Vcd=16		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=55 Vrd2=310					
.1AcFcd= -150 Nsd=-94 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=8	Vsd=12	Vsd=12	Vsd=12		
Vcd 55	Vcd=16	Vcd=55	Vcd=16		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		

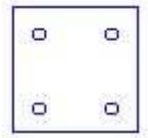


Υποστυλώματα

Κ 8 30x30					
Σταθμη 2 4Φ20 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8-13+15)(ρ=13.9/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 33	σc=5.34	Μεπ-y=73	vd= .07	ey=0	
Msdy=5	x 1 as=9.75		Sy= .75		
Msdx=11	σs=141.31	Μεπ-x=73	Sx= .75	ex=0	
o:Φ20					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος					
Συνδετ./Περιοχη: (570cm) 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. (.239 -52) (.431 -27) (.405 -6) (.234 -71)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ8.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.309 Wτιθ.=.455 a=.18					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=46 Vrd2=310					
.1AcFcd= -150 Nsd=-37 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.88As (δισδ)=0					Msd=.1567
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=26.08
Vsd=0	Vsd=6	Vsd=6	Vsd=6		As =0

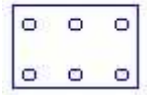
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

Vcd=46	Vcd=14	Vcd=46	Vcd=14		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2	Vrd1=46	Vrd2=310			
.1AcFcd= -150	Nsd=-37	=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0			
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=3	Vsd=6	Vsd=6	Vsd=6		
Vcd 46	Vcd=14	Vcd=46	Vcd=14		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		



Υποστυλώματα

Κ 9 46x30					
Σταθμη 2 6Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1-2+3+8)(ρ=11/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 31	σc=2.89	Μεπ-y=134	vd= .03	ey=0	
Msdy=14	x 1 as=6.2		Sy= .75		
Msdx=3	σs=55.54	Μεπ-x=79	Sx= .75	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: (570cm) 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. (.179 -9) (.233 -7) (.215 -10) (.156 -8)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ9.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1		Wτιθ.=.408	a=.27		fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2		Vrd1=68	Vrd2=517		
.1AcFcd= -230	Nsd=-57	=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.91As (δισδ)=0			Msd=.3404
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=49.26
Vsd=0	Vsd=13	Vsd=13	Vsd=13		As =0
Vcd=68	Vcd=20	Vcd=68	Vcd=20		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3		Vrd1=71	Vrd2=476		
.1AcFcd= -230	Nsd=-57	=>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.91As (δισδ)=0			
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=0	Vsd=13	Vsd=13	Vsd=13		
Vcd 71	Vcd=21	Vcd=71	Vcd=21		
As/s=.0253	=0,02530	=0,02530	=0,02530		

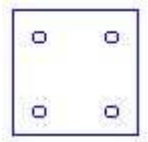


ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

Υποστυλώματα

Κ 10 30x30					
Σταθμη 2 4Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8-13-16)(ρ=11.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 28	σc=1.29	Μεπ-y=53	vd= .02	ey=0	
Msdy=3	x 1 as=9.5		Sy= .75		
Msdx=1	σs=13.39	Μεπ-x=53	Sx= .75	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος					
Συνδετ./Περιοχη: (570cm) 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. (.083 -43) (.099 -62) (.091 -32) (.104 -20)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ10.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.455 a=.18					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=44 Vrd2=310					
.1AcFcd= -150 Nsd=-21 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.1415
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=26.08
Vsd=1	Vsd=1	Vsd=1	Vsd=1		As =0
Vcd=44	Vcd=13	Vcd=44	Vcd=13		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=44 Vrd2=310					
.1AcFcd= -150 Nsd=-21 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.33As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=0	Vsd=1	Vsd=1	Vsd=1		
Vcd 44	Vcd=13	Vcd=44	Vcd=13		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		



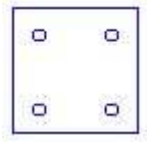
Υποστυλώματα

Κ 11 30x30					
Σταθμη 2 4Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3+8)(ρ=11.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 11	σc=.93	Μεπ-y=53	vd= .01	ey=0	
Msdy=2	x 1 as=9.53		Sy= .75		
Msdx=0	σs=11.62	Μεπ-x=53	Sx= .75	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος					
Συνδετ./Περιοχη: (570cm) 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. (.067 -50) (.038 -43) (.075 -8) (.039 -1)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ11.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.455 a=.18					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=41 Vrd2=310					
.1AcFcd= -150 Nsd=-1 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.1281
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=26.08
Vsd=0	Vsd=1	Vsd=1	Vsd=1		As =0
Vcd=41	Vcd=12	Vcd=41	Vcd=12		

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ζ

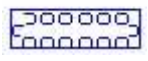
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=41 Vrd2=310					
.1AcFcd= -150 Nsd=-1 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.82As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=0	Vsd=1	Vsd=1	Vsd=1		
Vcd 41	Vcd=12	Vcd=41	Vcd=12		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		



Υποστυλώματα

Κ 12 102x30 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 0/1000 M1=4.62KNm/m M2-3=6.03KNm/m					
Σταθμη 2 14Φ12 (Σ.Φ.=Κεφ+1+8)(ρ=5.2/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 3	σc=14.94	Μεπ-y=684	vd= .01	ey=0	
Msdy=174	x 1 as=2.83		Sy= .75		
Msdx=28	σs=277.77	Μεπ-x=153	Sx= .75	ex=0	
o:Φ12					
Ειδη Συνδετηρων:					
Συνδετ./Περιοχη: S 20Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (-) (-) (1.802-1) (-)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ12.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.364 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=120 Vrd2=1242					
.1AcFcd= -510 Nsd=5 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.7917
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=130.4
Vsd=85	Vsd=88	Vsd=88	Vsd=88		As =0
Vcd=120	Vcd=36	Vcd=120	Vcd=36		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=6 Vrd1=139 Vrd2=1055					
.1AcFcd= -510 Nsd=5 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=15	Vsd=0	Vsd=74	Vsd=0		
Vcd 139	Vcd=0	Vcd=139	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		



Υποστυλώματα

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ζ

Κ 13 309x30 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 3/1000 M1=41.96KNm/m M2-3=54.73KNm/m					
Σταθμη 2 46Φ12 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3+8)(ρ=5.4/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 61	σc=9.57	Μεπ-y=4455	vd= .01	ey=0	
Msdy=1198	x 1 as=100		Sy= 0		
Msdx=59	σs=426.34	Μεπ-x=220	Sx= .75	ex=0	
o:Φ12 Σχαρες:Φ12/14(οριζ) Φ12/14(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=3.5					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.635 -48) (.331 -64) (.881 -10) (.108 -7)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ13.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.200 Wτιθ.=7.84 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=365 Vrd2=3136					
.1AcFcd= -1545 Nsd=-109 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=488	Vsd=1798	Vsd=1798	Vsd=1798	as=.59698	(0x0)
Vcd=365	Vcd=91	Vcd=365	Vcd=91	ρh=5.5	Nsd= 0
				ρv=5.5	Νεπ= 0
As/s=.041213	=0,16500	=0,16500	=0,16500		vd=0,11
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=439 Vrd2=3198					
.1AcFcd= -1545 Nsd=-109 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=3.135
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=442.2
Vsd=14	Vsd=0	Vsd=14	Vsd=0		As =.5069
Vcd 439	Vcd=0	Vcd=439	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000



Υποστυλώματα

Κ 14 309x30 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 3/1000 M1=41.96KNm/m M2-3=54.73KNm/m					
Σταθμη 2 48Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3+8)(ρ=4/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 27	σc=5.95	Μεπ-y=4455	vd= .01	ey=0	
Msdy=829	x 1 as=100		Sy= 0		
Msdx=26	σs=282.57	Μεπ-x=220	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10 Σχαρες:Φ10/12(οριζ) Φ10/13(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=3.5					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.48 -10) (.185 -22) (.375 -48) (.308 -64)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ14.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.147 Wτιθ.=7.84 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=360 Vrd2=3136					
.1AcFcd= -1545 Nsd=-79 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=333	Vsd=1274	Vsd=1274	Vsd=1274	as=.56972	(0x0)
Vcd=360	Vcd=90	Vcd=360	Vcd=90	ρh=4	Nsd= 0
				ρv=4	Νεπ= 0
As/s=2.81207	=0,12000	=0,12000	=0,12000		vd=0,08
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=435 Vrd2=3198					

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

.1AcFcd= -1545 Nsd=-79 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=0 As (δισδ)=0					Msd=3.558
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=442.2
Vsd=5	Vsd=0	Vsd=6	Vsd=0		As =.5753
Vcd 435	Vcd=0	Vcd=435	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000



Υποστυλώματα

Κ 15 30x385 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 4/1000 M1=65.24KNm/m M2-3=85.11KNm/m					
Σταθμη 2 74Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8+13+15)(ρ=4.9/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 90	σc=2.25	Μεπ-y=297	vd= 0	ey=0	
Msdy=20	x 1 as=100		Sy= .75		
Msdx=354	σs=68.62	Μεπ-x=6891	Sx= 0	ex=0	
o:Φ10 Σχαρες:Φ10/11(οριζ) Φ10/11(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.127 -62) (.181 -11) (.131 -5) (.099 -50)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ15.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=7.70 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=442 Vrd2=3922					
.1AcFcd= -1925 Nsd=-40 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.76As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=14	Vsd=331	Vsd=331	Vsd=331	as=.3	(0x0)
Vcd=442	Vcd=110	Vcd=442	Vcd=110	ρh=1	Nsd= 0
				ρv=1	Νεπ= 0
As/s=.0165	=0,03000	=0,03000	=0,03000		vd=0,02
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=5 Vrd1=533 Vrd2=3984					
.1AcFcd= -1925 Nsd=-40 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=4.024
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=557.1
Vsd=7	Vsd=0	Vsd=5	Vsd=0		As =.6435
Vcd 533	Vcd=0	Vcd=533	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000



Υποστυλώματα

Κ 16 250x30 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 2/1000 M1=27.51KNm/m M2-3=35.88KNm/m

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ζ

Σταθμη 2 22Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3+8)(ρ=2.5/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 4	σc=5.5	Μεπ-y=3191	vd= 0	εy=0	
Msdy=578	x 1 as=100		Sy= 0		
Msdx=16	σs=289.44	Μεπ-x=172	Sx= .75	εx=0	
ο:Φ10 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/20(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=3.5					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.444 -10) (.142 -1) (.366 -50) (.121 -43)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ16.1) Περισφιξη: Ωαπαιτ.=.1 Ωτιθ.=7.96 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=288 Vrd2=2525					
.1AcFcd= -1250 Nsd=-48 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.34As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=159	Vsd=663	Vsd=663	Vsd=663	as=.60112	(0x0)
Vcd=288	Vcd=72	Vcd=288	Vcd=72	ρh=2.5	Nsd= 0
				ρv=2.5	Νεπ= 0
As/s=.0165	=0,07500	=0,07500	=0,07500		vd=0,05
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=349 Vrd2=2587					
.1AcFcd= -1250 Nsd=-48 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.05As (δισδ)=0					Msd=2.352
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=353.0
Vsd=2	Vsd=0	Vsd=4	Vsd=0		As =0
Vcd 349	Vcd=0	Vcd=349	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000



Υποστυλώματα

Κ 17 30x210 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 1/1000 M1=19.41KNm/m M2-3=25.32KNm/m					
Σταθμη 2 38Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3+8)(ρ=4.4/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 151	σc=10.43	Μεπ-y=144	vd= .01	εy=0	
Msdy=39	x 1 as=100		Sy= .75		
Msdx=834	σs=434.78	Μεπ-x=1742	Sx= 0	εx=0	
ο:Φ10 Σχαρες:Φ10/11(οριζ) Φ10/12(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Σιγμα					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.315 -43) (.669 -50) (.101 -36) (.978 -8)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ17.1) Περισφιξη: Ωαπαιτ.=.206 Ωτιθ.=7.96 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=260 Vrd2=2111					
.1AcFcd= -1050 Nsd=-170 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=251	Vsd=970	Vsd=970	Vsd=970	as=.95853	(0x0)
Vcd=260	Vcd=65	Vcd=260	Vcd=65	ρh=4.5	Nsd= 0
				ρv=4.5	Νεπ= 0
As/s=.0165	=0,13500	=0,13500	=0,13500		vd=0,11
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=313 Vrd2=2173					
.1AcFcd= -1050 Nsd=-170 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=2.309
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=292.5

Vsd=8	Vsd=0	Vsd=10	Vsd=0		As =0
Vcd 313	Vcd=0	Vcd=313	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000



Υποστυλώματα

Κ 18 30x302 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 3/1000 M1=40.2KNm/m M2-3=52.44KNm/m					
Σταθμη 2 46Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3+8)(ρ=4/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 132	σc=8.68	Μεπ-y=203	vd= .01	eγ=0	
Msdy=58	x 1 as=100		Sy= .75		
Msdx=974	σs=343.57	Μεπ-x=3932	Sx= 0	ex=0	
o:Φ10 Σχαρες:Φ10/12(οριζ) Φ10/13(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων: Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (-) (.78 -10) (.079 -60) (.586 -52)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ18.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.168 Wτιθ.=7.93 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=363 Vrd2=3063					
.1AcFcd= -1510 Nsd=-148 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.34As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=314	Vsd=1262	Vsd=1262	Vsd=1262	as=.57247	(0x0)
Vcd=363	Vcd=90	Vcd=363	Vcd=90	ρh=4	Nsd= 0
				ρv=4	Νεπ= 0
As/s=2.71333	=0,12000	=0,12000	=0,12000		vd=0,09
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=436 Vrd2=3125					
.1AcFcd= -1510 Nsd=-148 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=4.070
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=431.6
Vsd=14	Vsd=0	Vsd=16	Vsd=0		As =.6590
Vcd 436	Vcd=0	Vcd=436	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000



Υποστυλώματα

Κ 19 30x233 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 1/1000 M1=23.88KNm/m M2-3=31.16KNm/m		
Σταθμη 2 24Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3+8)(ρ=2.6/1000)		
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500	ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

Nsd= 212	σc=6.91	Μεπ-y=713	vd= .01	ey=0		
Msdy=350	x 1 as=100		Sy= .75			
Msdx=500	σs=245.43	Μεπ-x=1091	Sx= 0	ex=0		
o:Φ10 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/19(κατ.)						
Ειδη Συνδετηρων:						
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2						
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0						
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0						
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.157 -1) (.581 -10) (.209 -43) (.412 -52)						
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ19.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.156 Wτιθ.=7.96 a=.31						fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=286 Vrd2=2349						
.1AcFcd= -1165 Nsd=-170 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.3 As (δισδ)=0						
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο		
Vsd=154	Vsd=564	Vsd=564	Vsd=564	as=.75891		(0x0)
Vcd=286	Vcd=71	Vcd=286	Vcd=71	ρh=2.5		Nsd= 0
				ρv=2.5		Νεπ= 0
As/s=.0165	=0,07500	=0,07500	=0,07500			vd=0,08
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=344 Vrd2=2411						
.1AcFcd= -1165 Nsd=-170 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.36As (δισδ)=0						Msd=2.872
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.			Trd1=327.3
Vsd=2	Vsd=0	Vsd=316	Vsd=0			As =0
Vcd 344	Vcd=0	Vcd=344	Vcd=0			
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000			=0,0000



Υποστυλώματα

Κ 20 30x271 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 2/1000 M1=32.22KNm/m M2-3=42.03KNm/m						
Σταθμη 2 32Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3+8)(ρ=3/1000)						
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ			
Nsd= 166	σc=4.88	Μεπ-y=1057	vd= .01	ey=0		
Msdy=249	x 1 as=100		Sy= .75			
Msdx=333	σs=136.99	Μεπ-x=1630	Sx= 0	ex=0		
o:Φ10 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/17(κατ.)						
Ειδη Συνδετηρων: Ενδιαμεσος						
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2						
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=3.5 acdx=0						
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0						
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.077 -43) (.349 -52) (.373 -2) (.393 -10)						
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ20.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.101 Wτιθ.=7.96 a=.31						fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=325 Vrd2=2742						
.1AcFcd= -1355 Nsd=-135 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.32As (δισδ)=0						
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο		
Vsd=94	Vsd=443	Vsd=443	Vsd=443	as=.35164		(0x0)
Vcd=325	Vcd=81	Vcd=325	Vcd=81	ρh=1.5		Nsd= 0
				ρv=1.5		Νεπ= 0
As/s=.0165	=0,04500	=0,04500	=0,04500			vd=0,05
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=391 Vrd2=2804						
.1AcFcd= -1355 Nsd=-135 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.34As (δισδ)=0						Msd=3.326
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.			Trd1=384.7
Vsd=2	Vsd=0	Vsd=247	Vsd=0			As =.5422
Vcd 391	Vcd=0	Vcd=391	Vcd=0			

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



Υποστυλώματα

Κ 21 152x30 ΩΘΗΣΕΙΣ ρ= 0/1000 M1=10.18KNm/m M2-3=13.28KNm/m					
Σταθμη 2 16Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8-14+15)(ρ=2.7/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 12	σc=7.86	Μεπ-y=1014	vd= .01	ey=0	
Msdy=312	x 1 as=100		Sy= 0		
Msdx=19	σs=399.27	Μεπ-x=96	Sx= .75	ex=0	
o:Φ10 Σχαρες:Φ10/20(οριζ) Φ10/19(κατ.)					
Ειδη Συνδετηρων:					
Συνδετ./Περιοχη: S 4Φ10/m2					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=3.5					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.422 -52) (.688 -29) (.61 -10) (.315 -71)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ21.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.105 Wτιθ.=7.96 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=179 Vrd2=1511					
.1AcFcd= -760 Nsd=-77 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.96As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.	Τοιχειο	
Vsd=3	Vsd=311	Vsd=311	Vsd=311	as=.3	(0x0)
Vcd=179	Vcd=44	Vcd=179	Vcd=44	ρh=2	Nsd= 0
				ρv=2	Νεπ= 0
As/s=.0165	=0,06000	=0,06000	=0,06000		vd=0,06
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=219 Vrd2=1573					
.1AcFcd= -760 Nsd=-77 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.11As (δισδ)=0					Msd=1.637
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=204.7
Vsd=4	Vsd=0	Vsd=7	Vsd=0		As =0
Vcd 219	Vcd=0	Vcd=219	Vcd=0		
As/s=.02	=0,00000	=0,02000	=0,00000		=0,0000



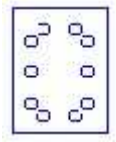
Υποστυλώματα

Κ 22 30x40					
Σταθμη 2 10Φ10 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8)(ρ=5.1/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 37	σc=13.61	Μεπ-y=39	vd= .03	ey=0	
Msdy=6	x 1 as=7.56		Sy= .75		

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

Msdx=33	σs=277.77	Μεπ-x=54	Sx= .75	ex=0
o:Φ10				
Ειδη Συνδετηρων:				
Συνδετ./Περιοχη: S 20Φ10/m2				
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0				
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0				
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.401 -43) (1.038-43) (.502 -4) (1.42 -4)				

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (K22.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.447 a=.27					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=59 Vrd2=439					
.1AcFcd= -200 Nsd=-38 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.2105
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=40.57
Vsd=14	Vsd=14	Vsd=14	Vsd=14		As =0
Vcd=59	Vcd=17	Vcd=59	Vcd=17		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=3 Vrd1=60 Vrd2=414					
.1AcFcd= -200 Nsd=-38 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=2	Vsd=0	Vsd=11	Vsd=0		
Vcd 60	Vcd=0	Vcd=60	Vcd=0		
As/s=7.99999	=0,00000	=0,00800	=0,00000		

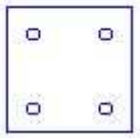


Υποστυλώματα

K 23 30x30				
Σταθμη 2 4Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8)(ρ=11.3/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 4	σc=8.48	Μεπ-y=53	vd= .02	ey=0
Msdy=7	x 1 as=9.65		Sy= .75	
Msdx=19	σs=222.04	Μεπ-x=53	Sx= .75	ex=0
o:Φ18				
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος				
Συνδετ./Περιοχη: (570cm) 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. (.678 -43) (.215 -6) (.758 -1) (.177 -48)				

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (K23.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.455 a=.18					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=40 Vrd2=310					
.1AcFcd= -150 Nsd=4 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.1224
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=26.08
Vsd=2	Vsd=5	Vsd=5	Vsd=5		As =0
Vcd=40	Vcd=12	Vcd=40	Vcd=12		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=40 Vrd2=310					
.1AcFcd= -150 Nsd=4 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=6	Vsd=6	Vsd=6	Vsd=6		
Vcd 40	Vcd=12	Vcd=40	Vcd=12		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		

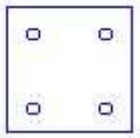
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z



Υποστυλώματα

Κ 24 30x30					
Σταθμη 2 4Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1+8)(ρ=11.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 2	σc=6.89	Μεπ-y=53	vd= .01	ey=0	
Msdy=6	x 1 as=9.72		Sy= .75		
Msdx=13	σs=161.66	Μεπ-x=53	Sx= .75	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος					
Συνδετ./Περιοχη: (570cm) 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. (.445 -43) (.16 -8) (.578 -1) (-)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ24.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.455 a=.18					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=40 Vrd2=310					
.1AcFcd= -150 Nsd=2 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.1211
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=26.08
Vsd=2	Vsd=3	Vsd=3	Vsd=3		As =0
Vcd=40	Vcd=12	Vcd=40	Vcd=12		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=40 Vrd2=310					
.1AcFcd= -150 Nsd=2 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=3	Vsd=3	Vsd=3	Vsd=3		
Vcd 40	Vcd=12	Vcd=40	Vcd=12		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		

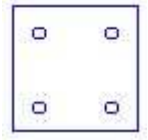


Υποστυλώματα

Κ 25 30x30				
Σταθμη 2 4Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3+8)(ρ=11.3/1000)				
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ	
Nsd= 7	σc=4.17	Μεπ-y=53	vd= .01	ey=0
Msdy=4	x 1 as=9.89		Sy= .75	
Msdx=6	σs=81.79	Μεπ-x=53	Sx= .75	ex=0
o:Φ18				

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

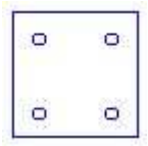
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος					
Συνδετ./Περιοχη: (570cm) Φ10/10					
Ικανοτικοι συντελεστες Τοιχειου: acdy=0 acdx=0					
>> >> Υποστυλωματος: κεφαλη acdx=0 acdy=0 ποδας:acdx=0 acdy=0					
παραμορφωσεις x 1000-Σ.Φ. (.198 -48) (.083 -64) (.336 -10) (.022 -7)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (K25.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.1 Wτιθ.=.455 a=.18					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=43 Vrd2=310					
.1AcFcd= -150 Nsd=-14 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.1398
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=26.08
Vsd=1	Vsd=2	Vsd=2	Vsd=2		As =0
Vcd=43	Vcd=12	Vcd=43	Vcd=12		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=43 Vrd2=310					
.1AcFcd= -150 Nsd=-14 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=1	Vsd=2	Vsd=2	Vsd=2		
Vcd 43	Vcd=12	Vcd=43	Vcd=12		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		



Υποστυλώματα

K 26 30x30					
Σταθμη 2 4Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3+8)(ρ=11.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 49	σc=4.35	Μεπ-y=63	vd= .09	ey=0	
Msdy=5	x 1 as=9.92		Sy= .75		
Msdx=7	σs=51.94	Μεπ-x=63	Sx= .66	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος					
Συνδετ./Περιοχη: (570cm) 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. (.262 -52) (.125 -1) (.351 -10) (.163 -79)					
ΔΙΑΤΜΗΣΗ (K26.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.388 Wτιθ.=.455 a=.18					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=55 Vrd2=310					
.1AcFcd= -150 Nsd=-97 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					Msd=.1439
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=26.08
Vsd=1	Vsd=3	Vsd=3	Vsd=3		As =0
Vcd=55	Vcd=16	Vcd=55	Vcd=16		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=55 Vrd2=310					
.1AcFcd= -150 Nsd=-97 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.01As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=2	Vsd=3	Vsd=3	Vsd=3		
Vcd 55	Vcd=16	Vcd=55	Vcd=16		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z



Υποστυλώματα

Κ 27 30x60					
Σταθμη 2 8Φ18 (Σ.Φ.=Ποδ+1+2-3+8)(ρ=11.3/1000)					
fck=25 ΚΑΜΨΗ fyk=500		ΙΚΑΝΟΤΙΚΟΣ	ΛΥΓΙΣΜΟΣ		
Nsd= 219	σc=3.58	Μεπ-y=159	vd= .07	ey=0	
Msdy=23	x 1 as=5.06		Sy= .75		
Msdx=19	σs=45.73	Μεπ-x=220	Sx= .66	ex=0	
o:Φ18					
Ειδη Συνδετηρων: Περιμετρικος +Ενδιαμεσος					
Συνδετ./Περιοχη: (570cm) 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. (.231 -52) (.217 -9) (.289 -10) (.209 -51)					

ΔΙΑΤΜΗΣΗ (Κ27.1) Περισφιξη: Wαπαιτ.=.138 Wτιθ.=.398 a=.31					fyk=500
z-z (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=4 Vrd1=106 Vrd2=621					
.1AcFcd= -300 Nsd=-160 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.86As (δισδ)=0					Msd=.5455
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		Trd1=69.55
Vsd=1	Vsd=17	Vsd=17	Vsd=17		As =0
Vcd=106	Vcd=31	Vcd=106	Vcd=31		
As/s=.033	=0,03300	=0,03300	=0,03300		=0,0000
y-y (τοπικο) Σκελη συνδετηρα=2 Vrd1=96 Vrd2=698					
.1AcFcd= -300 Nsd=-160 =>ΚΑΜΠΤΟΜΕΝΟ ζ=-.4 As (δισδ)=0					
Χωρις Σεισμο	Με Σεισ.Ποδα	Με Σεισ.μεσο	Με Σεισ.κεφ.		
Vsd=6	Vsd=24	Vsd=24	Vsd=24		
Vcd 96	Vcd=28	Vcd=96	Vcd=28		
As/s=.0165	=0,01650	=0,01650	=0,01650		



Υποστυλώματα

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

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
1	2.354-11	10.98	-0.08	-4.21	-5.36	Y-477.3	26.39
*	3.061	-8.08	0.02	2.95	3.76	-156.0	301.0
	1.3	-692.9	-1.07	159.2	189.9	411.4	1248.4
	2.333	594.5	-0.01	-134.7	-161.6	-226.0	1330.0

'as' Υποστυλωμάτων 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	4.823-25	7.55	0.15	-7.92	-9.56	Y-221.1	25.9
	2.894	-12.65	-0.58	8.64	10.37	-76.39	147.0
	.6	-160.4	-0.12	41.05	48.25	214.3	221.1
	1	154.4	-0.11	-40.56	-47.66	-55.24	304.0
3	4.366-37	9.07	0.39	9.99	-11.99	Y-129.8	33.04
	3.057	-17.71	-1.21	9.81	11.77	-42.47	153.0
	.7	-213.2	-0.65	-57.05	66.76	112.3	297.4
	1	183.7	0.38	48.89	-57.24	-69.73	375.0
4	4.417-36	6.94	-0.24	7.36	-8.85	Y-27.31	17.88
	3.092	0.83	0.88	-6.51	7.83	-8.83	153.0
	.7	-52.36	0.06	-20.02	19.09	22.99	78.08
	1	42.96	-0.02	16.62	-15.04	-16.72	375.0
5	3.85 -16	1.22	0.23	13.69	-16.04	Y-131.2	27.57
	3.08	-7.8	-0.84	-13.15	15.41	-42.59	187.0
	.8	-245.4	-2.82	79.12	92.4	111.6	362.9
	1	197.1	3.61	-60.23	-70.33	-78.19	522.0
6	4.84 -10	0.06	0.03	6.74	-7.9	Y-26.77	28.59
	2.904	1.96	0.16	5.8	6.79	-9.22	175.0
	.6	-24.4	-0.09	-10.83	10.17	23.64	28.67
	1	17.59	-0.11	9.88	-9.3	-9.22	249.0
7	9.823-6	-1.49	0.01	5.41	-6.27	Y-26.12	9.38

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

	2.947	0.44	-0.08	-5.44	6.29	-9.49	73.0
	.3	-16.2	-0.15	6.73	7.83	27.96	28.01
	1	17.56	0.16	-7.05	-8.21	-9.49	73.0
8	9.753-6	-0.8	0.01	3.31	-3.73	X1.94	5.52
	2.926	-0.21	-0.03	-2.23	2.49	-0.7	73.0
	.3	-8.42	-0.07	4.3	4.99	-2.05	14.73
	1	4.96	0.04	-2.09	-2.44	-0.7	73.0
9	6.202-6	-0.72	0.11	10.42	-11.7	X7.91	15.49
	2.853	-2.06	-0.15	-7.17	7.95	-2.78	134.0
	.46	-1.87	0.03	2.36	2.75	-7.93	5.31
	1	0.82	-0.02	1.06	-1.23	-2.78	79.0
10	9.5 -3	2.26	0.01	-0.63	-0.71	X1.36	3.17
	2.85	-2.24	-0.01	0.64	0.69	-0.48	53.0
	.3	-0.33	0.0	-1.2	-0.63	-1.36	1.72
	1	0.12	-0.01	0.91	0.38	-0.48	53.0
11	9.538-13	1.27	0.0	0.57	-0.64	X1.64	2.08
	2.862	-1.23	0.04	-0.61	0.56	-0.57	53.0
	.3	-0.16	0.04	-0.6	0.3	-1.65	0.83
	1	0.02	-0.03	0.54	-0.17	-0.57	53.0
12	2.838-3	186.3	-0.03	-48.36	-60.03	X111.7	261.2
	2.895	-174.2	-0.16	43.02	53.2	-38.58	684.0
	1.02	-38.03	-0.06	9.3	11.06	-108.1	51.9
	1	28.36	0.0	-6.59	-7.89	-38.58	153.0
13	100	947.8	-0.3	-275.0	-333.1		1563.0
		-1114.1	-1.4	297.0	356.1		4455.0
		-42.53	-0.08	-11.76	13.6		59.7
	1	17.78	-0.01	4.13	-4.89		220.0
14	100	641.1	-0.55	-228.9	-257.2		1106.4
		-766.0	-1.15	246.4	264.1		4455.0
		-17.66	-0.01	-7.3	6.64		26.97
	1	5.32	-0.02	2.66	-1.77		220.0
15	100	18.09	0.62	1.55	1.37		25.35
		-10.73	-0.14	-0.94	0.93		297.0
		-108.4	3.83	-211.1	-122.6		354.8
	1	-36.12	-6.79	226.2	-28.53		6891.0
16	100	368.1	-0.36	144.8	-166.8		578.2
		-322.4	13.94	-164.6	143.9		3191.0
		-7.83	0.88	-7.0	7.1		16.6
	1	6.23	-0.42	4.42	-4.03		172.0
17	100	24.96	0.52	10.47	-12.66		41.02
		-9.79	0.39	-7.04	8.47		144.0
		-559.9	3.99	-214.8	207.5		834.9
	1	506.9	-1.83	190.1	-168.8		1742.0
18	100	38.47	1.02	13.22	-15.44		58.39
		-20.99	-0.01	-9.43	10.53		203.0
		-623.9	1.29	-279.3	267.8		1076.6
	1	698.2	5.63	299.2	-254.8		3932.0
19	100	9.97	0.64	13.93	-16.26		354.8
		0.25	0.06	-10.94	12.78		713.0
		-367.7	-1.01	-198.4	182.3		511.0
	1	284.0	-0.15	208.0	-193.6		1091.0
20	100	6.91	0.51	19.14	-21.67		291.5
		-3.72	-0.2	-14.01	15.87		1057.0
		-192.1	0.0	-173.8	170.5		422.2
	1	202.4	5.01	237.0	-234.4		1630.0
21	100	-30.64	1.44	211.6	-237.9		331.3
		-40.75	-2.61	-138.2	153.1		1014.0
		-12.25	-0.01	10.76	12.41		27.9
	1	6.1	0.0	-4.64	-5.39		96.0
22	7.566-15	6.44	-0.01	-1.8	-2.27	Y-21.85	9.25
	3.026	-5.62	0.0	1.46	1.84	-7.22	39.0
	.4	-33.33	-0.04	7.69	9.19	19.29	45.06
	1	29.24	0.0	-6.64	-7.97	-10.98	54.0

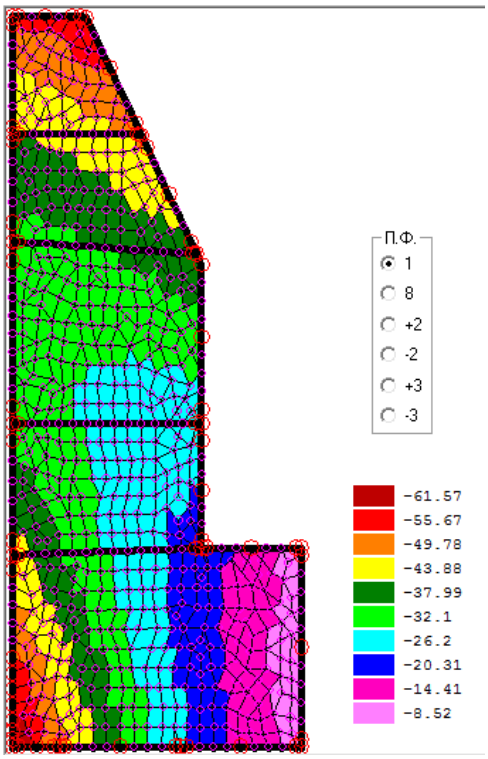
ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Z

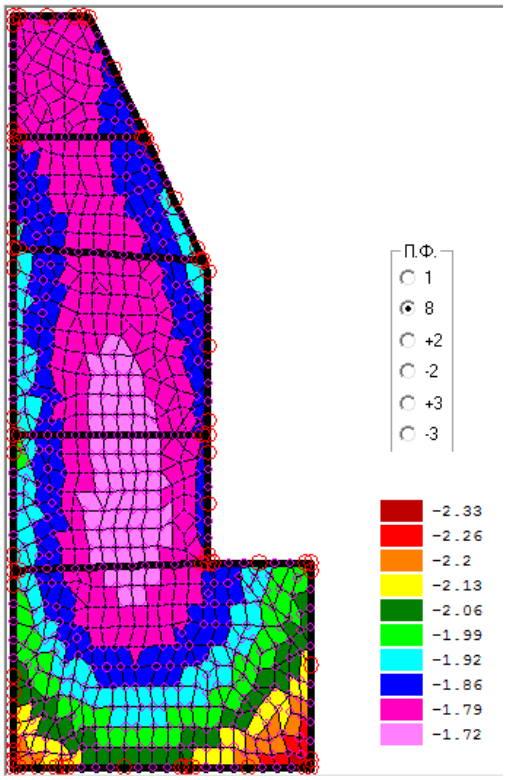
23	9.654-3	5.32	0.0	-1.38	-1.72	X3.18	7.46
	2.896	-4.97	0.0	1.23	1.52	-1.1	53.0
	.3	-14.1	-0.02	3.28	3.91	-3.08	19.07
	1	12.41	0.0	-2.83	-3.39	-1.1	53.0
24	9.723-3	5.03	0.0	-1.31	-1.61	X3.02	7.04
	2.917	-4.67	0.0	1.17	1.44	-1.04	53.0
	.3	-9.62	-0.02	-2.46	2.91	-2.88	13.28
	1	6.41	0.0	-1.52	-1.81	-1.04	53.0
25	9.894-18	3.74	0.0	-1.19	-1.38	X2.0	5.49
	2.968	-3.34	0.0	1.03	1.18	-0.67	53.0
	.3	-4.72	-0.01	-1.45	1.59	-1.84	6.74
	1	1.8	0.0	0.48	-0.52	-0.67	53.0
26	9.927-36	3.6	0.0	1.58	-1.92	Y-2.47	5.99
	2.978	-2.59	0.05	-1.19	1.35	-0.83	63.0
	.3	-4.85	0.06	-1.86	1.8	2.26	7.22
	1	4.11	-0.03	1.51	-1.39	-1.56	63.0
27	5.064-41	-2.86	0.0	8.72	-10.14	Y-19.15	23.68
	3.038	4.53	0.19	-7.81	9.08	-6.3	159.0
	.6	-15.59	-0.04	-10.57	10.02	16.79	20.01
	1	12.12	0.08	9.49	-9.05	-4.82	220.0

ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ζ

ΠΛΑΚΑ ΚΟΙΤΟΣΤΡΩΣΗΣ

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





ΣΤΑΤΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΤΙΡΙΟΥ Ζ

