



۱- در طراحی پی منفرد ساختمانی گسیختگی برشی خاک زیر پی که حاوی خاک نرم تا عمق 10 متری می باشد، تعیین کننده است. احداث ساختمان با گودبرداری به عمق 2.5 متر همراه است. چنانچه فاصله آزاد بین دو پی مجاور با ابعاد سه متر در سه متر برابر 8 متر باشد، حداقل عمق مورد نیاز عمیق ترین گمانه از سطح زمین چند متر می باشد؟

- (۱) 8.5 (۲) 5.5 (۳) 7 (۴) 6

۲- برای تحلیل پی های انعطاف پذیر و بدست آوردن تنش زیر پی کدام روش صحیح است؟

- (۱) شبیه سازی خاک به صورت فنر (K_s)، با مقدار یکنواخت، مشروط بر اینکه پی به همراه روسازه تحلیل شود.
 (۲) شبیه سازی خاک به صورت فنر (K_s)، با مقدار یکنواخت
 (۳) شبیه سازی خاک به صورت فنر (K_s)، با سه مقدار $1.25K_s$ ، K_s و $0.8K_s$ و انتخاب بحرانی ترین نتایج آن ها
 (۴) شبیه سازی خاک به صورت فنر (K_s)، با تغییرات لازم مقدار آن در زیر سطح پی متناسب با نشست ها

۳- در ساختمان های بنایی مسلح، حداقل طول قابل قبول قسمت بحرانی در بالا و پائین ستونی به ارتفاع آزاد 2.9 متر و مقطع 400×400 mm بر حسب میلی متر به کدام یک از گزینه های زیر نزدیک تر است؟

- (۱) 200 (۲) 400 (۳) 500 (۴) 800

۴- موقعیت زمین محل احداث یک ساختمان بنایی محصور شده با کلاف به گونه ای است که شالوده یک دیوار به طول 12 متر و ضخامت 350 میلی متر، به علت شیب 5 درصدی زمین باید به صورت پلکانی اجراء شود. چنانچه عرض کرسی چینی 450 میلی متر فرض شود، حداقل حجم شالوده این دیوار به کدام یک از گزینه های زیر نزدیک تر خواهد بود؟ (پلکانی کردن شالوده با کمترین تعداد پله و با طول مساوی برای هر پله در نظر گرفته شود).

- (۱) 3 m^3 (۲) 4.5 m^3 (۳) 6 m^3 (۴) 6.5 m^3

۵- در آزمایش جذب آب یک نمونه سنگ که برای اجرای ساختمان با مصالح بنایی استفاده می شود، جرم قطعه سنگ خشک 11.5 kg بوده و بعد از جذب آب به 14.6 kg رسیده است. این مقدار جذب آب

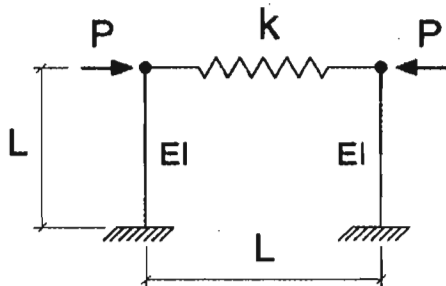
- (۱) در صورتی که سنگ، آهکی متخلخل باشد مجاز است.
 (۲) در صورتی که سنگ، رگی باشد مجاز است.
 (۳) در صورتی که سنگ، آهکی متراکم باشد مجاز است.
 (۴) در صورتی که سنگ، توف باشد مجاز است.



۶- در ساختمان‌های بنایی غیرمسلح، در صورت استفاده از دیوار سنگی، حداکثر ضخامت مجاز ملات بر حسب میلی‌متر به کدام یک از مقادیر زیر نزدیک‌تر است؟

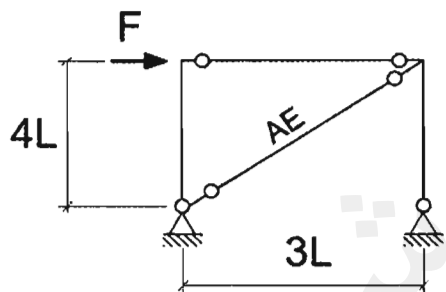
- (۱) 25 (۲) 30 (۳) 40 (۴) 50

۷- در قاب شکل زیر چنانچه $k = \frac{3EI}{L^3}$ باشد، مقدار لنگر خمشی در پای ستون‌ها به کدام یک از مقادیر زیر نزدیک‌تر است؟



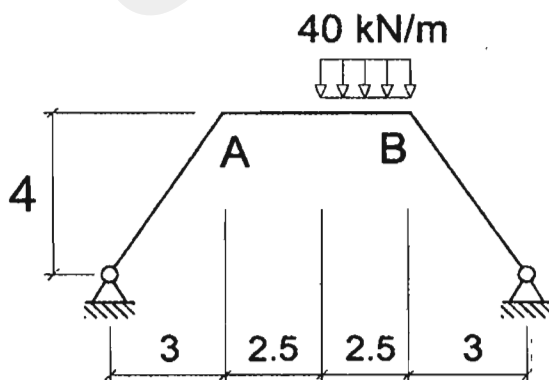
- (۱) $\frac{PL}{3}$
 (۲) $\frac{PL}{2}$
 (۳) $\frac{2PL}{3}$
 (۴) PL

۸- در قاب شکل زیر اگر سختی محوری تیر و ستون‌ها بسیار زیاد فرض شود و سطح مقطع عضو مورب برابر A باشد، مقدار سختی جانبی قاب به کدام یک از مقادیر زیر نزدیک‌تر است؟



- (۱) $0.072 \frac{AE}{L}$
 (۲) $0.12 \frac{AE}{L}$
 (۳) $0.16 \frac{AE}{L}$
 (۴) $0.128 \frac{AE}{L}$

۹- لنگر خمشی در وسط تیر AB بر حسب kN.m به کدام یک از مقادیر زیر نزدیک‌تر است؟ تمام اعضاء دارای صلبیت خمشی (EI) یکسان بوده و در شکل ابعاد به متر است.



- (۱) 79.2
 (۲) 43.5
 (۳) 37.5
 (۴) 32.6



۱۰- کدام یک از عبارات زیر صحیح است؟

- (۱) در صورتی که تهیه طیف طرح ویژه ساختگاه ضروری باشد و مقادیر طیف طرح ویژه ساختگاه بیش از مقادیر طیف طرح استاندارد باشد، مقادیر طیف طرح ویژه ساختگاه بدون هرگونه کاهش ملاک طراحی قرار می‌گیرد.
- (۲) در تعیین مقدار طیف طرح استاندارد اگر در انطباق مشخصات محل ساختگاه بین زمین نوع I و II تردیدی وجود داشته باشد، در این صورت انجام مطالعات ویژه ساختگاه الزامی است.
- (۳) مقادیر طیف طرح ویژه ساختگاه همواره کوچک‌تر از مقادیر طیف طرح استاندارد است.
- (۴) مقادیر طیف طرح استاندارد همواره کوچک‌تر از مقادیر طیف طرح ویژه ساختگاه است.
- ۱۱- نسبت ضریب بازتاب یک ساختمان با خطر نسبی زیاد و با زمان تناوب یک ثانیه و زمین نوع چهار به ضریب بازتاب یک ساختمان با خطر نسبی زیاد و با زمان تناوب یک ثانیه و زمین نوع یک به کدام یک از مقادیر زیر نزدیک‌تر است؟

(۱) 1.0

(۲) 1.12

(۳) 2.5

(۴) 2.75

- ۱۲- در تراز هر طبقه از یک ساختمان و در هر دو جهت برای آنکه مقدار برون مرکزی اتفاقی بیش از ۶ درصد بعد ساختمان در آن طبقه و در امتداد عمود بر نیروی جانبی نباشد، نسبت حداکثر تغییر مکان جانبی نسبی طبقه (که در یک انتهای ساختمان رخ می‌دهد و براساس برون مرکزی اتفاقی ۵٪ محاسبه شده است)، به حداقل تغییر مکان جانبی نسبی طبقه (که در انتهای دیگر ساختمان رخ می‌دهد و براساس برون مرکزی اتفاقی ۵٪ محاسبه شده است)، حداکثر چقدر می‌تواند باشد؟ (نزدیک‌ترین گزینه به جواب مدنظر است).

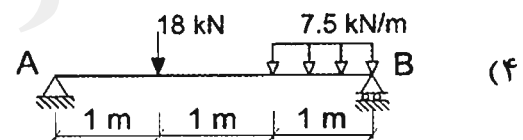
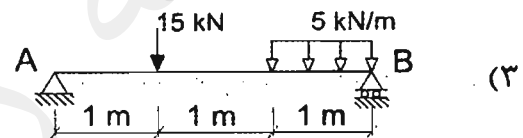
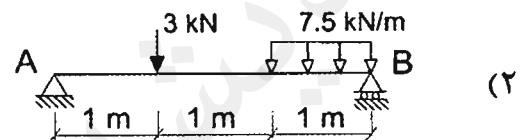
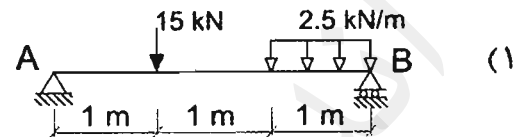
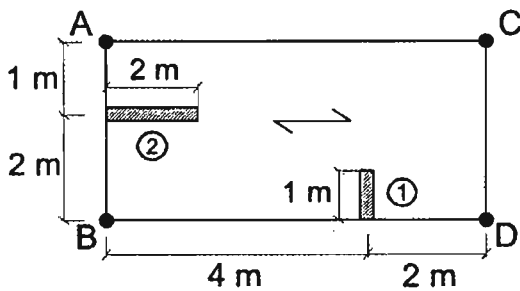
(۱) 1.2

(۲) 1.4

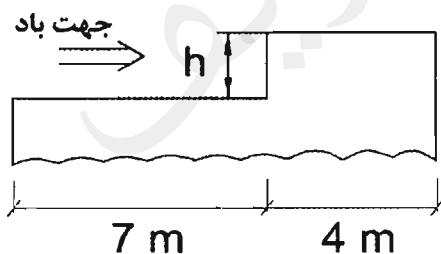
(۳) 1.6

(۴) 1.9

۱۳- در پلان شکل زیر، موقعیت تیغه‌های ۱ و ۲ با وزن واحد سطح به ترتیب برابر با 2.5 kN/m^2 و 3 kN/m^2 نشان داده شده است. بار (بدون ضریب) وارد بر تیر AB ناشی از این تیغه‌بندی‌ها به کدام یک از گزینه‌های زیر نزدیک‌تر است؟ (ارتفاع موثر تیغه‌ها برابر ۳ متر و بار زنده کف برابر 2 kN/m^2 فرض شود).



۱۴- بام ساختمانی با ۲ تراز ارتفاعی در شکل زیر نشان داده شده است. چنانچه بار برف زمین در محل قرارگیری این ساختمان برابر 2 kN/m^2 و ضرایب I_s, C_t, C_s, C_e برابر واحد باشند، حداکثر مقدار h چقدر باشد تا بار انباشتگی برف لحاظ نشود؟



$$h = 1.01 \text{ m (1)}$$

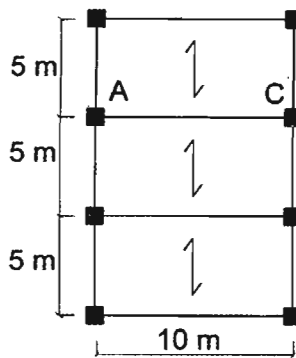
$$h = 0.74 \text{ m (2)}$$

$$h = 0.55 \text{ m (3)}$$

$$h = 0.46 \text{ m (4)}$$



۱۵- شکل زیر قسمتی از پلان یک ساختمان اداری در شهر قزوین است. تیر AC علاوه بر بارهای گسترده ناشی از بار مرده 5 kN/m^2 و بار زنده 2 kN/m^2 تحت اثر بار زنده متمرکز 80 kN نیز قرار دارد. کل نیروی قائم ناشی از زلزله برحسب kN که به این تیر وارد می‌شود، به کدام یک از موارد زیر نزدیک تر است؟



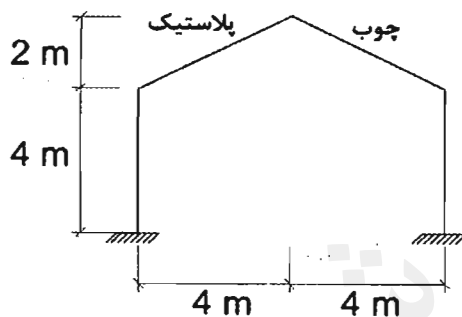
(۱) صفر

(۲) 53

(۳) 74

(۴) 90

۱۶- ساختمان نشان داده شده در شکل زیر دارای زیر بام باز و بدون گرمایش است. سطح شیب‌دار بدون مانع است و فضای کافی در پایین شیب برای پذیرش برف موجود است. در محاسبه بار برف این ساختمان نسبت ضریب شیب سطح بام با پوشش چوبی به ضریب شیب سطح بام با پوشش پلاستیکی به کدام یک از گزینه‌های زیر نزدیک تر است؟



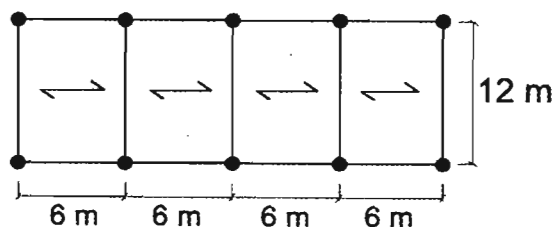
(۱) 0.80

(۲) 1

(۳) 1.25

(۴) 1.70

۱۷- یک سالن یک طبقه منظم با سقف تخت صلب که پلان آن در شکل زیر نشان داده شده است، در تبریز ساخته خواهد شد. برای سازه این سالن، سیستم کنسولی با سازه فولادی ویژه در نظر گرفته شده است. اگر ارتفاع سقف از تراز پایه 5 متر، زمین نوع III، وزن موثر لرزه‌ای ساختمان 1200 kN و مقطع ستون‌ها لوله فرض شوند، حداقل ممان اینرسی مقطع ستون‌ها برحسب mm^4 برای اینکه تغییر مکان جانبی نسبی غیرخطی طبقه از مقدار مجاز بیشتر نشود به کدام یک از گزینه‌های زیر نزدیک تر است؟ (ساختمان با اهمیت زیاد فرض می‌شود).



($F_y = 240 \text{ MPa}$)

(۱) 19000×10^4

(۲) 24000×10^4

(۳) 32000×10^4

(۴) 35000×10^4



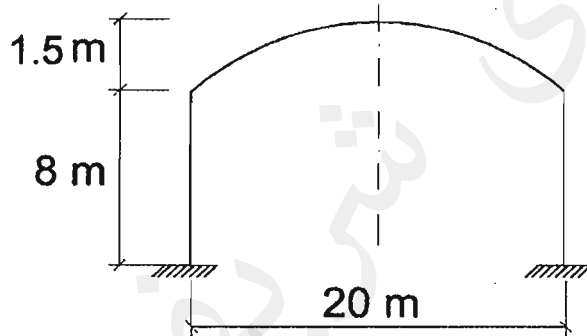
۱۸- ساختمانی دارای بام تخت و دو زهکش فرعی به قطر 150 mm و ارتفاع 150 mm از سطح بام می باشد. مساحت بامی که این زهکش در آن قرار دارد برابر با 500 مترمربع می باشد. در صورتی که شدت باران طرح 90 میلی متر بر ساعت در نظر گرفته شود، بار ناشی از باران وارد بر این بام در اطراف زهکش فرعی بر حسب kN/m^2 به کدام یک از مقادیر زیر نزدیک تر است؟

- (۱) 2
(۲) 1.5
(۳) 0.25
(۴) 1.75

۱۹- اگر در محاسبه کامپیوتری یک ساختمان بتن آرمه از نوع قاب خمشی، در محاسبه سختی موثر تیرها مقدار ممان اینرسی تیرها برابر $0.35I_g$ و در محاسبه سختی موثر ستون ها مقدار ممان اینرسی ستون ها برابر $0.7I_g$ در نظر گرفته شده باشد ($I_g =$ ممان اینرسی مقطع کل عضو بدون در نظر گرفتن فولاد است)، مقدار زمان تناوب محاسباتی حاصل از این محاسبات چه نسبتی (حدوداً) با مقدار محاسباتی مورد نظر استاندارد 2800 خواهد داشت ؟

- (۱) 1.20
(۲) 1.43
(۳) 0.70
(۴) 0.84

۲۰- بار برف حداقل برای بام قوسی شکل سقف یک درمانگاه در شهر طبس بر حسب kN/m^2 به کدام یک از مقادیر زیر نزدیک تر است؟



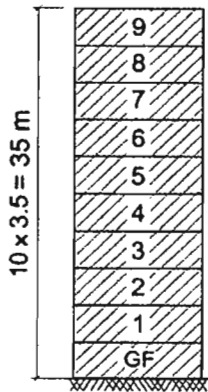
- (۱) 0.5
(۲) 0.6
(۳) 1.0
(۴) 1.2

۲۱- دو ساختمان هم ارتفاع 10 طبقه در کنار یکدیگر ساخته می شوند. ساختمان شماره یک دارای قاب خمشی فولادی متوسط + مهاربند همگرای ویژه فولادی و تغییرمکان جانبی طرح بام آن برابر 90 mm و ساختمان شماره ۲ دارای قاب خمشی فولادی ویژه + مهاربند واگرای ویژه فولادی با تغییرمکان جانبی طرح بام برابر 60 mm می باشد. تغییرمکان ها با در نظر گرفتن اثر $P-\Delta$ بدست آمده است. براساس استاندارد 2800، حداقل فاصله درز انقطاع بین این دو ساختمان در تراز بام بر حسب میلی متر به کدام یک از گزینه های زیر نزدیک تر است؟ (ارتفاع طبقات را 3.5 متر در نظر بگیرید).

- (۱) 108
(۲) 350
(۳) 510
(۴) 630



۲۲- ساختمانی ده طبقه شامل همکف (در سطح تراز پایه سازه ساختمان) و ۹ طبقه روی همکف می باشد. ارتفاع تمام طبقات 3.5 m. زمین بستر ساختمان خاک رس بسیار سخت با ضخامت 35 m و دیوارهای خارجی ساختمان غیرمسلح با مصالح بنایی و غیرسازه ای می باشند که ضریب اهمیت آن ها 1.4 است. نسبت نیروی زلزله (در حد مقاومت) وارد بر دیوارهای خارجی طبقه هشتم به نیروی زلزله وارد به دیوارهای خارجی طبقه سوم حدوداً چه عددی است؟ روش محاسبات استاتیکی معادل است و ساختمان در پهنه بندی با خطر نسبی زیاد واقع شده است. وزن موثر لرزه ای دیوارهای خارجی کلیه طبقات یکسان فرض شود.



(۱) 1

(۲) 1.63

(۳) 1.25

(۴) 1.44

۲۳- در یک ساختمان 5 طبقه با زمان تناوب اصلی 0.5 ثانیه، مقدار نیروی موثر وارد بر دیافراگم پائین ترین طبقه جهت طراحی دیافراگم، به کدام یک از مقادیر زیر نزدیک تر است؟ برش پایه ساختمان برابر V_u ، وزن موثر لرزه ای کلیه طبقات یکسان و برابر W و ارتفاع کلیه طبقات یکسان و برابر h است؟

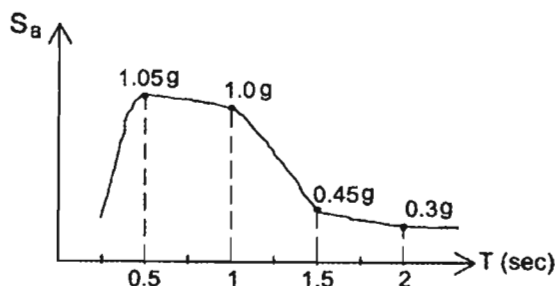
(۴) $\frac{1}{15} V_u$

(۳) $\frac{1}{10} V_u$

(۲) $\frac{1}{5} V_u$

(۱) V_u

۲۴- ساختمان یک بیمارستان دارای سیستم قاب خمشی فولادی ویژه منظم با ارتفاع 60 متر از تراز پایه می باشد. بیمارستان در تبریز و روی خاک نوع چهار قرار دارد. نمودار طیف ویژه ساختگاه برای S_a (شتاب طیفی) مطابق شکل زیر به دست آمده است. نسبت حداکثر شتاب طیفی (مورد استفاده در محاسبات سازه) برای زمان تناوب 1 ثانیه به شتاب طیفی (مورد استفاده در محاسبات سازه) برای زمان تناوب 2 ثانیه به کدام یک از مقادیر زیر نزدیک تر است؟



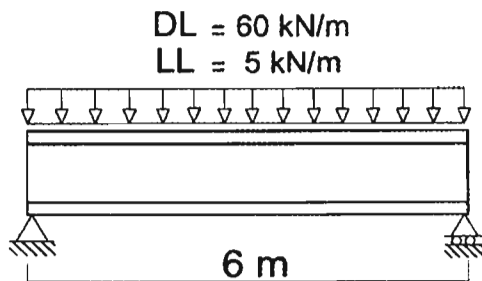
(۱) 1.8

(۲) 2.1

(۳) 2.6

(۴) 3.3

۲۵- در تیر فولادی شکل زیر با مقطع IPE450 و در طراحی به روش LRFD حداقل مقاومت خمشی مورد نیاز تیر به کدام یک از مقادیر زیر نزدیک تر است؟ از وزن تیر صرف نظر شود و تیر در طول خود دارای مهار جانبی کافی است. از مولفه قائم زلزله صرف نظر می شود.



$$F_y = 240 \text{ MPa}$$

$$E = 2 \times 10^5 \text{ MPa}$$

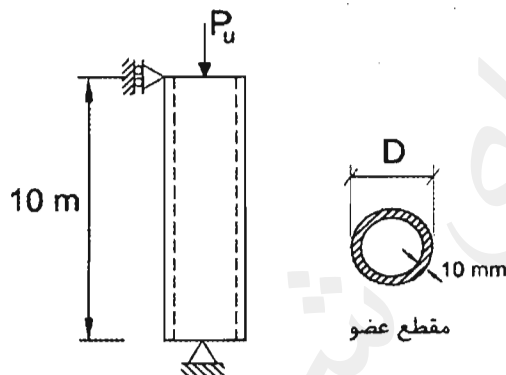
$$360 \text{ kN.m (۲)}$$

$$378 \text{ kN.m (۱)}$$

$$408 \text{ kN.m (۴)}$$

$$293 \text{ kN.m (۳)}$$

۲۶- در عضو فشاری غیر باربر لرزه‌ای شکل زیر بدون توجه به میزان بار وارده، حداکثر و حداقل قطر قابل قبول برای مقطع به ترتیب به کدام یک از مقادیر زیر نزدیک تر است؟



$$F_y = 240 \text{ MPa}$$

$$E = 2 \times 10^5 \text{ MPa}$$

$$F_u = 370 \text{ MPa}$$

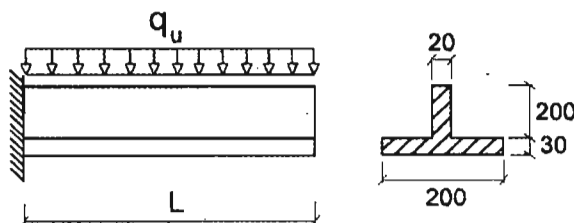
$$200 \text{ mm و } 1000 \text{ mm (۱)}$$

$$160 \text{ mm و } 1000 \text{ mm (۲)}$$

$$200 \text{ mm و } 900 \text{ mm (۳)}$$

$$160 \text{ mm و } 900 \text{ mm (۴)}$$

۲۷- در یک عضو خمشی طره‌ای با مقطع شکل زیر نسبت لنگر پلاستیک مقطع به لنگر تسلیم آن نسبت به دورترین تار کششی مقطع به کدام یک از مقادیر زیر نزدیک تر است؟ (ابعاد به میلی‌متر است)



$$F_y = 240 \text{ MPa}$$

$$E = 2 \times 10^5 \text{ MPa}$$

$$1.35 (۱)$$

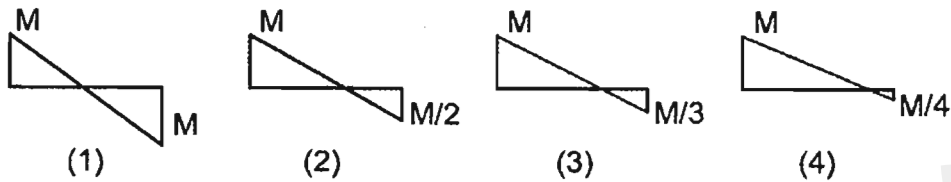
$$1.65 (۲)$$

$$1.80 (۳)$$

$$2.40 (۴)$$

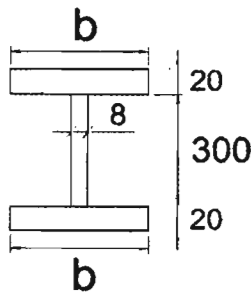


۲۸- در شکل‌های زیر نمودار لنگر خمشی چند تیر فولادی به طول L که در آن‌ها مهارهای جانبی فقط در ابتدا و انتهای تیر قرار دارند، نشان داده است. کدامیک از تیرهای زیر به لحاظ کماتش جانبی - پیچشی از شرایط بحرانی تری برخوردار است؟



- (۱) تیر (۱) (۲) تیر (۲)
(۳) تیر (۳) (۴) تیر (۴)

۲۹- در یک تیر فولادی با مقطع شکل زیر چنانچه فاصله مهارهای جانبی برابر ۳ متر باشد، آنگاه بدون توجه به نمودار لنگر خمشی تیر، حداقل پهنای بال مقطع (b) برای آنکه حالت حدی کماتش جانبی - پیچشی حاکم بر مقاومت خمشی اسمی تیر نشود، به کدامیک از مقادیر زیر نزدیک تر است؟ (ابعاد به میلی‌متر است)

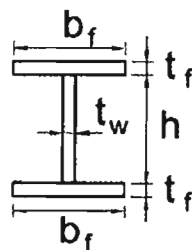
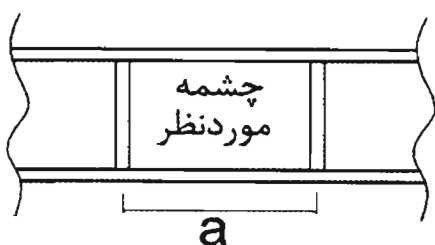


$$F_y = 240 \text{ MPa}$$

$$E = 2 \times 10^5 \text{ MPa}$$

- (۱) 200 mm
(۲) 230 mm
(۳) 260 mm
(۴) 300 mm

۳۰- در یک تیر I شکل فولادی ساخته شده از ورق در یکی از چشمه‌ها مقدار ضریب k_v برابر ۱۰ محاسبه شده است. حداکثر مقدار h/t_w برای آنکه در این چشمه تعبیه سخت‌کننده‌های عرضی اضافی عملاً نتواند مقدار مقاومت برشی اسمی مقطع را افزایش دهد، به کدامیک از مقادیر زیر نزدیک تر است؟



$$F_y = 240 \text{ MPa}$$

$$E = 2 \times 10^5 \text{ MPa}$$

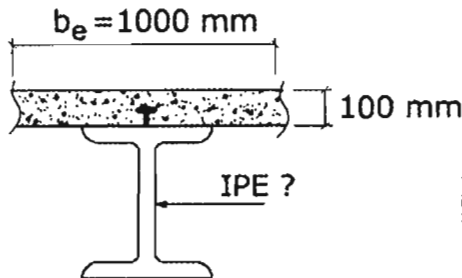
(۴) 123

(۳) 64

(۲) 70

(۱) 100

۳۱- چنانچه تیر مختلط نشان داده شده در شکل زیر دارای عملکرد مختلط کامل باشد، آنگاه حداقل شماره نیمرخ قابل قبول از نوع IPE برای آنکه فاصله محور خنثی پلاستیک مقطع از بالای بتن بیش از نصف ضخامت دال بتن باشد، به کدامیک از نیمرخ‌های زیر نزدیک‌تر است؟



$$f_c = 25 \text{ MPa}$$

$$F_y = 240 \text{ MPa}$$

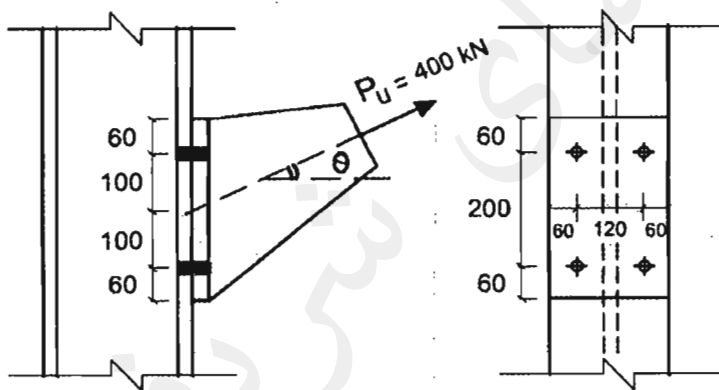
IPE 330 (۴

IPE 270 (۳

IPE 220 (۲

IPE 180 (۱

۳۲- در اتصال اتکایی شکل زیر قطر پیچ‌ها برابر ۲۰ میلی‌متر و پیچ‌ها از نوع ۸.۸ هستند. حداکثر زاویه θ قابل قبول برای نیروی P_u به کدامیک از مقادیر زیر نزدیک‌تر است؟ فرض کنید سطح برش پیچ‌ها از قسمت دندانه‌شده می‌گذرد (در شکل ابعاد به میلی‌متر است).



(۱) ۲۵ درجه

(۲) ۴۰ درجه

(۳) ۶۰ درجه

(۴) ۷۵ درجه

۳۳- تیر پیوند قاب مهاربندی‌شده واگرا دارای مقطع I شکل متقارن بوده و هر بال آن دارای مقطع $200 \times 12 \text{ mm}$ و جان آن دارای مقطع $400 \times 10 \text{ mm}$ است. اگر نیروی محوری در تیر پیوند ناچیز باشد، حداکثر دوران غیرارتجاعی مجاز تیر پیوند به طول ۱۱۰۰ mm نسبت به ناحیه خارج از آن بر حسب رادیان به کدامیک از مقادیر زیر نزدیک‌تر است؟

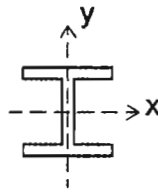
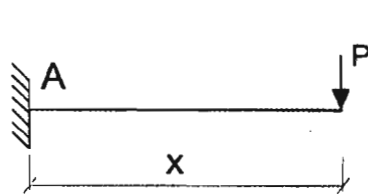
(۱) ۰.۰۲

(۲) ۰.۰۴

(۳) ۰.۰۶

(۴) ۰.۰۸

۳۴- در شکل زیر، تیر فقط در نقطه A تکیه‌گاه جانبی دارد. اگر مقطع تیر IPE220 بوده و مقاومت خمشی اسمی آن حول محور X برابر 0.8Mp تیر باشد، حداکثر طول مجاز تیر برحسب متر به کدام یک از گزینه‌های زیر نزدیک‌تر است؟



$$F_y = 240 \text{ MPa}$$

$$E = 2 \times 10^5 \text{ MPa}$$

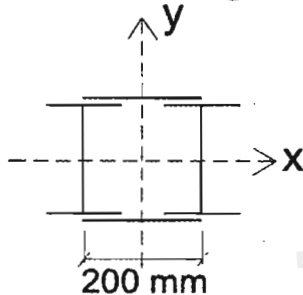
2.5 (۲)

3.0 (۱)

1.5 (۴)

2.0 (۳)

۳۵- ستونی از 2IPE300 که به فاصله 200 mm از یکدیگر قرار دارند، با بست‌های موازی (که با جوش به ستون متصل شده‌اند) با فاصله‌های محور به محور 1.40 m از هم ساخته شده است. طول ستون 5.5 متر بوده و در دو جهت مهار شده است. برای تعیین مقاومت فشاری اسمی ستون ناشی از حالت حدی کمانش خمشی، مقدار نسبت لاغری طراحی ستون به کدام گزینه نزدیک‌تر می‌باشد؟ (فرض کنید کلیه ضوابط طراحی بست‌ها رعایت می‌شوند).



36 (۱)

44 (۲)

52 (۳)

63 (۴)

۳۶- مقاومت برشی طراحی ناودانی UNP300 در امتداد عمود بر محور ضعیف مقطع برحسب kN به کدام یک از مقادیر زیر نزدیک‌تر است؟ عضو تحت پیچش قرار ندارد و هیچ سخت‌کننده عرضی وجود ندارد.

$$F_y = 240 \text{ MPa}$$

461 (۴)

414 (۳)

388 (۲)

207 (۱)

۳۷- مقاومت فشاری اسمی یک ستون فولادی به طول 3.2 متر از ناودانی UNP300 براساس حالت حدی کمانش خمشی - پیچشی برحسب kN به کدام یک از مقادیر زیر نزدیک‌تر است؟ (ضریب طول موثر این ستون برای کمانش حول محور تقارن مقطع آن برابر 1.8، عمود بر محور تقارن مقطع برابر 1.0 و حول محور طولی عضو برابر 1.0 می‌باشد).

685 (۴)

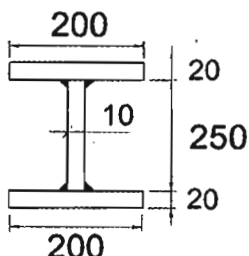
760 (۳)

968 (۲)

1075 (۱)

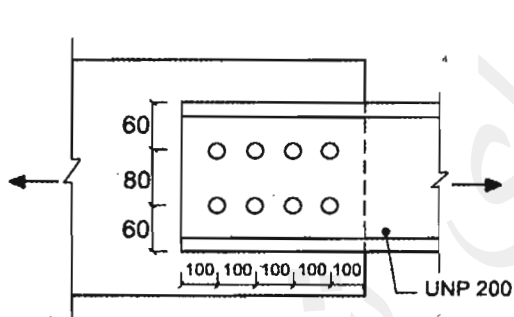


۳۸- فرض کنید در یک قاب خمشی فولادی ویژه برای تیرها از مقطع شکل زیر استفاده شده است. برای این تیر به کار بردن کدام یک از اتصالات گیردار زیر مجاز نمی باشد؟ (طول خالص تیر برابر 5 متر بوده، $F_y = 240 \text{ MPa}$ و $E = 2 \times 10^5 \text{ MPa}$ می باشد، همچنین در شکل ابعاد به میلی متر است).



- (۱) RBS
- (۲) BUEEP
- (۳) WUF-W
- (۴) BFP

۳۹- در عضو کششی شکل زیر حداکثر قطر اسمی سوراخ استاندارد برای آنکه بتوان از حضور سوراخ در عضو کششی صرف نظر نمود، به کدام یک از مقادیر زیر نزدیک تر است؟ (فرض کنید فاصله از لبه و فاصله مرکز تا مرکز سوراخها رعایت شده اند و فقط کنترل حالت های حدی تسلیم کششی و گسیختگی کششی عضو ناودانی مدنظر است. همچنین فرض کنید در شکل ابعاد به میلی متر است).



$$F_y = 240 \text{ MPa}$$

$$F_u = 372 \text{ MPa}$$

$$E = 2 \times 10^5 \text{ MPa}$$

- (۱) 24 mm
- (۲) 27 mm
- (۳) 30 mm
- (۴) 33 mm

۴۰- در یک تیر بتن آرمه پیش ساخته از بتن با شن و ماسه سبک استفاده شده است. در صورتیکه مقاومت فشاری مشخصه نمونه استوانه ای استاندارد بتن 25 MPa باشد، مقاومت برشی بتن (v_c) بر حسب MPa به کدام یک از مقادیر زیر نزدیک تر است؟

- (۱) 0.52
- (۲) 0.65
- (۳) 0.70
- (۴) 0.93

۴۱- برای مقطع تیر بتن آرمه به عرض 500 میلی متر و ارتفاع موثر 600 میلی متر و با 4 میلگرد کششی به قطر 25 میلی متر و $f_y = 400 \text{ MPa}$ و با فرض توزیع تنش یکنواخت عمود بر مقطع در قسمت فشاری بتن برابر 24 MPa ، نسبت M_{pr} (لنگر خمشی مقاوم محتمل) به M_n (لنگر خمشی مقاوم اسمی) به کدام مقدار نزدیک تر است؟ (در محاسبات از اثر آرماتور فشاری صرف نظر شود).

- (۱) 1.35
- (۲) 1.27
- (۳) 1.23
- (۴) 1.15



۴۲- در یک تیر بتن آرمه با تکیه‌گاه‌های ساده تغییرشکل آنی ناشی از بار دائمی برابر 5 mm برآورد شده است. تغییرشکل کل تیر ناشی از بار دائمی (شامل اضافه افتادگی درازمدت) براساس روش تقریبی پس از یکسال به کدام مقدار نزدیک‌تر است؟ (نسبت سطح مقطع آرماتور فشاری به سطح موثر در مقطع وسط دهانه برابر 0.005 می‌باشد).

- (۱) 8.6 mm
(۲) 10.6 mm
(۳) 12.0 mm
(۴) 13.0 mm

۴۳- در یک تیر پیش‌تنیده از نوع پس‌کشیده، با بتن با ضریب ارتجاعی کوتاه‌مدت برابر 20000 MPa و ضریب ارتجاعی فولاد پیش‌تنیده برابر 185000 MPa، مقدار تنش بتن ناشی از نیروی پیش‌تنیدگی اولیه در مرکز ثقل عضو برابر 15 MPa است. اتلاف تنش در فولاد پس‌کشیده ناشی از کوتاه شدن الاستیک بتن حدوداً چند مگاپاسکال خواهد بود؟

- (۱) 50
(۲) 70
(۳) 110
(۴) 140

۴۴- در یک ستون به مقطع دایره و به قطر 350 میلی‌متر، در صورتی که از دورپیچ استفاده شده و ضخامت پوشش بتنی روی میلگردهای طولی 25 میلی‌متر فرض شود، حداکثر مجاز گام دورپیچ چقدر است؟

- (۱) 100 میلی‌متر
(۲) 75 میلی‌متر
(۳) 25 میلی‌متر
(۴) 50 میلی‌متر

۴۵- سازه یک ساختمان سه طبقه از نوع بتن آرمه با دال‌های دوطرفه مسطح و ضخامت موثر 200 mm و ستون‌های همه طبقات با مقطع 600×600 mm طراحی شده است. فواصل محور ستون‌ها در دو جهت 7 m و بتن مصرفی از رده C30 می‌باشد. حداکثر نیروی برشی مقاوم بتن دال با رفتار دوطرفه در محل ستون‌های میانی بدون استفاده از آرماتور برشی یا کلاک برشی برحسب kN به کدام گزینه نزدیک‌تر است؟

- (۱) 820
(۲) 910
(۳) 1000
(۴) 1360

۴۶- در صورتی که رده بتن مصرفی در یک شالوده C30 باشد، نیروی برش دوطرفه مقاوم شالوده برای ستون میانی، برابر با نیروی برش نهائی ایجادشده بوده و نیازی به میلگرد برشی نمی‌باشد. اگر رده بتن مصرفی در این شالوده به C25 تقلیل داده شود، چند درصد از نیروی برشی نهایی موجود باید توسط میلگردهای برشی تامین شود؟ (ابعاد مقطع ستون 600×400 میلی‌متر و عمق موثر شالوده برابر 520 mm فرض شود).

- (۱) 10
(۲) 45
(۳) 55
(۴) 90



۴۷- محاسبات نشان می‌دهد که در یکی از دیوارهای برشی یک ساختمان یک طبقه بتنی با شکل‌پذیری زیاد که ارتفاع آن ۶ متر و طول آن ۴.۸ متر است، نسبت میلگردهای قائم موردنیاز ناشی از بارهای محوری و لنگر خمشی نهایی، ۰.۳ درصد و نسبت میلگردهای افقی ناشی از بارهای برشی نهایی ۰.۳۸ درصد است. چنانچه ضخامت دیوار ۴۰۰ میلی‌متر باشد و در هر امتداد از دو شبکه میلگرد استفاده شود، کدام یک از گزینه‌های زیر حداقل میلگرد گذاری صحیح برای دو شبکه را نشان می‌دهد؟

- ۱) میلگرد قائم $\Phi 14@200$ mm و میلگرد افقی $\Phi 14@200$ mm
- ۲) میلگرد قائم $\Phi 14@250$ mm و میلگرد افقی $\Phi 14@200$ mm
- ۳) میلگرد قائم $\Phi 14@200$ mm و میلگرد افقی $\Phi 14@150$ mm
- ۴) میلگرد قائم $\Phi 12@200$ mm و میلگرد افقی $\Phi 12@150$ mm

۴۸- تحلیل سازه نشان می‌دهد که حداکثر بار محوری فشاری نهایی وارد بر یک شمع درجا به قطر ۸۵۰ mm برابر ۲۴۰۰ kN و حداکثر بار محوری کششی نهایی نیز نصف آن است. اگر این شمع فقط تحت بارهای محوری قرار داشته و رده بتن آن C25 و میلگردهای مصرفی در آن از نوع S400 باشد، حداقل میلگرد طولی قابل قبول برای این شمع با کدام یک از گزینه‌های زیر مطابقت دارد؟ (تمام طول شمع در لایه‌های متراکم خاک قرار دارد).

- | | |
|----------------|----------------|
| ۱) $12\Phi 20$ | ۲) $12\Phi 18$ |
| ۳) $12\Phi 25$ | ۴) $16\Phi 22$ |

۴۹- در یک ساختمان با سازه بتن‌آرمه، شالوده‌ها از نوع نواری با مقطع عرضی $b \times h = 2 \times 1.2$ m است. در محل ستون‌ها آرماتورهای کششی طولی پایین $\Phi 25@200$ mm طراحی شده‌اند. نسبت سطح مقطع این آرماتورها به حداقل مجاز، به کدام گزینه نزدیک‌تر است؟ (فاصله مراکز آرماتورها از هر لبه شالوده ۱۰۰ mm، عمق موثر شالوده ۱۱۰۰ mm و سطح مقطع آرماتورهای موردنیاز براساس محاسبات 3500 mm^2 می‌باشد).

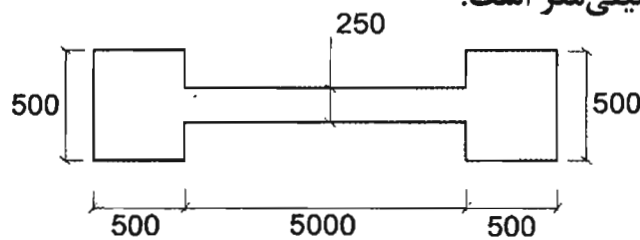
- | | | | |
|--------|---------|--------|--------|
| ۱) ۱.۱ | ۲) ۱.۲۵ | ۳) ۱.۵ | ۴) ۱.۶ |
|--------|---------|--------|--------|

۵۰- در یک ساختمان با سازه بتن‌آرمه و سیستم قاب‌های مهار نشده، یکی از تیرهای اصلی دارای مقطع عرضی $b \times h = 400 \times 600$ mm، عمق موثر ۵۳۰ mm و آرماتورهای کششی $4\Phi 28$ می‌باشد. بتن سازه از رده C30 و نسبت مدول الاستیسیته فولاد به بتن ۱۰ فرض می‌شود. نسبت ممان اینرسی مقطع ترک‌خورده با در نظر گرفتن آرماتورهای کششی (I_{cr}) به ممان اینرسی ترک‌نخورده بدون در نظر گرفتن اثر آرماتور (I_g) به کدام گزینه نزدیک‌تر است؟

- | | | | |
|---------|--------|--------|--------|
| ۱) ۰.۳۵ | ۲) ۰.۵ | ۳) ۰.۷ | ۴) ۱.۵ |
|---------|--------|--------|--------|



۵۱- در شکل زیر، مقطع یک دیوار برشی با شکل پذیری زیاد نشان داده شده است. در یکی از ترکیبات بارگذاری، بار محوری نهایی در این دیوار برابر $P_u = 5000 \text{ kN}$ و لنگر خمشی نهایی حول محور قوی $M_u = 7500 \text{ kN.m}$ است. چنانچه محاسبات نشان دهد که تحت این ترکیب بارگذاری، تامین اجزاء مرزی ضروری بوده و این اجزای مرزی ستون‌های دو انتهای دیوار در نظر گرفته شوند، تعیین کنید کدام یک از گزینه‌های زیر کمترین میلگرد قابل قبول در جزء مرزی را مشخص می‌کند؟ (رده بتن C25 و نوع میلگرد S400 فرض می‌شود. فرض کنید در عضو مرزی از تنگ‌های موازی استفاده می‌شود و جزء مرزی را می‌توان به صورت یک عضو میله‌ای در نظر گرفت). در شکل ابعاد به میلی‌متر است.



16Φ25 (۱)

16Φ18 (۲)

16Φ22 (۳)

16Φ20 (۴)

۵۲- ممان اینرسی موثر مقطع یک تیر بتن‌آرمه با تکیه‌گاه‌های ساده، به ازای بارهای مرده گسترده یکنواخت، 20 درصد بیش از ممان اینرسی مقطع ترک خورده آن با در نظر گرفتن اثر آرماتور بوده و تغییر شکل آنی در وسط دهانه 8 mm است. تغییر شکل آنی ناشی از اعمال بار زنده گسترده یکنواخت، که از نظر عددی مقدار شدت آن نصف بار مرده است، به کدام یک از گزینه‌های زیر نزدیک‌تر است؟

6 mm (۲)

4 mm (۱)

12 mm (۴)

7 mm (۳)

۵۳- در یک منبع آب زیرزمینی از بتن‌آرمه با بتن C30 که ابعاد داخلی آن $8 \times 8 \times 3 \text{ m}$ و ضخامت دیوارها 300 mm می‌باشد، آرماتورهای قائم دیوارها (در لایه داخلی منبع) براساس محاسبات مقاومت $\Phi 16 @ 250 \text{ mm}$ از نوع S340 طراحی شده‌اند، اما عرض ترک در میانه ارتفاع دیوارها و در سطوح داخلی بزرگتر از حد مجاز محاسبه شده است. در حالت حدی بهره‌برداری، تنش کششی میلگردها 150 MPa می‌باشد و محاسبات دقیق برای عرض ترک مورد نظر نیست. کدام گزینه راه حل مناسب و موثر جهت محدود کردن عرض ترک می‌باشد؟ ضخامت پوشش بتن تا مرکز آرماتورها 65 mm است و رفتار دیوار به صورت دال در نظر گرفته شود و از اثر بار محوری (قائم) روی دیوار صرف نظر گردد.

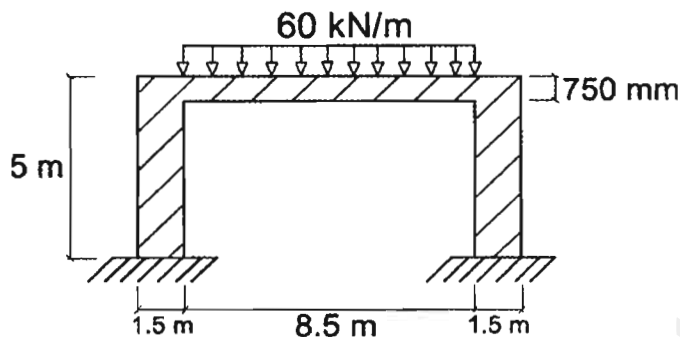
(۱) افزودن پوشش بتن روی آرماتور

(۲) استفاده از میلگردهای نوع S400

(۳) استفاده از بتن نوع C35

(۴) استفاده از میلگردهای با قطر کوچکتر و فاصله کمتر

۵۴- مطابق شکل زیر، در یک قاب خمشی بتن مسلح، تیر با مقطع $500 \times 750 \text{ mm}$ و پایه‌های طرفین با مقطع $1500 \times 3000 \text{ mm}$ بوده و تیر تحت تاثیر یک بار مرده دائمی 60 kN/m (شامل وزن تیر) قرار می‌گیرد. تغییر شکل قائم کل وسط دهانه ۷ سال پس از اجرا ناشی از بار دائمی یادشده برحسب میلی‌متر به کدام‌یک از گزینه‌های زیر نزدیک‌تر است؟ $E_c = 22 \times 10^3 \text{ MPa}$ ، ممان اینرسی موثر مقطع تیر (I_e) برابر نصف ممان اینرسی مقطع ترک‌نخورده بدون لحاظ اثر آرماتور (I_g) فرض شود؛ همچنین در وسط دهانه مقدار آرماتور فشاری ناچیز فرض شود و از تغییر شکل قائم پایه‌ها، صرف‌نظر گردد. طول موثر دهانه تیر در محاسبات 8.5 m در نظر گرفته شود و رده بتن C25 می‌باشد.



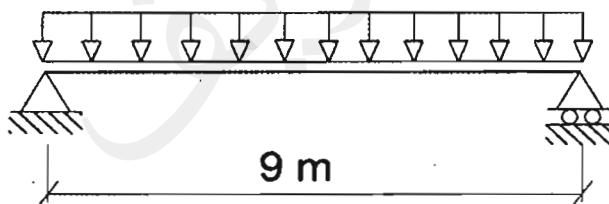
25 (۱)

20 (۲)

9 (۳)

13 (۴)

۵۵- یک تیر دو سر ساده بتن آرمه پیش‌ساخته با مقطع مستطیل شکل به طول دهانه ۹ متر، عرض مقطع 400 mm و ارتفاع موثر مقطع 525 mm ، تحت اثر بار گسترده یکنواخت مرده 20 kN/m (شامل وزن تیر) و بار گسترده یکنواخت زنده 15 kN/m قرار خواهد داشت. تعیین کنید به‌طور نظری حداقل در چند درصد از طول تیر باید آرماتور برشی قرار داده شود؟ (از مولفه قائم زلزله صرف‌نظر شود و نزدیکترین گزینه به پاسخ انتخاب گردد. همچنین بتن از رده C25 و میلگرد از نوع S340 در نظر گرفته شود).



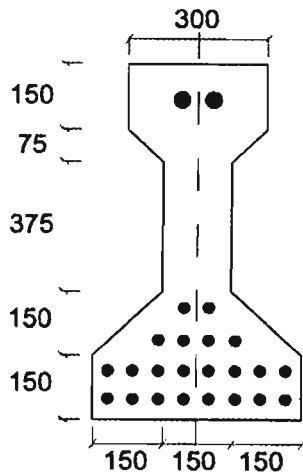
100 درصد (۱)

70 درصد (۲)

50 درصد (۳)

30 درصد (۴)

۵۶- مقطع یک تیر بتنی پیش‌تنیده در شکل زیر نشان داده شده است. نسبت مقدار تغییرشکل نسبی حاصل از وارفتگی بتن شش ماه بعد از پیش‌تنیده شدن تیر به مقدار تغییرشکل نسبی اولیه به کدام یک از مقادیر زیر نزدیک‌تر است؟ (مقدار ضریب وارفتگی بتن برابر 1.8 در نظر گرفته شود. همچنین ابعاد روی شکل برحسب میلی‌متر است).



(۱) 1.56

(۲) 1.23

(۳) 1.75

(۴) 1.18

۵۷- در طراحی یک دیوار وزنی حائل نگهبان به ارتفاع 3.5 متر، برای تامین مقاومت لغزش در شرایط استاتیکی، به اصطکاک بین شالوده و خاک و نیروی مقاوم خاک جلوی دیوار اکتفا می‌شود. اگر نیروی رانش خاک پشت دیوار 37 kN در واحد مترطول دیوار و مقاومت ناشی از اصطکاک بین شالوده و خاک 51 kN در واحد مترطول دیوار باشد، حداقل مقاومت ناشی از نیروی مقاوم خاک جلوی دیوار بر حسب کیلونیوتن در واحد مترطول دیوار به کدام یک از گزینه‌های زیر نزدیک‌تر است؟ (روش تنش مجاز مدنظر است).

(۴) 23

(۳) 17

(۲) 5

(۱) صفر

۵۸- در دیوارهای اطراف زیرزمین که انتهای دیوار به سقف سازه متکی است، در شرایط بارگذاری استاتیکی برای تعیین فشار خاک در پشت دیوار از فشار خاک در کدام حالت باید استفاده شود؟ (شرایط خاصی از قبیل فشار آب، ریشه گیاهان، تورم خاک، یخبندان، برخاست و ترک‌کششی وجود ندارد و خاک پشت دیوار به‌صورت لایه‌لایه خاکریزی و متراکم نشده است).

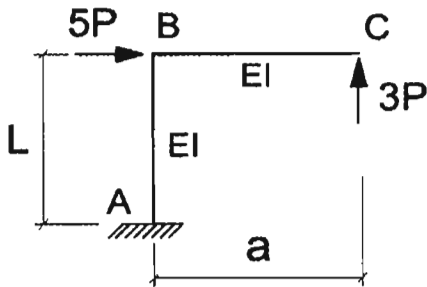
(۱) سکون

(۲) مقاوم

(۳) محرک

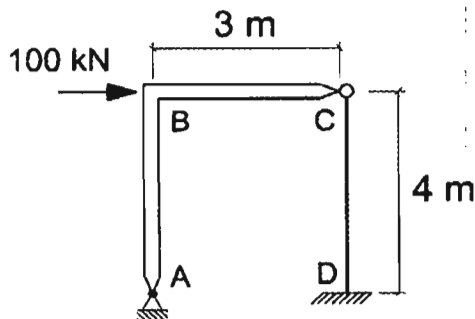
(۴) بسته به مقدار تغییرشکل افقی، مقاوم یا محرک

۵۹- در شکل مقابل نسبت $\frac{a}{L}$ چقدر باشد تا دوران نقطه B از سازه صفر شود؟



- (۱) 5
3
3
5
6
5
5
6
(۲) 3
1
5
6
5
1
6
(۳) 6
5
5
1
6
(۴) 5
1
6

۶۰- در قاب نشان داده شده قطعه ABC صلب و قطعه DC، عضو الاستیک منشوری، با مقطع مربع به طول ضلع 100 mm فرض می‌شود. اگر از تغییرشکل‌های برشی و آثار تغییر شکل‌های درجه دوم صرف‌نظر شود، مقدار لنگر در تکیه‌گاه D بر حسب N.m به کدامیک از مقادیر زیر نزدیک‌تر است؟



- (۱) صفر
(۲) 110
(۳) 200
(۴) 300



شماره سؤالات	پاسخ
۳۱	۳
۳۲	۲
۳۳	۳
۳۴	۱
۳۵	۴
۳۶	۳
۳۷	۱
۳۸	۲
۳۹	۳
۴۰	۱
۴۱	۳
۴۲	۲
۴۳	۲
۴۴	۴
۴۵	۲
۴۶	۳
۴۷	۱
۴۸	۱
۴۹	۱
۵۰	۲
۵۱	۴
۵۲	۲
۵۳	۴
۵۴	۴
۵۵	۲
۵۶	۱
۵۷	۴
۵۸	۱
۵۹	۴
۶۰	۲

شماره سؤالات	پاسخ
۱	۱
۲	۴
۳	۳
۴	۲
۵	۴
۶	۳
۷	۱
۸	۱
۹	۳
۱۰	۱
۱۱	۳
۱۲	حذف
۱۳	۱
۱۴	۳
۱۵	۲
۱۶	۳
۱۷	۲
۱۸	۴
۱۹	۱
۲۰	۲
۲۱	۳
۲۲	۴
۲۳	۲
۲۴	۲
۲۵	۱
۲۶	۴
۲۷	۳
۲۸	۴
۲۹	۲
۳۰	۱