



استفاده از: ماشین حساب مهندسی، کتاب درسی مجاز است.

پاسخ سوال ۱

ج ۱-

$$\frac{kLu^2}{r} = \frac{0.85 \times 6000}{0.3 \times 400} = 42.5 > 34 - 12 \left(\frac{110}{140} \right) = 24.6$$

لاغر در حالت ارتدادی

$$\beta_d = \frac{1.2 P_D}{P_u} = \frac{1.2 \times 335}{600} = 0.67$$

$$EI = \frac{0.4 \times 47000 \sqrt{21} \times \frac{1}{12} (400)^4}{1 + 0.67} = 1.01 \times 10^{13} \text{ N.m}^2$$

$$P_c = \frac{2^2 \times 1.01 \times 10^{13}}{(0.85 \times 6000)^2} = 4176 \text{ kN}$$

$$C_m = 0.6 + 0.4 \left(\frac{110}{140} \right) > 0.4 \Rightarrow C_m = 0.91$$

$$S_{ns} = \frac{C_m}{1 - P_u / P_c} = \frac{0.91}{1 - \frac{600}{0.75 \times 4176}} = 1.13$$

$$M_{2, min} = P_u (15 + 0.3h) = 600 \times 10^3 \times (15 + 0.3 \times 400) = 16.2 \times 10^6 \text{ N.m}$$

$$M_2 = 140 \text{ kN.m} > 16.2 \text{ kN.m} \quad \text{ok}$$

$$M_c = 1.13 \times 140 = 158.2 \text{ kN.m}$$

$$\gamma = \frac{400 - (2(400 + 10 + 2 \times \frac{20}{2}))}{400} = 0.7$$

بافتن خالص $\phi 10$ و فولاد (طول) $\phi 20$
و مطابق پیوست $\frac{18-1}{2}$ کت

$$k_n = \frac{P_u}{\phi f_c A_g} = \frac{600 \times 10^3}{0.9 \times 21 \times 400^2} = 0.2$$

تقریباً برضای $\epsilon_s = 0.0005$

$$R_n = \frac{M_u}{\phi f_c A_g h} = \frac{158.2 \times 10^6}{0.9 \times 21 \times 400^2 \times 400} = 0.13$$

و طبق است $\phi = 0.9$

صحیح است. ولی فولاد موجود حداقل آیین نامه فولاد برابر با این

$$A_{st} = \rho_g b h = 0.01 \times 400^2 = 1600 \text{ mm}^2 \Rightarrow \text{USE } 8\phi 16$$



مجاز است.

استفاده از:

پاسخ سوال ۲-

۲ج-

$$V_u \leq \frac{5}{6} \phi \sqrt{f_c'} h d, \quad d = 0.8 L_w = 0.8 \times 400 = 320 \text{ mm}$$

$$(\phi V_u)_{max} = \frac{5}{6} \times 0.75 \times \sqrt{25} \times 250 \times 320 = 2750 \times 10^3 \text{ N}$$

$$V_u = 1500 < 2750 \text{ KN} \quad \text{OK}$$

$$x_{bal} = \min \left\{ \frac{L_w}{2}, \frac{h_w}{2} \right\} = 200 \text{ mm}$$

تعیین ظرفیت برشی در طول: $\phi V_c = \frac{1}{4} \times \sqrt{25} \times 250 \times 320 + 0 = 1000 \text{ KN}$

$$\phi V_{c2} = \left[\frac{1}{2} \sqrt{25} + \frac{4000 \times (\sqrt{25} + 0)}{2000} \right] \times \frac{250 \times 320}{10} = 1000 \text{ KN}$$

$$V_u = 1500 \text{ KN}, \quad M_u = 1500 \times (6 - 2) = 6000 \text{ KN.m}$$

$$\frac{M_u}{V_u} - \frac{L_w}{2} = \frac{6000 \times 10^6}{1500 \times 10^3} - \frac{4 \times 10^3}{2} = 2000 \text{ mm} > 0 \quad \text{OK}$$

$$V_c = \min \begin{cases} V_{c1} \\ V_{c2} \end{cases} = 1000 \text{ KN}$$

$$\left(\frac{A_v}{s} \right)_{req} = \frac{V_u / \phi - V_c}{f_y d}$$

$$\left(\frac{A_v}{s} \right)_{req} = \frac{(1500 \times 10^3 / 0.75) - 1000 \times 10^3}{400 \times 320} = 0.78 \text{ mm}$$

$$S_{max} = \min \left\{ 3 \times 250, \frac{4000}{5}, 500 \text{ mm} \right\} = 500 \text{ mm}$$

$$2\phi 12 \rightarrow A_v = 2 \times \frac{\pi \times 12^2}{4} = 226 \text{ mm}^2$$

$$S_{req} = \frac{A_v}{\left(\frac{A_v}{s} \right)_{req}} = \frac{226}{0.78} = 290 \text{ mm}$$

$$P_t \geq 0.0025 \rightarrow \frac{226}{s \times 250} \geq 0.0025 \Rightarrow s \leq 362 \text{ mm}$$

$$USE \quad 2\phi 12 @ 300 \text{ mm}, \quad P_t = \frac{226}{300 \times 250} = 0.003$$



پاسخ سوال ۳-

استفاده از:

مجاز است.

۳ ج. بار فرضی ثابت در حدود ۰.۱۶، $w_c = 24 \text{ kN/m}^3$ و $w_s = 17 \text{ kN/m}^3$ (تسلیخات خاصه) بار فرضی

$$q_{D,net} = 250 - (24 \times 0.6 + 17 \times 0.5) = 0.177 \text{ MPa}$$

$$P_{D+L} = 800 + 400 = 1200 \text{ kN} \quad ; \quad M_{D+L} = 300 + 210 = 510 \text{ kN.m}$$

$$e = \frac{M}{P} = \frac{510}{1200} = 0.425 \text{ m}$$

چون توزیع تنش خاک برای مت بار با بار یکسان است
لذا است از یک من مستطیلی که بظهور داشته در بار خروج
کنترل تیت $e = 43 \text{ cm}$ مت e محور استون در جهت
اجمال کمتر است و قرار داده است و کنیم. با فرض $e/B = 10.5$

$$q_{D,net} = \frac{P_{D+L}}{B \times 1.5B} \rightarrow 1.5B^2 = \frac{1200 \times 10^3}{0.177} \Rightarrow B = 212.5 \text{ mm}$$

$$USE \ 2.0 \times 3.4 \text{ m}$$

$$P_u = 1.2 \times 800 + 1.6 \times 400 = 1600 \text{ kN}$$

$$M_u = 1.2 \times 300 + 1.6 \times 210 = 646 \text{ kN.m}$$

$$q_{ult} = \frac{1800 \times 10^3}{2000 \times 3400} = 0.24 \text{ MPa}$$

اجبار من مناسب با توزیع تنش است

$$\Rightarrow e = \frac{646}{1600} = 0.435 \text{ m} \approx 43 \text{ cm}$$

با فرض توزیع تنش

تعیین سمت من براساس کنترل برش

با فرض α بزرگترین فاصله لپه از

مستطی بر من لظز بر تیت گاه:

$$x = (3.4/2 + 0.43 - 0.25) - d = 1880 - d \text{ (mm)}$$

$$\sqrt{u} = w_u \alpha = 0.34 \times 2000 \times (1880 - d) = 480 (1880 - d)$$

$$\phi V_c = 1/8 \sqrt{f_c} B d = 1/8 \sqrt{25} \times 2000 \times d = 125 \cdot d$$

$$\sqrt{u} \leq \phi V_c \rightarrow 125 \cdot d \geq \leftarrow \therefore d = 522 \text{ mm}$$

$$USE \ h = 600 \text{ mm} \Rightarrow d = 520$$

طرح منبر بعدی خنثی

$$M_u = \frac{w_u x^2}{2} = \frac{1}{2} (0.24 \times 2000) \times 1880^2 = 848 \times 10^6 \text{ N.m}$$



کد سری سؤال: یک (۱)

زمان آزمون (دقیقه): نسی: تشریحی: ۱۲۰

تعداد سوالات: تستی: تشریحی: ۴

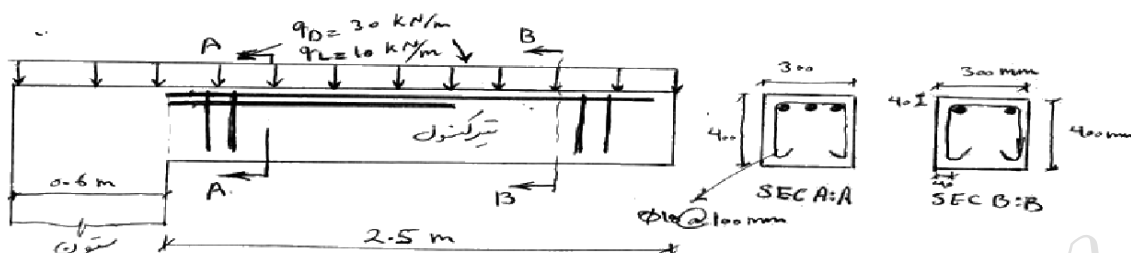
نام درس: سازه های بتن آرمه ۲

رشته تحصیلی / کد درس: مهندسی عمران-۱۳۱۳۰۹۳

مجاز است.

استفاده از:

پاسخ سوال ۴-



$$q_u = 1.2 \times 30 + 1.6 \times 10 = 52 > 1.4 q_D \quad \text{ok}$$

$$M_{max} = \frac{q_u l^2}{2} = \frac{1}{2} \times 52 \times 2.5^2 = 162.5 \text{ kN.m}$$

$$R_n = \frac{M_u}{\phi b d^2} = \frac{162.5 \times 10^6}{0.9 \times 300 \times 335^2} = 5.36 \text{ MPa}, m = \frac{f_y}{0.85 f_c} = 15.7$$

$$\rho = \frac{1}{15.7} \left\{ 1 - \sqrt{1 - \frac{2 \times 15.7 \times 5.36}{400}} \right\} = 0.0152$$

$$\rho_{tcl} = 0.319 \times 0.85 \times 1 \times \frac{30}{400} = 0.02 > \rho$$

$$A_{s, req} = 0.0152 \times 300 \times 335 = 1527 \text{ mm}^2$$

$$A_{s, pro} = 3 \times 7 \times \frac{28^2}{4} = 1846 \Rightarrow \eta = 0.83$$

$$L_d = \left(\frac{q_f}{q_{fc}} \frac{f_y}{\sqrt{f_c}} \frac{C_b + k_{tr}}{C_b + k_{tr}} \right) d_b$$

مجموع طول کلاف ها: با فرض $k_{tr} = 0$

$$C_b = \min \left\{ \begin{aligned} &40 + 10 + \frac{28}{2} = 64 \text{ mm} \\ &\frac{1}{2} \times \left[\frac{1}{2} \times (300 - 2 \times (40 + 10)) - 28 \right] = 57 \text{ mm} \end{aligned} \right. \Rightarrow C_b = 57 \text{ mm}$$

$$\frac{C_b + k_{tr}}{d_b} = \frac{57 + 0}{28} = 2.03 < 2.5 \quad \text{ok}$$

شیراز ۳۰ cm بتن زیر سگده است
مورد است. $\eta = 1.3$

$$L_d = \left(\frac{q_f}{q_{fc}} \times \frac{400}{\sqrt{30}} \times \frac{1.3 \times 1 \times 1}{2.03} \right) 28 = 1178 \text{ mm}$$

$$L_d = 0.83 \times 1178 = 978 \text{ mm}$$

این طول به ازای عرض ۶۰ cm بتن در کنار سگده است. اگر سگده در کنار سگده باشد این طول را می توانیم استفاده کنیم.