

ΥΠΟΜΗΜΑ- ΣΥΜΒΟΛΙΣΜΟΣ

CHS κοιλώδεις κυκλικής διατομής
 SHS κοιλώδεις τετραγωνικής διατομής
 RHS κοιλώδεις ορθογωνικής διατομής
 Σ. V. α. - σφαιρική πάχος "s" ράβδων με διαμερισμό χαλόν σε μέρη V

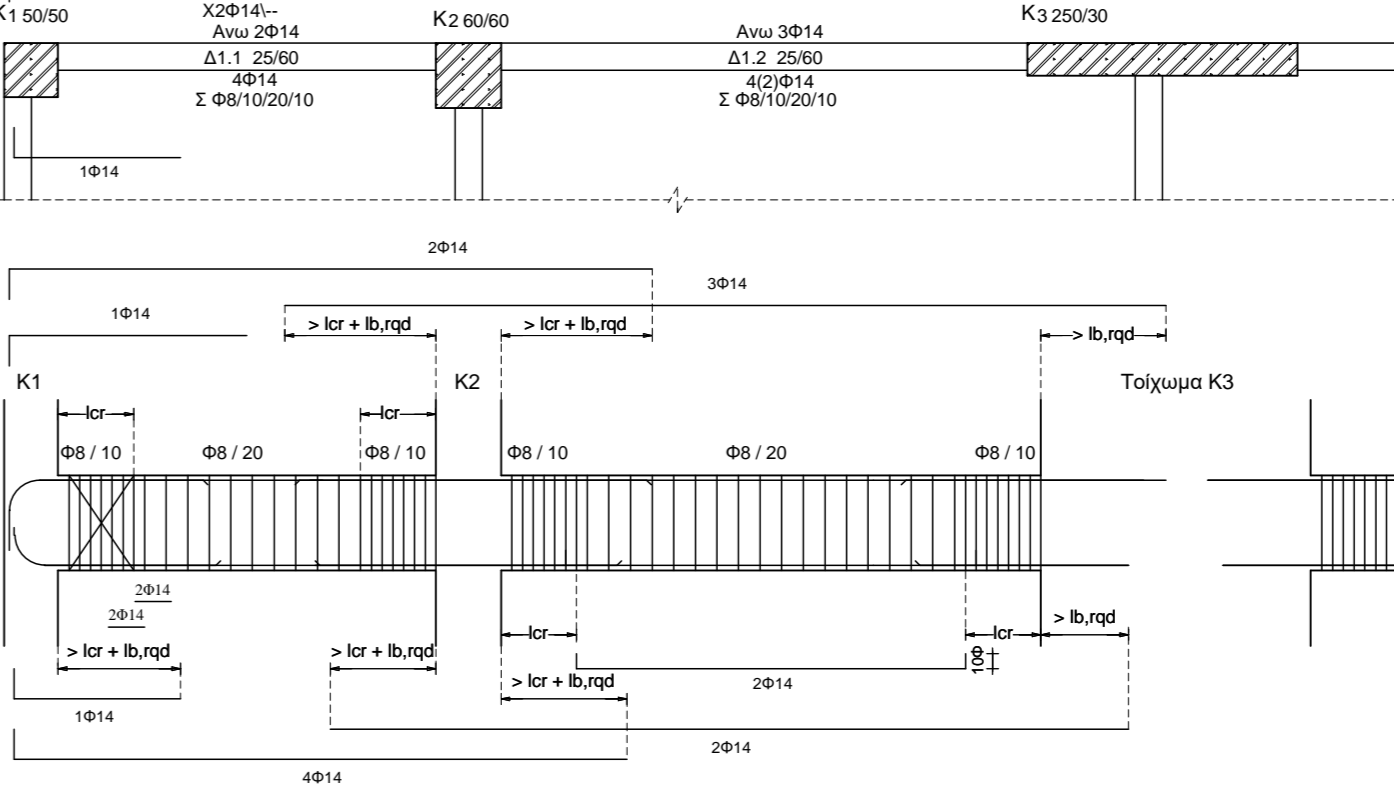
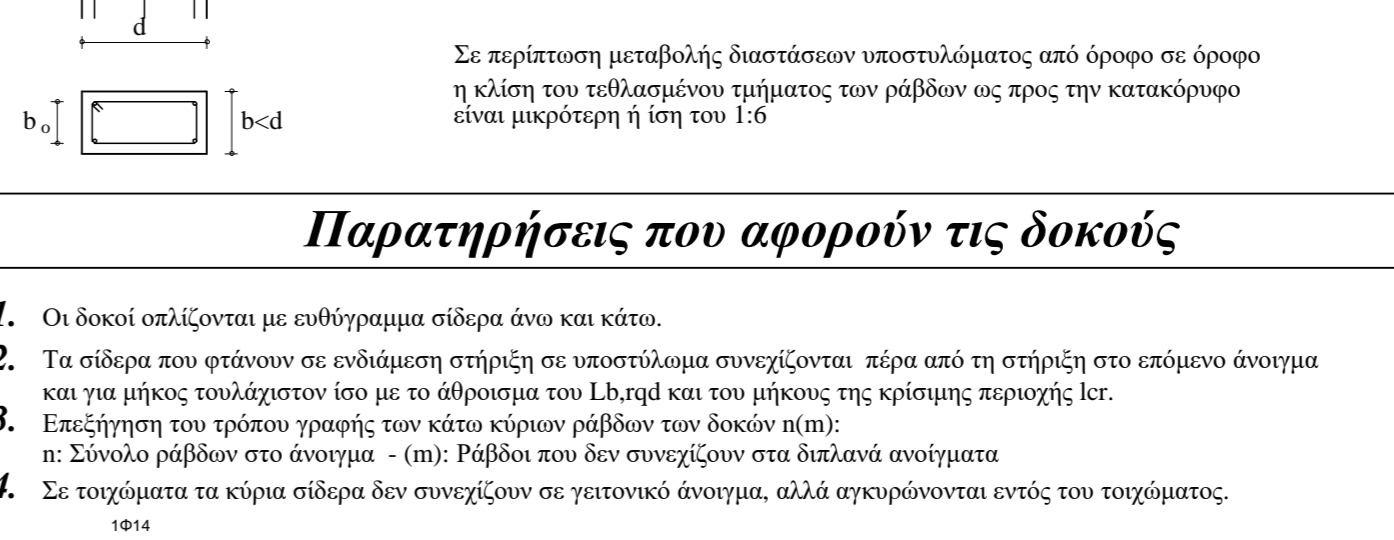
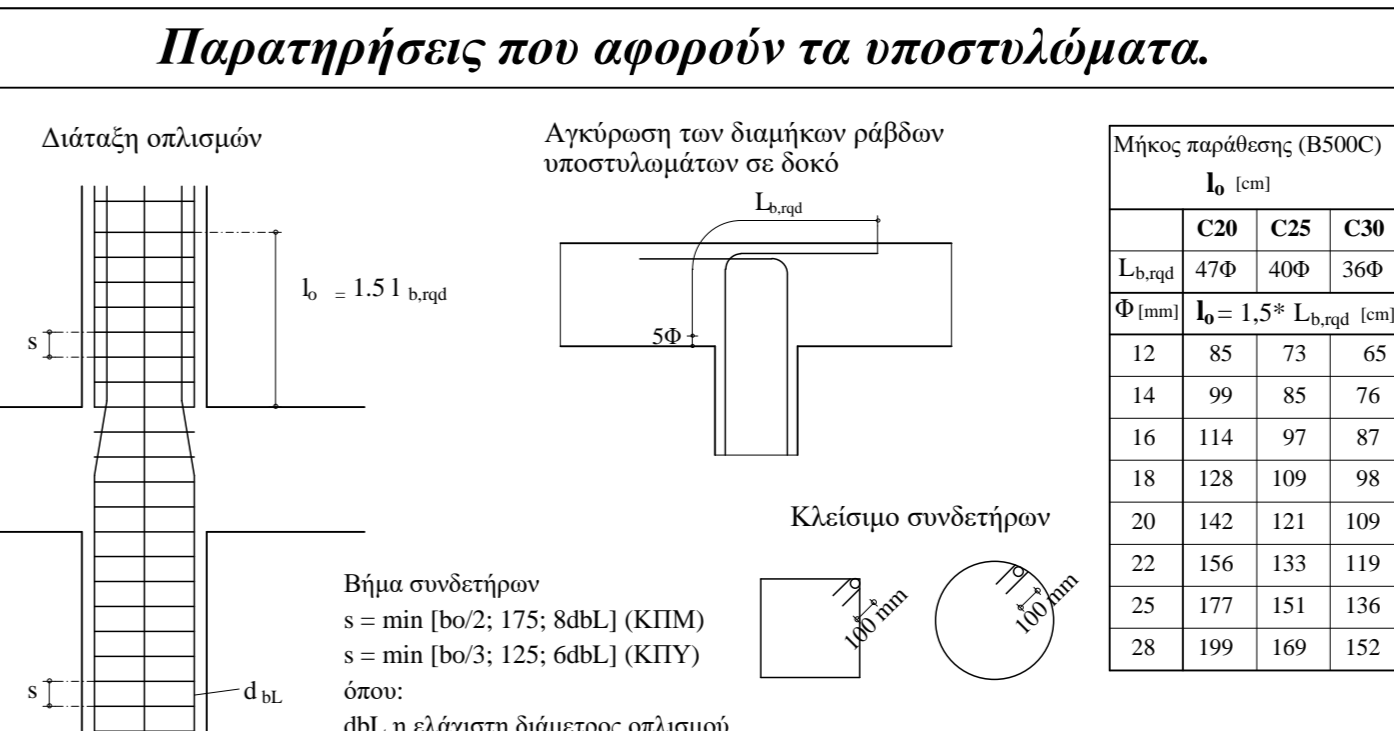
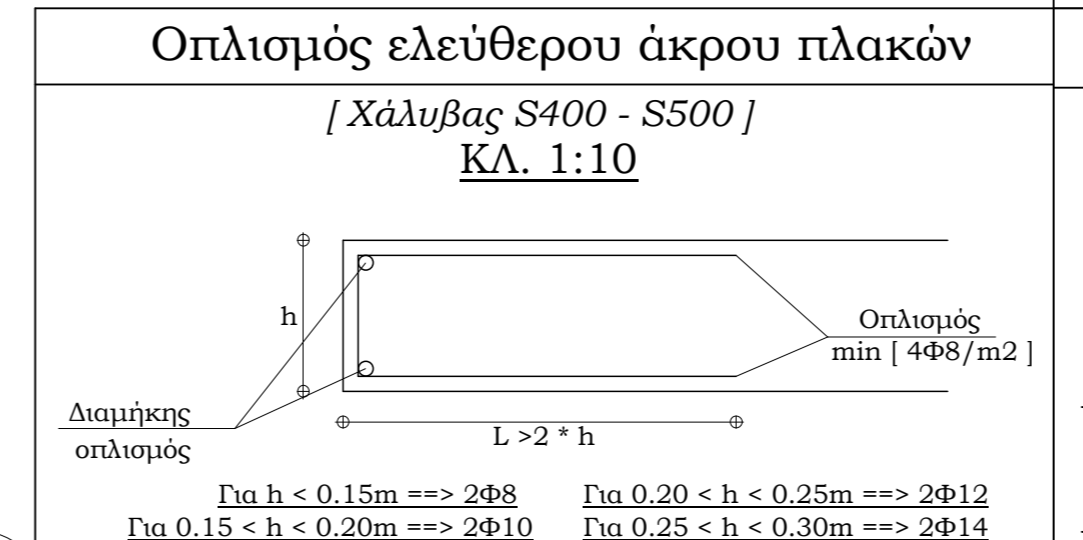
Στα ελαφριά πάχος "s" ράβδων
 κομβίαση διατίθενται "α" ή "β" και πάχος "γ" σε ραβδό
 I αβγ...δ σφαιρικών με διαστάσεις πλάτους "α", "β", πάχος "γ" και μήκος "δ"
 M α(α)8.8 κοιλιάς γράβδων, διαμέτρου (α) και κοιλότητας 8.8
 Φ (α) / 235 ντήρι με κοιλότητα M διαμέτρου (α) και κοιλότητας γράβδου S235

Αγκυρώσεις C30/37-B500C (ΚΠΜ)

Κατηγορία Έκθεσης	Συντελεστής		Διαμετρική συνθήκη συνάρτησης (mm)			
	Κλάση	Πλάτος	Φ	L _{αγκ}	L _{αγκ}	L _{αγκ}
AC1	35	30	25	30	35	45
	35	30	30	35	40	50
	45	40	35	40	45	55
AC2	45	40	35	40	45	55
	45	40	40	45	50	60
	50	45	45	50	55	65
AC3	50	45	45	50	55	65
	50	45	50	55	60	70
	55	50	55	60	65	75
AC4	55	50	55	60	65	75
	55	50	60	65	70	80
	60	55	65	70	75	85

Παραδοχές υπολογισμού

1. Υλικά	C30/37	5. Στοιχεία αντισεισμικού υπολογισμού	
Σκυρόδεμα	B500C	Συντελεστής Σεισμικότητας η	0.24
Χάλυβας	B500C	Συντελεστής Σεισμικότητας η'	0.22
Κατηγορία Διαμερισμού	PC50	Μέγιστη οριζόντια επίδραση αR	0.24
Διαμερισμός	C24.1IE	Συντελεστής Κεντρών	III
2. Μόνιμα φορτία		Συντελεστής Σεισμικότητας η''	0.20
Μήκος Διαμερισμού	25.00 KN/m ²	Επίπεδος τύπος	II
Μήκος Διαμερισμού	2.18 KN/m ²	Συντελεστής ορόφου S	1.20
Μήκος Διαμερισμού	1.40 KN/m ²	Συντελεστής ορόφου S'	0.24
Επισκόπηση Πλακών γενικά	1.20 KN/m ²	Συντελεστής Σεισμικής Συμπεριφοράς	0.4x-3.00 - 0.2-3.00
Επισκόπηση Κλιμάκων	1.20 KN/m ²	Τελική τιμή λόγω υπερσυνάρτησης [α(α)1]	[α(α)-1.10 - Z: 1.0]
Επισκόπηση Διάμετρος Στήλης	2.50 KN/m ²	Βασικός συντελεστής	TC=0.50 - TD=2.50
3. Κινητά φορτία		Συντελεστής μεταβλητών φορτίων α2	0.60
Μήκος Διαμερισμού	0.35 KN/m ²	Μέγιστος Ανεπιμετρητός Υπολογισμός	0.60
Μήκος Διαμερισμού	20.00 KN/m ²		
4. Συντελεστές ασφαλείας φορτίων		6. Εξόφληση	
Μόνιμα φορτία	γF = 1.35	Μέγιστος υπολογιστικό συντελεστής	1.0
Κινητά φορτία	γQ = 1.50	Μέθοδος υπολογισμού αντοχής	Αρνητική υπολογισμός Φ.1
Συν. Ασφαλείας Σκυροδέματος	γC = 1.25	Μέθοδος υπολογισμού αντοχής	1.0
Συν. Ασφαλείας Χάλυβα	γS = 1.15	Μέθοδος υπολογισμού αντοχής	1.0
Συν. Ασφαλείας Δομ. Χάλυβα	γM = 1.00	Μέθοδος υπολογισμού αντοχής	1.0
Συν. Ασφαλείας Δομ. Στάθης	γM = 1.50	Μέθοδος υπολογισμού αντοχής	1.0
7. Κανονισμοί		Μέθοδος υπολογισμού αντοχής	1.0
Μόνιμα φορτία	EN1992:2002	Μέθοδος υπολογισμού αντοχής	1.0
Κινητά φορτία	EN1991:2002	Μέθοδος υπολογισμού αντοχής	1.0
Συν. Ασφαλείας Σκυροδέματος	EN1992:2004	Μέθοδος υπολογισμού αντοχής	1.0
Συν. Ασφαλείας Χάλυβα	EN1993:2004	Μέθοδος υπολογισμού αντοχής	1.0
Συν. Ασφαλείας Δομ. Χάλυβα	EN1994:2004	Μέθοδος υπολογισμού αντοχής	1.0
Συν. Ασφαλείας Δομ. Στάθης	EN1998:1.5.2004	Μέθοδος υπολογισμού αντοχής	1.0
8. Προβλεπόμενα	EN1996:2005	Μέθοδος υπολογισμού αντοχής	1.0
Καθ' ύλην	EN1998:2005	Μέθοδος υπολογισμού αντοχής	1.0
Καθ' ύλην	EN1998:2005	Μέθοδος υπολογισμού αντοχής	1.0



ΔΗΜΟΣ ΠΑΤΡΕΩΝ
 ΔΙΕΥΘΥΝΣΗ ΑΡΧΙΤ/ΚΟΥ ΕΡΓΟΥ - ΗΜ

ΕΡΓΟ : 3ο ΓΥΜΝΑΣΙΟ ΠΑΤΡΩΝ

ΣΤΑΤΙΚΗ ΜΕΛΕΤΗ

ΣΧΕΔΙΟ **ΑΡ. ΣΧΕΔΙΟΥ**

ΕΥΛΟΤΥΠΟΣ ΟΡΟΦΗΣ Α' ΟΡΟΦΟΥ **Σ - Δ/4**

ΠΑΤΡΑ, ΜΑΪΟΣ 2016 **ΚΑΙΜΑΚΑ 1:50/1:20**

Η ΜΕΛΕΤΗΤΡΙΑ **Ο ΠΡΟΪΣΤΑΜΕΝΟΣ** **Η Δ/ΝΤΡΙΑ**
 ΤΜΗΜΑΤΟΣ ΚΤΙΡΙΑΚΩΝ ΕΡΓΩΝ ΑΡΧΙΤ/ΚΟΥ ΕΡΓΟΥ - ΗΜ

Αθηνά Αντζουλάτου **Κωνσταντίνος Σιαφάκας** **Ελένη Αλεξοπούλου**
 Πολιτικός Μηχανικός Αρχιτεκτονικός Μηχανικός Αγρον. Τοπογράφος Μηχανικός

ΘΕΩΡΗΘΗΚΕ **ΕΛΕΓΧΘΗΚΕ**