

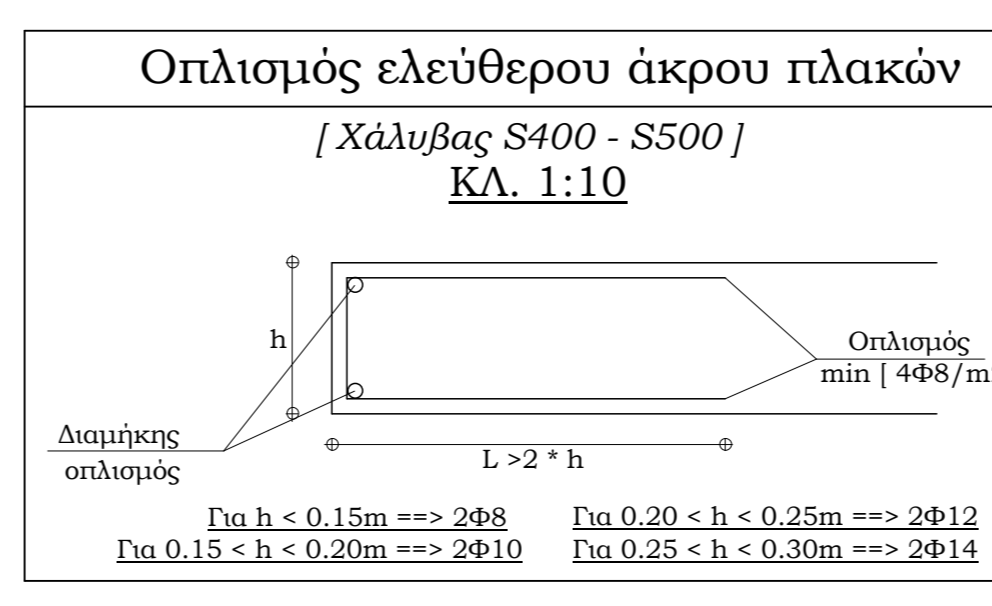
ΥΠΟΜΗΜΑ-ΣΥΜΒΟΛΙΣΜΟΙ
 CHS κυλινδρικοί κεντρικοί διατομής
 SHS κυλινδρικοί περιφερειακοί διατομής
 RHS κυλινδρικοί ορθογωνικοί διατομής
 Σ V α ελαστική πάχος "α" χάλυβα
 Σ α ελαστική πάχος "α" χάλυβα
 # α β γ κομβίασμα διαστάσεων "α", "β", "γ" σε χιλιάδες
 L α β γ...δ σιδηροπλάκα με διαστάσεις πλάτους "α", "β", πάχους "γ" και μήκους "δ"
 M (α) 8,8 κοχλίας γαλβανισμένος, διαμέτρου (α) και ποιότητας 8.8
 Φ (α) / 25 ντίβι με κοχλίαση M διαμέτρου (α) και ποιότητας χάλυβα S235

Αγκυρώσεις C30/37-B500C (ΚΠΜ)

Κατηγορία Ενδοφύλλου	Συντελεστής		Διάμετροι ανκυρώσεων (όμοιο ραβδό)							
	α	β	φ	l _α	l _β	l _γ	l _δ	l _ε		
XC1	35	30	12	61	54	37	33	30	27	23
XC2	35	30	14	71	61	45	42	38	35	31
XC3	45	40	16	82	68	55	51	46	44	41
XB1	50	45	18	92	78	63	60	56	53	49
			20	102	84	68	65	61	58	
			22	112	91	77	73	70	66	
			25	128	102	87	83	80		

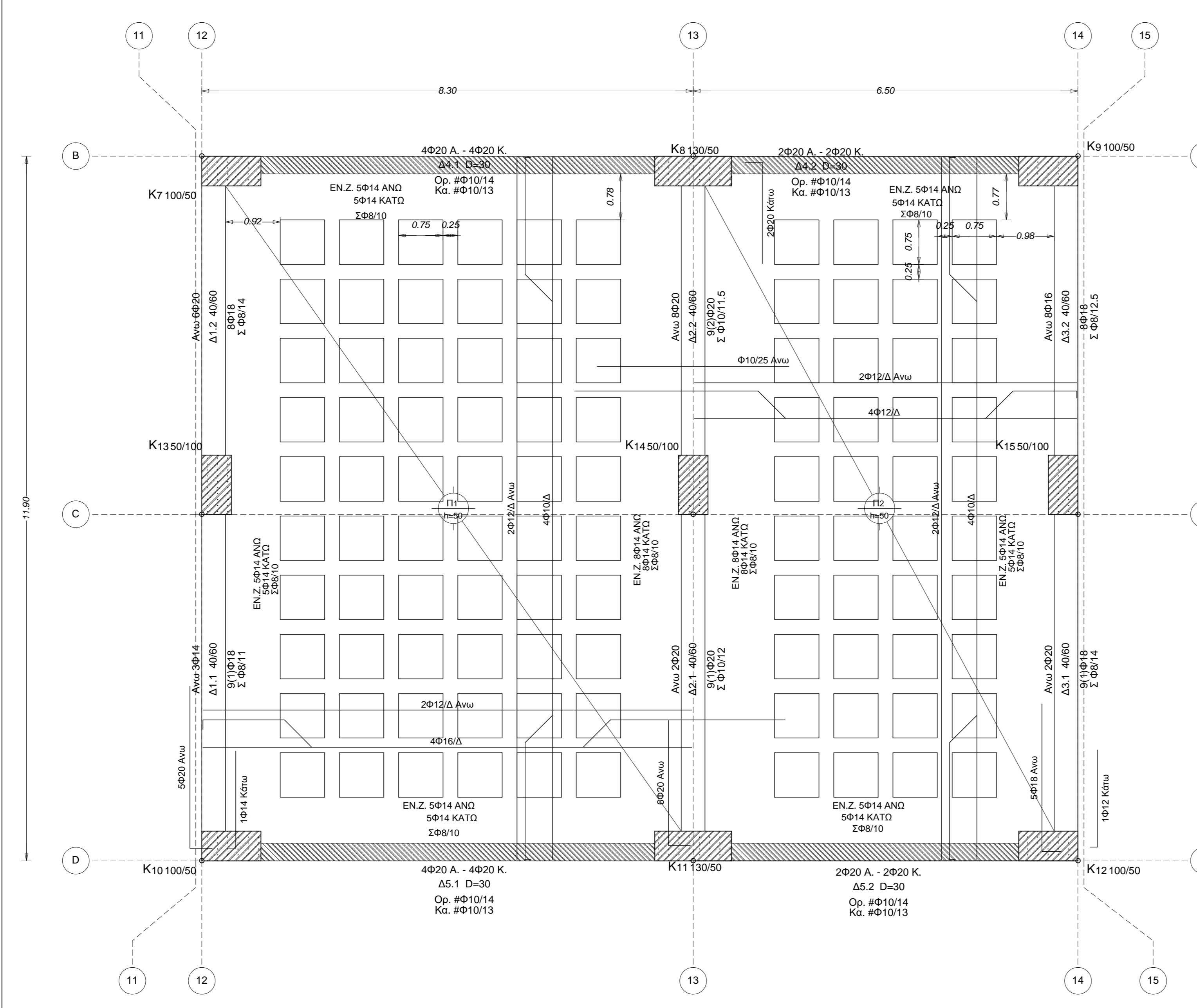
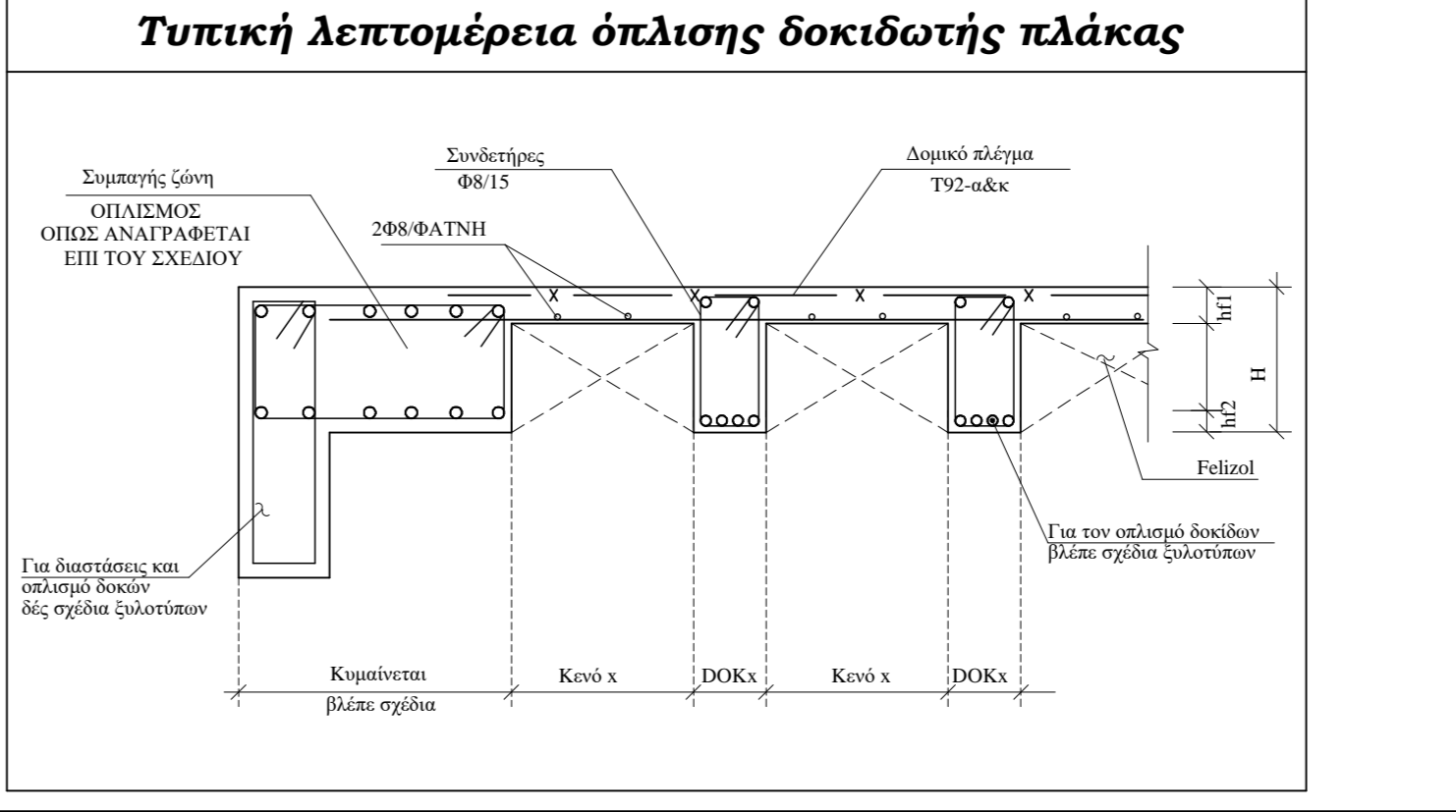
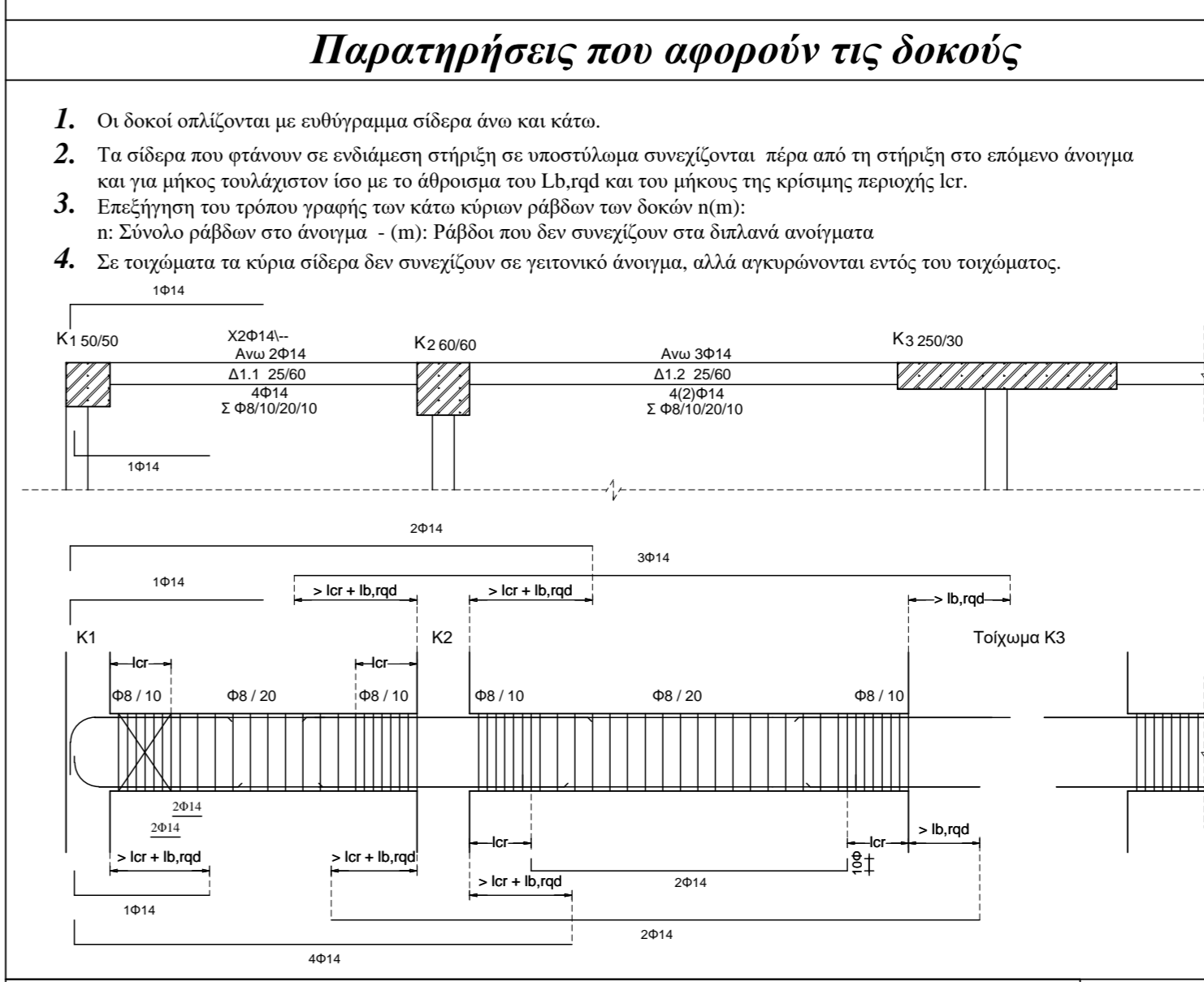
Παραδοχές υπολογισμού

1. Υλικά	Σκυρόδεμα	C30/37	5. Στοιχεία αντισεισμικού υπολογισμού	Κατηγορία πλαστιμότητας	K1M
	Χάλυβας	S500C		Μέγιστη ελαστική απόκλιση α/R	0.2
	Χάλυβας Στερεοτήτων	S500C		Συντελεστής Κλίσης	0.11
	Δομοί Χάλυβας	E360		Συντελεστής Στερεοτήτων γ/1	0.20
	Δομοί Σιδέιαι	S241E		Ελαστική τάση	0
2. Μόνιμα φορτία	Βάρη Σκυροδέματος	25.00 KN/m ²		Συντελεστής ελαστικής	0.20
	Βάρη Αρμακίας Πλευροδομής	2.10 KN/m ²		Τυπική τιμή λόγω παραρτησης (επιμ1)	0x-1.10 - Z=1.0
	Βάρη Μπατακιά Πλευροδομής	3.60 KN/m ²		Παραρτηση ελαστικής	1TB=0.15 - TC=0.50 - TD=2.50
	Επεκρίσεις Πλάκων γενικά	1.20 KN/m ²		Χύμα	0.60
	Επεκρίσεις Κλίμακων	2.50 KN/m ²		Μέθοδος Αντισεισμικού Υπολογισμού	Αναρτητά με μετατόπιση μέγιστη
	Επεκρίσεις Διάμετρους Στέγης	2.00 KN/m ²			
	Χύμα	0.35 KN/m ²			
3. Κινητά φορτία	Επιβάρυνση Διαστάσεων	5.00 KN/m ²			
	Οχηλάριο και κλιμακίων	7.50 KN/m ²			
	Ορόλοιο κλιμακίων και τραπεζών	3.50 KN/m ²			
	Ορόλοιο διαστάσεων ελαστικών	5.00 KN/m ²			
	Ορόλοιο γέφυρας (επιβάρυνση)	5.00 KN/m ²			
	Δάπεδο	0.50 KN/m ²			
4. Συντελεστές ασφαλείας φορτίων	Μόνιμα φορτία	γ _f = 1.35			
	Κινητά φορτία	γ _f = 1.50			
	Συντ. Ασφαλείας Σκυροδέματος	γ _c = 1.50			
	Συντ. Ασφαλείας Χάλυβα	γ _s = 1.15			
	Συντ. Ασφαλείας Δομ. Χάλυβα	γ _{sc} = 1.00			
	Συντ. Ασφαλείας Δομ. Σιδέιαι	γ _{sd} = 1.50			
5. Κανονισμοί	Βάσεις ορθογώνιες	EN1992-2:2002			
	Αρμίες οπές οπές	EN1991-1-2:2002			
	Κατασκευές από Σκυροδέμας	EN1992-1-2:2004			
	Κατασκευές από Χάλυβα	EN1993-1-2:2006			
	Κατασκευές από Σιδέιαι	EN1994-1-2:2006			
	Γεωτεχνικοί κανονισμοί	EN1997-1:2004			
	Αντισεισμικοί κανονισμοί	EN1998-1:2004			
	Αξιόπιστοι Ραβδοί	EN10002:2005			
	Τεχνολ. ραβδών Δομ. Σκυρ.	EN12518:2000 - 6498/2006			
6. Εξάρσεις	Μέθοδος υπολογισμού οπής	EN1992-2:2004			
	Διεύθυνση Εξάρσης	EN1992-2:2004			
	Συνθήκη	EN1992-2:2004			
	Γωνία στήριξης τριβής	EN1992-2:2004			
	Μέθοδος υπολογισμού τριβής	EN1992-2:2004			
	Διεύθυνση	EN1992-2:2004			
7. Προβλέψεις	Κατ' έτος	0			
	Κατ' κατάσταση	0			



Παρατηρήσεις που αφορούν τα υποστύλωματα.

Μέγιστη παράλληλη (B500C)	l _α [cm]
C20	228
C25	258
C30	288
C35	318
C40	348
C45	378
C50	408
C55	438
C60	468
C65	498
C70	528
C75	558
C80	588
C85	618
C90	648
C95	678
C100	708



ΔΗΜΟΣ ΠΑΤΡΩΝ
 ΔΙΕΥΘΥΝΣΗ ΑΡΧΙΤΕΚΤΟΝΙΚΟΥ ΕΡΓΟΥ - ΗΜ

ΕΡΓΟ : 3ο ΓΥΜΝΑΣΙΟ ΠΑΤΡΩΝ

ΣΤΑΤΙΚΗ ΜΕΛΕΤΗ

ΣΧΕΔΙΟ	ΑΡ. ΣΧΕΔΙΟΥ	
ΕΥΛΟΥΤΥΠΟΣ ΟΡΟΦΗΣ ΥΠΟΓΕΙΟΥ	Σ - Δ/2	
ΠΑΤΡΑ, ΜΑΪΟΣ 2016	ΚΛΙΜΑΚΑ 1:50/1:20	
Η ΜΕΛΕΤΗΤΡΙΑ	Ο ΠΡΟΪΣΤΑΜΕΝΟΣ	Η Δ/ΝΤΡΙΑ
Αθηνά Αντιζουλάτου	Κωνσταντίνος Σιαφκάς	Ελένη Αλεξοπούλου
Πολιτικός Μηχανικός	Αρχιτέκτων Μηχανικός	Αρχιτέκτων Μηχανικός
ΘΕΩΡΗΘΗΚΕ		ΕΛΕΓΧΘΗΚΕ