ΑΣΚΗΣΕΙΣ ΚΑΝ.ΕΠΕ.

Επεμβάσεις με Στόχο την Αύξηση της Τοπικής Πλαστιμότητας

ΑΣΚΗΣΗ 1

ΖΗΤΕΙΤΑΙ:

Να προσδιοριστεί η απαιτούμενη περίσφιγξη στο πλέον εύτρωτο πρωτεύον υποστύλωμα της κατασκευής που να ικανοποιεί την απαίτηση για συντελεστή σεισμικής συμπεριφοράς q=3,0.

(Για τον ορισμό του πλέον εύτρωτου δομικού στοιχείου βλ. ΚΑΝ.ΕΠΕ. § Σ 8.2.3(iii))

ΔΙΝΕΤΑΙ:

Ορθογωνικό υποστύλωμα ύψους: $h_{\kappa\alpha\theta}=3m$

Διατομή: dc=500mm , bc=350mm

Επικάλυψη οπλισμού: c=25mm

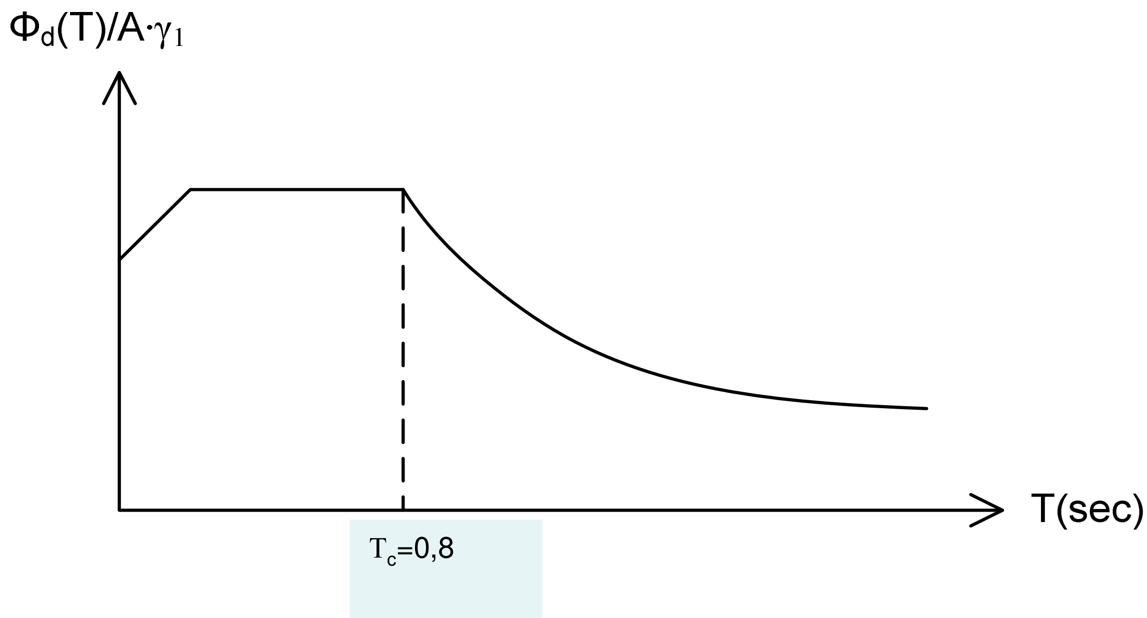
Σκυροδέματος με: fcm=17MPa και fck=14MPa

Ο χάλυβας αναγνωρίστηκε: S400

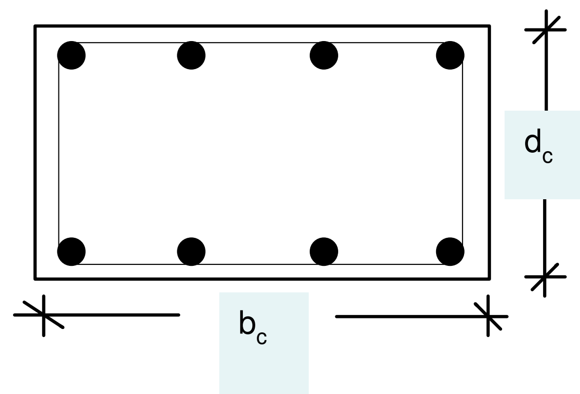
Αξονική δύναμη: Nd=-800 kN

Παράγοντας υπεραντοχής qu=1,2 *Για την επιλογή του παράγοντα υπεραντοχής qu βλ. ΚΑΝ.ΕΠΕ. Κεφ.4, Παράρτημα 4.2 και EC8 § 5.2.2.2*

Η ιδιοπερίοδος του κτιρίου να θεωρηθεί $T=0,33$ sec



Σχήμα 1: Φάσμα σχεδιασμού



Σχήμα 2: Διαστάσεις διατομής

ΛΥΣΗ

Έλεγχος ικανότητας επιβολής περίσφιγξης

Ο λόγος πλευρών του υποστυλώματος είναι : $d_c/b_c=500/350\approx1,4<2$

Η τεχνική είναι ευχερής σε στοιχεία με κυκλική διατομή ή ορθογωνική διατομή σχετικά μικρών διαστάσεων, με λόγο πλευρών που δεν ξεπερνά το 2:1, ΚΑΝ.ΕΠΕ., §Σ8.2.3(α).

Ο απαιτούμενος δείκτης συμπεριφοράς λόγω πλαστιμότητας θα είναι

(ΚΑΝ.ΕΠΕ. § 8.2.3.δ (i)) $q_\pi=q:q_\upsilon=3,0:1,2=2,5$.

Ο απαιτούμενος δείκτης πλαστιμότητας μ_δ του δομήματος σε όρους μετακινήσεων,

για Τ =0,33 sec < T_c=0,8sec, είναι (ΚΑΝ.ΕΠΕ. εξίσωση (8.17)):

$$\mu_\delta = 1 + \frac{T_c}{T}(q_\pi - 1) = 1 + \frac{0,8}{0,33}(2,5-1) = 4,6$$

Για το πλέον εύτρωτο πρωτεύον στοιχείο της κατασκευής απαιτείται $\mu_{\delta i} = \mu_\delta = 4,6$

Η απαιτούμενη τιμή του δείκτη πλαστιμότητας σε όρους καμπυλοτήτων $\mu_{1/r}$ για την κρίσιμη διατομή του υποστυλώματος υπολογίζεται (ΚΑΝ.ΕΠΕ. §Σ8.2.3 δ (iv)):

$$(\mu_{1/r} - 1)/(\mu_{\delta i} - 1) = 3 \Rightarrow \mu_{1/r} = 3\mu_{\delta i} - 2 = (3 \cdot 4,6) - 2 = 11,8$$

Η απαιτούμενη τιμή μέγιστης θλιπτικής παραμόρφωσης του σκυροδέματος είναι (ΚΑΝ.ΕΠΕ. εξίσωση (Σ8.11)):

$$\varepsilon_{cu,c} = 2,2 \cdot \mu_{1/r} \cdot \varepsilon_{sy} \cdot v = 2,2 \cdot 11,8 \frac{400 \cdot 1,15}{200.000} 0,27 \approx 0,016$$

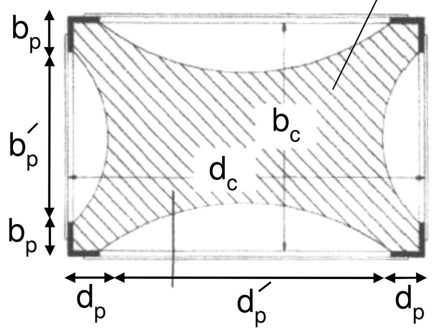
για ανηγμένη αξονική θλιπτική δύναμη υπολογιζόμενη με τη μέση τιμή της ονομαστικής αντοχής του σκυροδέματος ίση με:

$$v = 800/(0,5 \cdot 0,35 \cdot 17 \cdot 10^3) = 0,27 > 0,2$$

Οι τιμές ε_{sy} και ν υπολογίζονται με βάση τις μέσες τιμές αντοχής χάλυβα και σκυροδέματος. Λαμβάνεται fym=1,15fyk.

Εφαρμογή ενίσχυσης

- <u>Χαλύβδινη περίσφιγξη (μεταλλικός κλωβός)</u>



Η εφαρμογή του μεταλλικού κλωβού ακολουθεί τις διατάξεις του ΚΑΝ.ΕΠΕ. της §Σ8.2.3, §6.2.2 και §Σ6.2.2.

$$A_c = b_c \cdot d_c = 0{,}35 \cdot 0{,}5 = 0{,}175 m^2$$ *(ΚΑΝ.ΕΠΕ. §Σ6.2.2β)*

Για το μεταλλικό κλωβό θα χρησιμοποιηθούν 4 γωνιακά L50x50x5mm που θα τοποθετηθούν σε όλο το ύψος του υποστυλώματος και ελάσματα ανά αποστάσεις s όλα ποιότητας χάλυβα Fe360 (f_y=235 N/mm²)

Οπότε $b_p=d_p$=50mm:

$$\beta = \frac{2b_p}{b_c} = \frac{2 \cdot 50}{350} \cong 0{,}286 \qquad \gamma = \frac{2d_p}{d_c} = \frac{2 \cdot 50}{500} \cong 0{,}2$$ *(ΚΑΝ.ΕΠΕ. §Σ6.2.2β)*

$$\alpha_n = 1 - \frac{1}{3 \cdot 0{,}175}\left[0{,}35^2(1-0{,}286)^2 + 0{,}5^2(1-0{,}2)^2\right] =$$ *(ΚΑΝ.ΕΠΕ. εξίσωση (Σ6.13))*

$$= 1 - \frac{1}{0{,}525}(0{,}06245 + 0{,}16) \rightarrow \alpha_n \cong 0{,}576$$

$$\alpha = \alpha_n \cdot \alpha_s = 0{,}576 \cdot 0{,}9 \rightarrow \alpha = 0{,}5184$$ *(α_s από ΚΑΝ.ΕΠΕ. §Σ6.2.2β)*

Υπολογίζεται το ω_{wd}:

$$\varepsilon_{cu,c} = 0{,}0035 + 0{,}1 \cdot a \cdot \omega_{wd} \Rightarrow \omega_{wd} = \frac{0{,}016 - 0{,}0035}{0{,}1 \cdot 0{,}5184} \cong 0{,}24$$ (ΚΑΝ.ΕΠΕ. εξίσωση (8.18))

$$\omega_{wd} = 2\rho_w \frac{f_{yd}}{f_{cd}}$$ (ΕΚΩΣ 2000 § 18.4.4.2)

όπου

$$\rho_w = \min(\rho_b, \rho_h) = \min\left(\frac{n_b A_{sw}^{\sigma\kappa}}{b \cdot s}, \frac{n_h A_{sw}^{\sigma\kappa}}{h \cdot s}\right) = \frac{A_{sw}^{\sigma\kappa}}{s} \min\left(\frac{n_b}{b}, \frac{n_h}{h}\right) = \min\left(\frac{2}{0{,}5}, \frac{2}{0{,}35}\right) = \frac{A_{sw}^{\sigma\kappa}}{s} \times 4(m^{-1}) \rightarrow 2 \times \left(\frac{A_{sw}^{\sigma\kappa}}{s} \times 4\right) \frac{235{,}25}{14 \times 1{,}15} = 0{,}24$$

Έτσι: $$\frac{A_{sw}^{\sigma\kappa}}{s} = \frac{0{,}24}{2 \times 14} \frac{14 \times 1{,}15}{235 \times 1{,}5} \cdot 10^3 \cong 1{,}37 \text{ mm}$$

Έστω ελάσματα πλάτους 25mm και πάχους 5mm

Οι αποστάσεις προκύπτουν: $$s = \frac{A_{sw}}{A_{sw}^{\sigma\kappa}/s} = \frac{25 \times 5}{1{,}37} = \frac{125}{1{,}37} \cong 91 \text{ mm} \le 0{,}5 \cdot b_c = 0{,}5 \cdot 350 = 175 \text{ mm}$$

Από ΚΑΝ.ΕΠΕ. §Σ8.2.3ζ στην περίπτωση του μεταλλικού κλωβού αρκεί η ικανοποίηση της σχέσης $s \le 0{,}5 b_c$.

Επομένως επιλέγονται να τοποθετηθούν οριζόντια χαλύβδινα ελάσματα $b_w \times t_w$=25mm×5mm ανά 90 mm καθ' ύψος του υποστυλώματος.

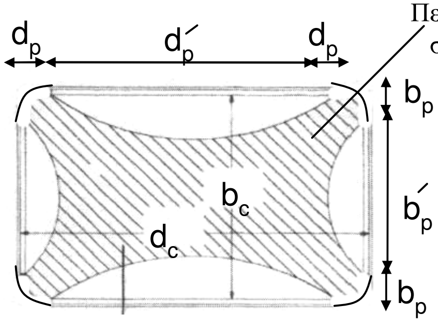
Προφανώς μπορούν να τοποθετηθούν και ελάσματα μεγαλύτερου πάχους π.χ. 25mm×7mm αφού τότε:

$$s = \frac{25 \times 7}{1{,}37} = \frac{175}{1{,}37} \cong 128 \text{ mm} \le 0{,}5 \cdot b_c = 0{,}5 \cdot 350 = 175 \text{ mm}$$

Τελικά τοποθετούνται ελάσματα 25mm x 7mm ανά 125mm

Περίσφιγξη με επικολλητά υφάσματα ΙΟΠ άνθρακα

Ακολουθούνται οι διατάξεις του ΚΑΝ.ΕΠΕ. § Σ.8.2.3.(α),(δ) και § 6.2.3.



Γίνεται εξομάλυνση γωνιών σε μήκος b_p = d_p=50 mm

a_n= 0,576 όπως και προηγουμένως έχει προκύψει, όμως

a_s= 1,0 επειδή το ύφασμα είναι συνεχές

$\varepsilon_{cu,c}$ = 0,0035($f_{c,c}$: f_c)^2 *(ΚΑΝ.ΕΠΕ. εξίσωση (8.19))*

Θα χρησιμοποιηθούν υφάσματα ινοπλισμένων πολυμερών με ίνες άνθρακα με E_j=231 GPa, f_u=3800MPa

$$f_{c,c}^2 = \varepsilon_{cu,c} \times f_c^2 / 0{,}0035 \rightarrow f_{c,c}^2 = 0{,}016 \times 14^2 / 0{,}0035 \approx 896 \rightarrow f_{c,c} = 29{,}9 \text{ MPa}$$

όπου

$$f_{c,c} = (1{,}125 + 1{,}25 a \cdot \omega_{wd}) f_c \;\rightarrow\; 1{,}25 \cdot 0{,}576 \cdot \omega_{wd} = \frac{29{,}9}{14} - 1{,}125 = 1{,}01 \rightarrow \omega_{wd} = 1{,}40$$

(ΚΑΝ.ΕΠΕ. εξίσωση (6.21))

$$f_{jd} = \frac{f_u}{1{,}2}$$

(Λαμβάνεται γ_m=1,2)

οπότε:

Απαιτούμενο συνολικό πάχος υφάσματος ($t_{ολ}$):

$$t_{ολ} = \frac{A_{sw}^{σκ}}{s} = \frac{\omega_{wd}}{2\min\left(\frac{n_b}{b}, \frac{n_h}{h}\right)} \frac{f_{cd}}{f_{jd}} = \frac{\omega_{wd}}{2\min\left(\frac{2}{0{,}35}, \frac{2}{0{,}5}\right)} \frac{f_{cd}}{f_{jd}} = \frac{1{,}40}{2 \times 4} \frac{14 \times 1{,}2}{3800 \times 1{,}5} \times 10^3 \cong 0{,}516$$

Μπορούν να τεθούν 3 στρώσεις υφάσματος με πάχος ινών 0,17 mm.

Για την σχέση πάχους $t_{ολ}$ με το ω_w χρησιμοποιείται ο τύπος του ΕΚΩΣ 2000 (§ 18.4.4.2) όπου αντί του f_{yd}, τίθεται η εφελκυστική αντοχή f_{jd} των ΙΟΠ εφόσον το πλήθος κ των στρώσεων ΙΟΠ είναι ≤ 3. Διαφορετικά αν ήταν κ≥4 θα ετίθετο: $f_{jd}' = f_{jd} \cdot \psi$ όπου $\psi = \kappa^{-1/4}$ (βλ. § 6.2.3.).

Έτσι εάν επιλέγετο ύφασμα με πάχος ινών 0,12mm θα απαιτούνταν πάνω από 3 στρώσεις, άρα: $t_{απ.} = 0{,}516/7^{-1/4} = 0{,}84$ mm. Άρα το πλήθος των στρώσεων θα είναι 0,84/0,12=7 στρώσεις.

ΑΣΚΗΣΗ 2

ΖΗΤΕΙΤΑΙ:

Να προσδιοριστεί η απαιτούμενη περίσφιγξη του υποστυλώματος της Άσκησης 1 με απαίτηση τοπικού δείκτη συμπεριφοράς m=4,6.

ΛΥΣΗ

Ισχύει: $m_{απ.} = \mu_{\delta,απ.}$ *(ΚΑΝ.ΕΠΕ. § 8.2.3(ε))*

Επομένως $\mu_{\delta i}$ = 4,6. Ισχύουν τα αποτελέσματα της Άσκησης 1

ΑΣΚΗΣΗ 3

ΖΗΤΕΙΤΑΙ:

Να προσδιοριστεί η απαιτούμενη περίσφιγξη του πλέον εύτρωτου υποστυλώματος περίσφιγξης της Άσκησης 1 με απαίτηση γωνίας στροφής στην αστοχία $\theta_u = \theta_{u,απαιτ.}$

Να θεωρηθεί ότι το κτίριο είναι πενταόροφο με ισοϋψείς ορόφους και ότι είναι πιθανός ο σχηματισμός πλαστικού μηχανισμο ορόφου στο ισόγειο.

ΛΥΣΗ

$$\theta_y = (1/r)_y \frac{L_s + a_v z}{3} + 0{,}0014\left(1 + 1{,}5\frac{h}{L_s}\right) + \frac{(1/r)_y d_b f_y}{8\sqrt{f_c}}$$ *(Σχέση Σ.2 § 7.2.2. ΚΑΝ.ΕΠΕ.)*

Επομένως $\mu_{\theta,απ.} = \dfrac{\theta_{u,απ.}}{\theta_y}$ Ισχύει $\mu_\delta = \dfrac{H_{op.}}{H_{tot}}\mu_\theta = \dfrac{1}{5}\mu_\theta$ *(Σχέση 8 § 7.2.6. ΚΑΝ.ΕΠΕ.)*

Επομένως $\mu_{\delta,απ.} = (1/5) \cdot \mu_{\theta,απ.}$

Η Άσκηση επιλύεται όπως και η 1η Άσκηση θέτοντας $\mu_\delta = \mu_{\delta,απ.}$ αντί μ_δ = 4,6.