

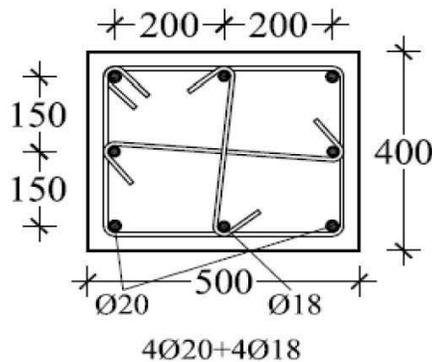
Εξέταση στο μάθημα  
**ΟΠΛΙΣΜΕΝΟ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑ ΙΙ**  
του 7ου εξ. /περίοδος Β' / 3-9-2020

Διάρκεια 1:30. Τα κινητά τηλέφωνα πρέπει να είναι απενεργοποιημένα. Επιτρέπεται η χρήση μόνον του τυπολογίου.

Θέμα 1

Το υποστυλωμα του σχήματος θεμελιώνεται σε ενδιάμεσο σημείο πλάκας γενικής κοιτόστρωσης πάχους  $h=700$  mm. Η πλάκα, στην περιοχή του υποστυλώματος, είναι οπλισμένη με εσχάρες  $\Phi 14/200$  άνω και  $\Phi 14/100$  κάτω με επικάλυψη  $c=45$  mm.

(α) Να προσδιορισθεί το μέγιστο φορτίο σχεδιασμού  $N_{d0}$  που μπορεί να φέρει το υποστυλωμα χωρίς να απαιτείται οπλισμός διάτρησης. (μον. 1,5)



(β) Αν απαιτηθεί το φορτίο να αυξηθεί σε  $N_{d1} = 1,30 N_{d0}$ , να υπολογισθεί η εξωτάτη περίμετρος στην οποία απαιτείται να τεθεί οπλισμός διάτρησης (υπολογισμοί/ σκαρίφημα κάτοψης). Δεν ζητείται ο προσδιορισμός του οπλισμού διάτρησης. (μον. 2,5)

(γ) Να προσδιορισθεί πόσο πρέπει να αυξηθεί τοπικά το πάχος της πλάκας και μέχρι πού (θα παραμείνουν ίδιες εσχάρες οπλισμού) ώστε να μην απαιτείται οπλισμός διάτρησης ούτε και για την  $N_{d1}$  (υπολογισμοί/ σκαρίφημα σε κάτοψη και τομή). (μον. 2)

Υλικά B500C, C30/37. Να ληφθεί υπόψη μείωσης δρώσας τέμνουσας στη βασική περίμετρο ελέγχου κατά 25% λόγω εδαφικών πιέσεων. Να αγνοηθεί η μείωση στην περίμετρο του υποστυλώματος. Να ληφθεί  $\beta=1$ .

ΘΕΜΑ 2

Στις κρίσιμες τού υποστυλώματος του σχήματος του Θέματος 1, ελεύθερου ύψους  $H=2,80$  (m) απαιτήθηκαν συνδετήρες για τους ελέγχους περίσφιξης  $[\alpha_{wd}=0,20]$  και τέμνουσας  $[V_{Ed}=175$  kN}

Ζητείται να προσδιορίσετε την απόσταση  $s$  των συνδετήρων, διαμέτρου 8 mm, με αλλαγή της διάταξης των εσωτερικών συνδετήρων από σταυρό σε ρόμβο, χωριστά για καθεμία από τις δύο παραπάνω απαιτήσεις και να σχεδιάσετε τη διάταξη των συνδετήρων καθύψος. (μον. 2+1+1)

Υλικά B500C, C30/37

Θέμα 10

$$d'_y = 45 + 14/2 = 52 \text{ mm} \quad | \quad d'_z = d'_y + 14 = 66 \text{ mm} \quad | \quad d' \approx \frac{(52+66)}{2} = 59 \text{ mm}$$

$$d = h - d' = 700 - 59 = 641 \text{ mm}$$

(α) Βασική περίμετρος ελέγχου σε απόσταση  $2d$  από την περίμετρο του υποστυλώματος

$$u_1 = 2b + 2h + 2\pi d_{\text{eff}} = 2 \cdot 400 + 2 \cdot 500 + 2 \cdot \pi \cdot (2 \cdot 641) = 9855 \text{ mm}$$

$$v = 0,6 \cdot (1 - 30/250) = 0,528$$

$$V_{Rd, \text{max}} = 0,5 \cdot 0,528 \cdot 30/1,5 = 5,28 \text{ MPa}$$

Περιφέρεια στύλου:  $V_{Ed} \leq 5,28 \cdot 2 \cdot \overbrace{(500+400)}^{u_0} \cdot 641 = \underline{6092 \cdot 10^3 \text{ N}}$

Βασική περίμετρος:  $k = 1 + \sqrt{\left(\frac{200}{641}\right)} = 1,56$

$$\rho \approx \frac{\pi \cdot 14^2}{4 \cdot 641 \cdot 1000} = 0,0024$$

$$v_{\text{min}} = 0,035 \cdot 1,56^{1,5} \cdot 30^{0,5} = 0,374$$

$$V_{Rdc} = 0,12 \cdot 1,56 \cdot (100 \cdot 0,0024 \cdot 30)^{(1/3)} = 0,361 (< 0,374)$$

$$V_{Rdc} = 0,374 \cdot 641 \cdot 9855 = \underline{2341 \cdot 10^3 \text{ N}}$$

Πρέπει να προστεθούν και οι εδαφικές πιέσεις, άρα

$$N_{d0} = (100/75) \cdot 2341 \cdot 10^3 \text{ N} = \underline{3122 \cdot 10^3 \text{ N}}$$

(β) Όταν αυξηθεί το φορτίο κατά 30%,  $N_{d1} = 1,3 \cdot 3122 = 4058 \text{ kN}$

Μέγιστη αξονικά απόσταση περιμέτρων οπλισμού διάτμησης

$$S_{r, \text{max}} = 0,75 d = 0,5 \cdot 641 = 480,75 \text{ mm} \approx 480 \text{ mm}$$

Ο οπλισμός διάτμησης θα τοποθετηθεί σε ομόκεντρες περιμέτρους που θα απέχουν μεταξύ τους 480 mm. Η τελευταία περίμετρος δεν θα απέχει λιγότερο από  $1,5 d$  (961 mm) από την εξωτάτη περίμετρο για την οποία δεν απαιτείται οπλισμός διάτμησης.

$$u_{\text{out,ef}} = V_{Ed} / (V_{Rdc} \cdot d) = (2341 \cdot 1,30) \cdot 10^3 / (0,374 \cdot 641) = 12695 \text{ mm}$$

$$u_{\text{out,ef}} = 2b_x + 2b_y + 2\pi r_{\text{out,ef}}, \text{ από όπου προκύπτει } r_{\text{out,ef}} = 1734 \text{ mm}$$

Η πρώτη σειρά οπλισμών δεν επιτρέπεται να απέχει απόσταση μικρότερη από  $0,30 d$  (192,3 mm) από την περίμετρο του υποστυλώματος. Επιλέγεται η απόσταση 200 mm.

$$S_{r, \text{max}} = 0,75 \cdot 641 = 480,75 \text{ mm}. \text{ Επιλέγεται } 480 \text{ mm}$$

Οι οπλισμοί εκτείνονται από 200 mm μέχρι μια περίμετρος να βρεθεί σε απόσταση μεγαλύτερη από  $1734 - 1,5 \cdot 641 = 772 \text{ mm}$  από την παρειά του υποστυλώματος, οπότε κρατείται η προηγούμενη.

Άρα 1<sup>η</sup> σειρά 200, 2<sup>η</sup> σειρά  $200 + 480 = 680 < 772$  οπότε απαιτείται 3<sup>η</sup> σειρά,  $(680 + 480 = 1160 > 772)$ .

(γ) Αν αυξηθεί το d σε  $\alpha \cdot d$ , τότε η κρίσιμη επιφάνεια αυξάνεται κατά  $\alpha^2$ . Μειώνεται όμως το k, αλλά και το  $\rho$ , κατά  $\alpha^{0.5}$ .

Προεκτιμάμε  $\alpha^2 > 1,30$  ή  $\alpha > 1,14$ . Εκλέγουμε  $\alpha = 1,20$ , οπότε  $h = 850$  και  $d = 784$

$$u_1 = 2 \cdot 400 + 2 \cdot 500 \cdot 2 \cdot \pi \cdot 784 = 11652 \text{ mm}$$

$$\rho \approx \frac{\pi \cdot 14^2}{784 \cdot 100} = 0,00196$$

$$k = 1 + \sqrt{\left(\frac{200}{784}\right)} = 1,50$$

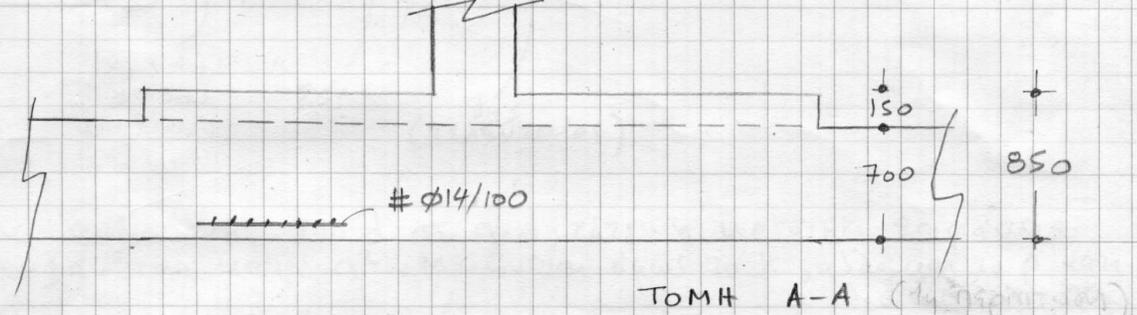
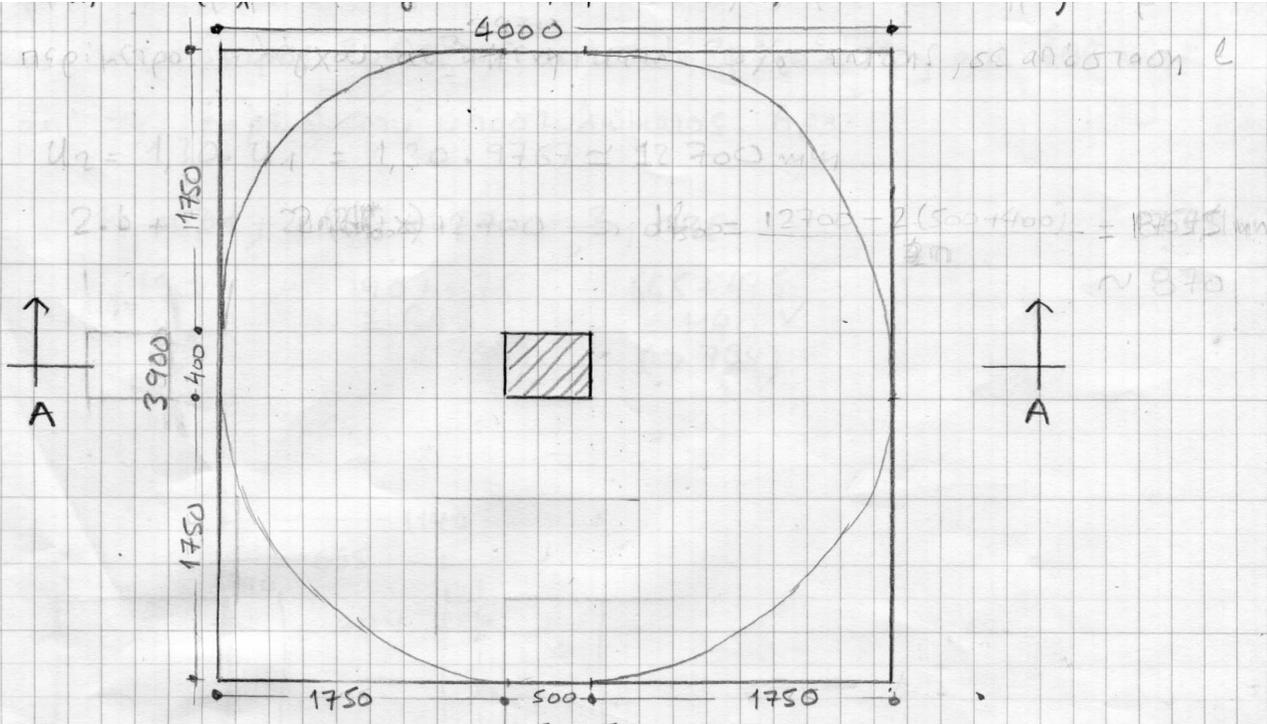
$$v_{\min} = 0,035 \cdot 1,50^{1,5} \cdot 30^{0,5} = 0,35$$

$$v_{Rdc} = 0,12 \cdot 1,50 \cdot (100 \cdot 0,00196 \cdot 30)^{(1/3)} = 0,325 (< 0,35)$$

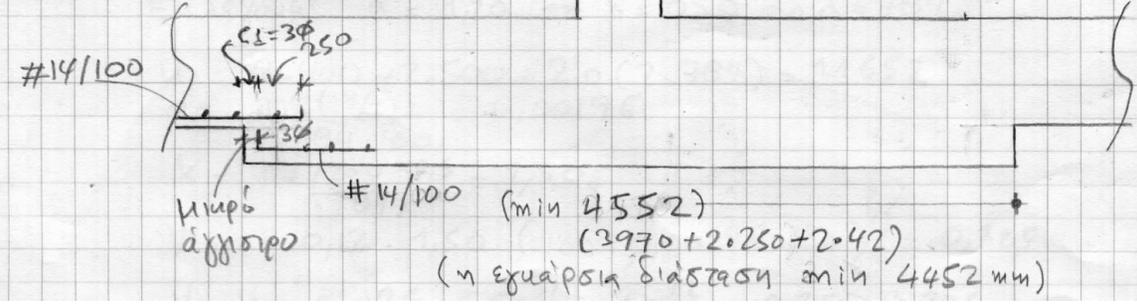
$$V_{Rdc} = 0,35 \cdot 784 \cdot 11652 = 3241 \cdot 10^3 \text{ N} > 1,30 \cdot 2341 \cdot 10^3 \text{ N} (= 3043 \cdot 10^3).$$

Η αύξηση του πάχους πρέπει να γίνει «προς τα πάνω» μέχρι το σημείο που το υφιστάμενο πάχος αρκεί. Αυτό είναι σε απόσταση  $r_{\text{out,ref}} = 1734 \text{ mm}$  (έχει υπολογισθεί πιο πάνω). Δηλαδή διαστάσεις ενίσχυσης  $(2 \cdot 1734 + 500)$  επί  $(2 \cdot 1734 + 400)$ , τελικώς  $3968 \cdot 3868$  ή, πρακτικώς, 4,00 επί 3,90(m).

Αν επιλεγεί η «προς τα κάτω ενίσχυση» θα πρέπει να τοποθετηθεί νέος κάτω οπλισμός. Οπότε θα πρέπει να συνυπολογισθεί και το μήκος αγκύρωσης του  $\Phi 14$  (ευμενείς συνθήκες, μικρό άγκιστρο, οπότε προκύπτει μήκος  $250 \text{ mm}$  συν πλαϊνή επικάλυψη  $c_1 = 3\Phi$ , δηλ  $42 \text{ mm}$ ). Συνολική απόσταση (περιμετρικά) για αύξηση του πάχους  $1734 + 250 + 42 = 2026$ . Δηλαδή διαστάσεις ενίσχυσης  $(2 \cdot 2026 + 500)$  επί  $(2 \cdot 2026 + 400)$ , τελικώς  $4552 \cdot 4452$  ή, πρακτικώς, 4,60 επί 4,50 (m).



Εναλλακτική Θεώρηση



## ΘΕΜΑ 2

### ΠΕΡΙΣΦΙΓΞΗ

$$b_{xi} = 0.20, b_{xo} = 0.40 + 0.02 + 0.008 = 0.428,$$

$$b_{yi} = 0.15, b_{yo} = 0.30 + 0.02 + 0.008 = 0.328,$$

$$\alpha_n = 1 - \frac{\sum b_i^2}{6 \cdot b_{xo} \cdot b_{yo}} = 1 - \frac{4 \cdot (0.20^2 + 0.15^2)}{6 \cdot 0.428 \cdot 0.328} = 0.703$$

$$\alpha_s = \left(1 - \frac{s}{2 \cdot b_{xo}}\right) \cdot \left(1 - \frac{s}{2 \cdot b_{yo}}\right) = \left(1 - \frac{s}{2 \cdot 0.428}\right) \cdot \left(1 - \frac{s}{2 \cdot 0.328}\right) = \left(1 - \frac{s}{0.856}\right) \cdot \left(1 - \frac{s}{0.656}\right)$$

$$\omega_w = \frac{2 \cdot b_{xo} + 2 \cdot b_{yo} + 4 \cdot \sqrt{\left(\frac{b_{xo}}{2}\right)^2 + \left(\frac{b_{yo}}{2}\right)^2} \cdot A_{sw}}{b_{xo} \cdot b_{yo} \cdot s} \cdot \frac{f_{yd}}{f_{cd}} = 0$$

$$= \frac{\left[2 \cdot 0.428 + 2 \cdot 0.328 + 4 \cdot \sqrt{\left(\frac{0.428}{2}\right)^2 + \left(\frac{0.328}{2}\right)^2}\right] \cdot 0.5 \cdot 10^{-4}}{0.428 \cdot 0.328 \cdot s} \cdot \frac{435}{20} = \frac{0.02}{s}$$

$$\alpha_n \cdot \alpha_s \cdot \omega_w = 0.20 \rightarrow 0.703 \cdot \left(1 - \frac{s}{0.856}\right) \cdot \left(1 - \frac{s}{0.656}\right) \cdot \frac{0.02}{s} = 0.20$$

Με δοκιμές προκύπτει:  $s \cong 0.06m \rightarrow \emptyset 8/60 mm$  στην κρίσιμη περιοχή.

### ΔΙΑΤΜΗΣΗ

Δυσμενέστερη η διεύθυνση κατά  $y$  (μικρότερο  $z$  και μικρότερη συμβολή του ρομβοειδούς συνδετήρα).

$$\Gammaωνία κλίσης ρομβοειδούς συνδετήρα  $\varphi = \tan^{-1} \frac{0.328}{0.428} \rightarrow \varphi = 37.5^\circ$$$

$$V_{Rds,(\emptyset 8/60)} = \frac{0.5 \cdot 10^{-4} \cdot (2 + 2 \cdot \sin \varphi)}{0.06} \cdot 0.9 \cdot 0.35 \cdot 435000$$
$$= 367.40 \text{ kN}$$

Εκτός κρίσιμης περιοχής:

$$175 = \frac{0.5 \cdot 10^{-4} \cdot (2 + 2 \cdot \sin \varphi)}{s} \cdot 0.9 \cdot 0.35 \cdot 435000 \rightarrow s = 0.126$$
$$\rightarrow \emptyset 8/120$$

### ΣΥΝΔΕΤΗΡΕΣ ΚΑΘΥΨΟΣ

