

503A

503
A



دفاتر امور موقرات ملی ساختمان ایران است

وزارت راه و شهرسازی
سازمان مسکن و ساختمان
دفتر امور موقرات ملی ساختمان

دفترچه آزمون درود به مرکز مدیدسان درسنه

عمران (محاسبات)

مشخصات آزمون

مشخصات فردی را حتماً تکمیل نمایید.

تاریخ آزمون: ۹۱/۱۲/۲۵

تعداد سوالات: ۶۰ سوال

زمان پاسخگویی: ۲۱۰ دقیقه

تذکرات:

- سئوالات بصورت چهارچوایی می‌باشد. کاملترین پاسخ درست را بعنوان گزینه صحیح انتخاب و در پاسخnam علامت بگذارید.
- به پاسخ‌های اشتباه یا بیش از یک انتخاب $\frac{1}{3}$ نمره منفی تعلق می‌گیرد.
- امتحان بصورت جزو باز می‌باشد. هر داوطلبی فقط حق استفاده از جزو خود را دارد و استفاده از جزو دیگران در جلسه آزمون ممنوع است.
- استفاده از ماشین حساب‌های مهندسی بلامانع است ولی اوردن و استفاده از هرگونه تلفن همراه، رایانه، لپ تاپ و تبلت ممنوع است.
- از درج هرگونه علامت یا نشانه بر روی پاسخnam خودداری نمایید. در غیر این صورت از تصحیح پاسخnam خودداری خواهد شد.
- در پایان آزمون، دفترچه سوالات و پاسخnam به مستوان تحويل گردد، عدم تحويل دفترچه سوالات موجب عدم تصحیح پاسخnam می‌گردد.
- نظر به اینکه پاسخnam توسط ماشین تصحیح خواهد شد لذا مستولیت عدم تصحیح پاسخnam‌های که بصورت ناقص، مخدوش یا بدون استفاده از مداد نرم پر شده باشد بعهده داوطلب است.
- کلیه سوالات با ضریب یکسان محاسبه خواهد شد و حد نصاب قبولی ۵۰ درصد می‌باشد.

برگزار کننده:

شرکت خدمات آموزشی سازمان سنجش آموزش کشور



- ۱- در مورد ساختمان‌های آجری با کلاف در مناطق سردسیر و دارای یخ‌بندان، تراز زیر شالوده نواری به ضخامت ۶۰ سانتیمتر در زیر دیوار باربر باید حداقل در چه عمقی از سطح زمین قرار گیرد؟
- (۱) ۴۰ سانتیمتر
 - (۲) ۶۰ سانتیمتر
 - (۳) ۱۰۰ سانتیمتر
 - (۴) به ضخامت دیوار بستگی دارد.
- ۲- مقدار حداقل هم‌پوشانی آرماتورهای کلاف افقی با قطر ۱۰ میلیمتر در ساختمان‌های آجری کلاف‌دار در محل تلاقی کلاف‌ها بر حسب سانتیمتر چقدر است؟
- (۱) ۵۰
 - (۲) ۶۰
 - (۳) ۲۴
 - (۴) ۴۰
- ۳- در بررسی طراحی ژئوتکنیکی یک ساختمان ۶ طبقه با ارتفاع ۲۰ متر و ابعاد پلان $40 \times 30\text{ m}$ با عمق گودبرداری ۴ متر که قرار است با پی‌های مجزا طراحی گردد، ژرفای گمانه از تراز زیر پی از چه مقدار نباید کمتر باشد؟ ساختمان در معرض خطرپذیری غیرعادی نبوده و دشواری ویژه‌ای وجود ندارد.
- (۱) ۳۰ متر
 - (۲) ۳۵ متر
 - (۳) ۴۰ متر
 - (۴) ۵۰ متر
- ۴- دیوار حائل زیرزمین یک ساختمان به ارتفاع ۳ متر بصورت طره‌ای عمل می‌کند. ضرائب فشار فعال و مقاوم خاک به ترتیب برابر $k_a = 0.25$ و $k_p = 4$ می‌باشند. وزن مخصوص خاک برابر $\gamma = 20 \text{ kN/m}^3$ اعلام شده است. حداقل نیروی رانش وارد به هر متر طول از دیوار در شرایط بارگذاری عادی استاتیکی و بدون اعمال ضرایب بار بر حسب کیلونیوتن، چقدر باید در نظر گرفته شود؟
- (۱) ۷۵
 - (۲) ۲۷
 - (۳) 22.5
 - (۴) 12.5
- ۵- کدام عبارت در رابطه با رده ژئوتکنیکی صحیح نمی‌باشد؟
- (۱) ساختمان اداری ده طبقه که در شرایط دشوار ژئوتکنیکی قرار ندارد، رده ژئوتکنیکی دو دارد.
 - (۲) ساختمان تجاری با زیرزمین سه طبقه، رده ژئوتکنیکی سه دارد.
 - (۳) ساختمان شانزده طبقه اداری با یک طبقه زیرزمین رده ژئوتکنیکی سه دارد.
 - (۴) ساختمان دو طبقه مسکونی با ارتفاع ده متر با مساحت اشغال ۴۰۰ متر مربع و عدم وجود مسائل خاص ژئوتکنیکی، رده ژئوتکنیکی یک دارد.

۶- ستونی به ابعاد $40 \times 40 \text{ cm}$ در مرکز یک پی منفرد به ابعاد $180 \times 50 \text{ cm}$ قرار دارد. در قسمت تحتانی پی از $10\Phi 25$ در هر جهت استفاده شده است. در صورتی که پوشش بتن برابر 6 cm و رده بتن $C25$ و رده فولاد $S400$ باشد، از نظر طول مهاری گزینه صحیح را انتخاب کنید؟

- (۱) آرماتورها در مقطع بحرانی حتی با تعبیه قلاب استاندارد انتهایی نمی‌توانند به حد جاری شدن برسند.
- (۲) در صورت وجود آرماتور فوقانی، آرماتورهای تحتانی با وجود قلاب استاندارد انتهایی نمی‌توانند به حد جاری شدن برسند.

(۳) آرماتورها در مقطع بحرانی نمی‌توانند به حد جاری شدن برسند، مگر آنکه قلاب استاندارد انتهایی داشته باشند.

(۴) آرماتورها در مقطع بحرانی می‌توانند بدون قلاب استاندارد انتهایی به حد جاری شدن برسند.

۷- در یک مقطع مستطیل شکل ($b=30 \text{ cm}$, $h=50 \text{ cm}$) در صورتی که پوشش بتن برابر 4 cm و خاموت مصرفی به صورت بسته از $\Phi 12$ و آرماتور طولی $6\Phi 20$ (در گوشها و در گونه‌ها) و بتن از رده $C25$ و فولاد از رده $S400$ (آرماتور طولی و عرضی) و نیروی برشی و لنگر پیچشی نهایی موثر به مقطع به ترتیب برابر $T_u=40 \text{ kN.m}$ و $V_u=200 \text{ kN}$ باشد، گزینه صحیح را انتخاب کنید؟

- (۱) مقطع قابل قبول نیست.
- (۲) با طراحی مناسب فاصله خاموت‌های بسته از یکدیگر می‌توان مقطع را قابل قبول دانست.
- (۳) با طراحی مناسب فاصله خاموت‌های بسته از یکدیگر و مقدار آرماتور طولی می‌توان مقطع را قابل قبول دانست.
- (۴) با طراحی مناسب مقدار آرماتور طولی می‌توان مقطع را قابل قبول دانست.

۸- حداقل مقدار آرماتور لازم برای شناز رابط به ابعاد $300 \times 300 \text{ mm}$ بین دو پی منفرد به ابعاد $2 \times 2 \text{ m}$ و با فاصله مرکز به مرکز ۵ متر از یکدیگر که تحت اثر نیروهای قائم فشاری نهایی به ترتیب $N_{u1}=1500 \text{ kN}$ و $N_{u2}=2000 \text{ kN}$ قرار دارند، به کدامیک از مقادیر زیر نزدیکتر است؟ فرض کنید بتن از رده $C30$ و آرماتورها از رده $S340$ می‌باشد.

- | | |
|----------------|----------------|
| (۱) $4\Phi 16$ | (۲) $4\Phi 18$ |
| (۳) $4\Phi 12$ | (۴) $4\Phi 14$ |

۹- در یک مقطع مستطیل شکل ($b=30 \text{ cm}$, $d=43 \text{ cm}$, $h=50 \text{ cm}$) چنانچه آرماتور کششی $4\Phi 20$ (واقع در یک سفره) و رده بتن $C30$ و رده فولاد $S400$ و لنگر خمشی موثر به مقطع در حالت بهره‌برداری 100 kN.m باشد و با فرض تنش کششی آرماتورها در حالت بهره‌برداری برابر $0.6f_y$ ، عرض ترک خمشی به کدام یک از اعداد زیر بر حسب میلیمتر نزدیکتر است؟

- | | | | |
|----------|----------|----------|----------|
| (۱) ۰.۲۲ | (۲) ۰.۳۰ | (۳) ۰.۲۴ | (۴) ۰.۲۸ |
|----------|----------|----------|----------|

۱۰- در یک قاب خمی، چنانچه ابعاد ستون‌ها $50 \times 50 \text{ cm}$ و ابعاد تیرها $40 \times 60 \text{ cm}$ و فاصله محور تا محور تیرهای طبقات $b=40 \text{ cm}$, $h=60 \text{ cm}$ باشد، در مورد طراحی آرماتورهای ستون گزینه صحیح را انتخاب نمایید؟

- ۱) صرفظر کردن از اثر لاغری این ستون بستگی به لنگرهای خمی دو انتهای ستون دارد.
- ۲) صرفظر کردن از اثر لاغری این ستون بستگی به مقدار آرماتورهای طولی ستون دارد.
- ۳) می‌توان از اثر لاغری ستون صرفنظر نمود.
- ۴) نمی‌توان از اثر لاغری ستون صرفنظر نمود.

۱۱- ارتفاع آزاد یک ستون $40 \times 40 \text{ cm}$ بتی قاب خمی با شکل پذیری متوسط، برابر ۶ متر و حداقل بار محوری نهانی آن $N_u = 250 \text{ kN}$ است. حداقل فاصله تنگ‌ها در نزدیک دو انتهای این ستون بر حسب میلیمتر چقدر می‌تواند باشد؟

(قطر تنگ‌ها ۸ میلیمتر، قطر میلگردهای اصلی ستون ۲۰ میلیمتر و رده بتن C25 و پوشش بتن برابر ۴۰ میلیمتر فرض شود.)

- | | | |
|--------|--------|--------|
| ۱) ۱۶۰ | ۲) ۱۲۵ | ۳) ۱۰۰ |
| ۴) ۸۵ | | |

۱۲- در یک تیر بتن آرمه با مقطع مستطیلی به ارتفاع 50 cm و به پهنای 40 cm و با پوشش بتن 6 cm از مرکز آرماتورهای اصلی، چنانچه لنگر پیچشی نهایی برابر $T_u = 6 \text{ kN.m}$ باشد، میزان آرماتور عرضی لازم ناشی از پیچش به کدامیک از مقادیر زیر نزدیکتر است؟

فرض کنید بتن از رده C25 و آرماتورها از رده S340 است.

- | | | |
|---|--------------------|--------------------|
| ۱) $\Phi 10 @ 250$ | ۲) $\Phi 10 @ 150$ | ۳) $\Phi 10 @ 350$ |
| ۴) به لحاظ پیچش نیازی به آرماتور عرضی نمی‌باشد. | | |

۱۳- در مورد وصله پوشش دو میلگرد فشاری با قطرهای ۲۰ و ۲۵ میلیمتر گزینه صحیح‌تر را انتخاب کنید؟

- ۱) طول پوشش برابر کوچکترین دو مقدار طول گیرانی میلگرد $\Phi 25$ و طول پوشش لازم برای میلگرد $\Phi 20$ در نظر گرفته می‌شود.
- ۲) طول پوشش برابر بزرگترین دو مقدار طول گیرانی میلگرد $\Phi 25$ و طول پوشش لازم برای میلگرد $\Phi 20$ در نظر گرفته می‌شود.
- ۳) طول پوشش فقط براساس طول پوشش میلگرد ۲۵ میلیمتری تعیین می‌گردد.
- ۴) طول پوشش فقط براساس طول گیرانی میلگرد ۲۰ میلیمتری تعیین می‌شود.

۱۴- بی با ابعاد $60 \times 300 \times 300 \text{ cm}$ تحت اثر بار مرده و زنده مجموعاً برابر 1000 kN (شامل وزن بی و خاک روی آن) با خروج از محوریت $\text{cm} 60$ قرار دارد. حداکثر تنش فشاری موثر به خاک بر حسب کیلوپاسکال به کدام یک از اعداد زیر نزدیکتر است؟

125 (۲)

250 (۱)

320 (۴)

180 (۳)

۱۵- بار محوری نهائی یک ستون 3500 kN است. محاسبات نشان می‌دهد که ظرفیت بتن برای تحمل برش دو طرفه (پانچ) برای شالوده این ستون که از رابطه $V_s = 2v_c b_0 d$ بدست می‌آید برابر 3200 کیلونیوتن می‌باشد اگر بخواهیم از میلگرد برشی برای جبران ضعف موجود استفاده کنیم، آنها را برای چه نیرویی بر حسب کیلونیوتن ($V_s = ?$) باید طراحی کنیم؟

1900 (۲)

300 (۱)

1450 (۴)

3500 (۳)

۱۶- برای تیر بتن مسلح با مقطع مستطیل شکل با عرض 400 و ارتفاع کل 600 و عمق موثر 540 میلیمتر با آرماتور کششی $3\Phi 25$ از رده $S400$ ، لنگر خمشی ترک خورده‌گی بر حسب kN.m حدوداً چقدر است؟ (رده بتن $C25$ است)

182 (۲)

72 (۱)

58 (۴)

108 (۳)

۱۷- در صورتی که مقاومت فشاری نمونه ۲۸ روزه یک بتن با سیمان نوع II برابر با 30 مگاپاسکال باشد، مقاومت مورد انتظار ۹۰ روزه همین بتن با سیمان نوع I چند مگاپاسکال خواهد بود؟

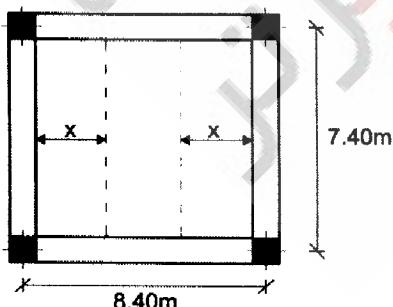
36 (۲)

32 (۱)

42 (۴)

40 (۳)

۱۸- در صورتیکه ابعاد ستون‌ها $40 \times 40 \text{ cm}$ و تیرها $40 \times 60 \text{ cm}$ ($b=40 \text{ cm}$, $h=60 \text{ cm}$) باشد، عرض نوار کناری دال دوطرفه (x) در جهت 7.4 متری چقدر می‌باشد؟ (بر حسب متر)



1.85 (۱)

2.10 (۲)

1.90 (۳)

1.65 (۴)

۱۹- در یک مقطع مستطیل ($d=50 \text{ cm}$, $b=30 \text{ cm}$) تحت اثر لنگر خمشی چنانچه آرماتورهای کششی $4\Phi 20$ و رده بتن C25 و رده فولاد S400 باشد، فاصله محور خنثی در حالت حدی نهائی از دورترین تار فشاری مقطع به کدام یک از اعداد زیر بر حسب میلیمتر نزدیکتر است؟

- (۱) ۹۰
 (۲) ۱۳۰
 (۳) ۱۰۰
 (۴) ۱۲۰

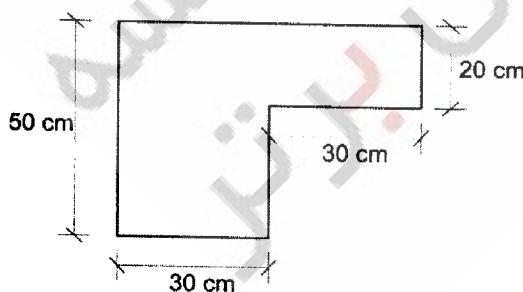
۲۰- در ستون‌های با مقطع $60 \times 60 \text{ cm}$ در یک قاب خمشی با شکل پذیری زیاد، مقدار پوشش بتن برابر 45mm ، قطر میلگردهای طولی ۲۰ میلیمتر، قطر میلگردهای عرضی ۱۰ میلیمتر، فاصله میلگردهای عرضی از یکدیگر ۱۰۰ میلیمتر، بتن از رده C25 و فولاد مصرفی از رده S400 می‌باشد. چنانچه مقدار آرماتور عرضی مورد نیاز براساس تحلیل سازه برای ستون‌های این قاب برابر ۲۵۰ میلیمتر مربع باشد، کدامیک از مقادیر زیر نزدیکترین مقدار به حداقل مقدار آرماتور عرضی ویژه لازم در ناحیه بحرانی ستون‌های مذکور می‌باشد؟

- (۱) ۴۸۰ میلیمتر مربع
 (۲) ۳۶۰ میلیمتر مربع
 (۳) ۲۸۰ میلیمتر مربع
 (۴) ۲۵۰ میلیمتر مربع

۲۱- در مورد اثر کتیبه در دالهای دوطرفه بدون تیر تحت اثر بارهای ثقلی گزینه نادرست کدام است؟

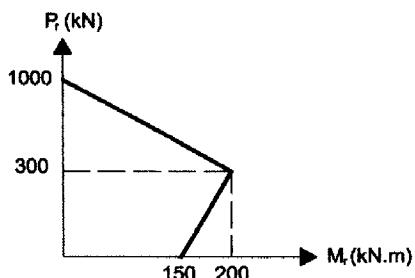
- (۱) کاهش مقدار آرماتور منفی دال
 (۲) افزایش نیروی برشی مقاوم دوطرفه دال
 (۳) افزایش لنگر خمشی مقاوم مشبّت در وسط دال
 (۴) کاهش تغییر شکل وسط دهانه چشم

۲۲- در صورتی که رده بتن C25 باشد، لنگر پیچشی ترک‌خوردگی مقطع مطابق شکل (بر حسب kN.m) به کدام یک از اعداد زیر نزدیک‌تر است؟



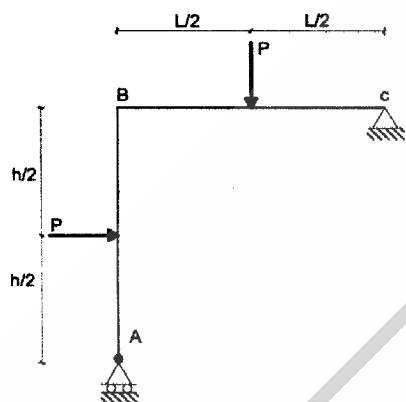
- 26 (۱)
 22 (۲)
 24 (۳)
 28 (۴)

۲۳- در قاب یک دهانه و یک طبقه با شکل پذیری زیاد در صورتی که لنگر خمشی مقاوم تیر در بر ستون (ثبت و منفی) برابر 135 kN.m و دیاگرام اندرکنش نیروی محوری- لنگر خمشی برای ستون مطابق شکل و نیروی محوری موثر به ستون $P_D = 280 \text{ kN}$, $P_L = 60 \text{ kN}$, $P_E = \pm 20 \text{ kN}$ و ترکیب بارگذاری مورد نظر $D + 1.2L + 1.2E$ باشد، نسبت $\frac{M_c}{M_g}$ در اتصال تیر به ستون در نامساعدترین حالت بار محوری در ترکیب بارگذاری مذکور به کدام یک از اعداد زیر نزدیکتر است؟



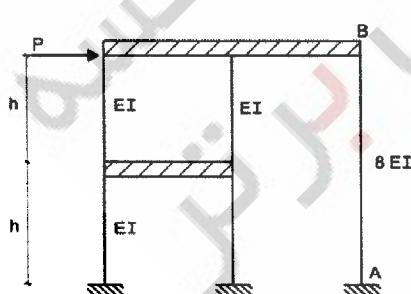
- (۱) 1.30
 (۲) 1.20
 (۳) 1.40
 (۴) 1.10

۲۴- در سازه نشان داده شده در شکل، حداکثر لنگر خمشی بوجود آمده در ستون AB چقدر است؟



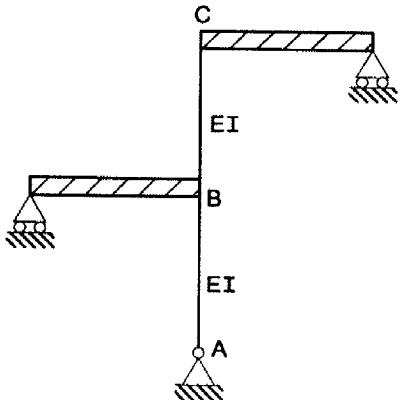
- $Ph/4$ (۱)
 $PL/4$ (۲)
 $Ph/2$ (۳)
 $PL/2$ (۴)

۲۵- در سازه نشان داده شده در شکل زیر، چنانچه تیرها به لحاظ محوری و خمشی صلب فرض شوند، حداکثر لنگر خمشی بوجود آمده در ستون AB به کدامیک از مقادیر زیر نزدیکتر است؟



- $Ph/3$ (۱)
 $2Ph/3$ (۲)
 $Ph/2$ (۳)
 $3Ph/2$ (۴)

۲۶- در سازه شکل زیر، ضریب طول موثر ستونهای AB و BC چقدر است؟ (تیرها صلب فرض شوند).



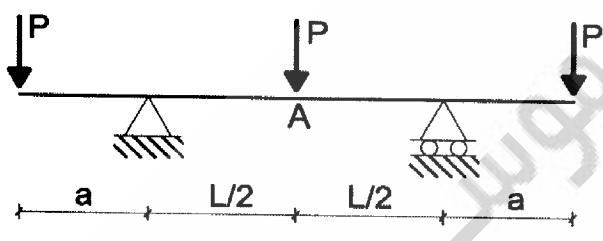
$$K_{AB} = 2, K_{BC} = 2 \quad (1)$$

$$K_{AB} = 2, K_{BC} = 1 \quad (2)$$

$$K_{AB} = 1, K_{BC} = 2 \quad (3)$$

$$K_{AB} = 1, K_{BC} = 1 \quad (4)$$

۲۷- در تیر نشان داده شده در شکل زیر به ازای چه مقداری از a لنگر خمی در وسط دهانه (نقطه A) برابر صفر است؟



$$a = L/4 \quad (1)$$

$$a = L/2 \quad (2)$$

$$a = L/3 \quad (3)$$

$$a = L \quad (4)$$

۲۸- در یک قاب مهاربندی شده همگرای ویژه با شکل هشت آ، طول دهانه تیر 12 متر و ارتفاع طبقه 4.5 متر است. چنانچه در طراحی به روش حالات حدی در اثر توزیع نامتعادل نیروهای قطری ناشی از زلزله نیروی قطری کششی برابر $A_g F_{y_e} = 2500 \text{ kN}$ و نیروی قطری فشاری برابر $0.3 P_{nc} = 400 \text{ kN}$ در نظر گرفته شوند، نیروی قائم نامتعادل ناشی از زلزله وارد بر وسط دهانه تیر حدوداً برحسب کیلونیوتون به کدام گزینه نزدیکتر است؟

$$1700 \quad (4)$$

$$1500 \quad (3)$$

$$1300 \quad (2)$$

$$2300 \quad (1)$$

۲۹- تیرهای نگهدارنده یک سقف با سطح بزرگ خالی از تیغه‌بندی و بدون عناصر با خاصیت میرا کننده، دارای تکیه‌گاه‌های دوسر ساده با دهانه 6 متر می‌باشند. اگر بار مرده وارد بر هر یک از این تیرها 600 کیلوگرم بر متر باشد، حداقل ممان اینرسی لازم آنها جهت پاسخگویی به ارتعاشات ناشی از بارهای جنبشی به کدام یک از مقادیر زیر نزدیکتر می‌باشد؟

$$3970 \text{ cm}^4 \quad (4)$$

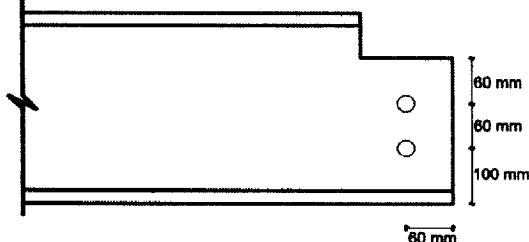
$$2970 \text{ cm}^4 \quad (3)$$

$$1970 \text{ cm}^4 \quad (2)$$

$$970 \text{ cm}^4 \quad (1)$$

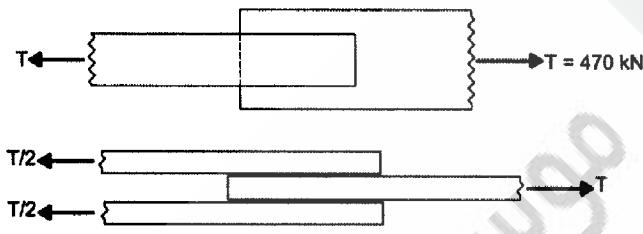
۳۰- برای اتصال تیرچه فولادی به تیر فولادی نشان داده شده در شکل زیر، بر اساس کنترل گسیختگی قالبی ناشی از نیروی برشی (V) در طراحی به روش تنש مجاز حداقل ضخامت جان تیر به کدامیک از مقادیر زیر نزدیکتر است؟

$$V=120 \text{ kN}, F_u=400 \text{ MPa} \text{ فولاد تیر, } d=20\text{mm}$$



- 8 mm (۱)
- 10 mm (۲)
- 6 mm (۳)
- 12 mm (۴)

۳۱- اتصال نشان داده شده در شکل زیر مربوط به عضوی در یک سیستم بازبر جانبی لرزه‌ای می‌باشد. چنانچه پیچ‌ها از نوع A490 با قطر 20 mm و سطح برش از محل دندانه‌ها عبور نماید و پیچ‌ها در یک ردیف در راستای نیرو بکار برده شوند، در طراحی به روش تنش مجاز حداقل تعداد پیچ لازم به کدامیک از مقادیر زیر نزدیکتر است؟



- 10 (۱)
- 4 (۲)
- 8 (۳)
- 5 (۴)

۳۲- تیر یک قاب خمشی ویژه در یک سیستم بازبر جانبی لرزه‌ای بطول دهانه آزاد 7.0 متر تحت اثر بار مرده یکنواخت 3600 دکانیوتون بر متر و بار زنده یکنواخت 1200 دکانیوتون بر متر قرار دارد. چنانچه $Z_b = 2650 \text{ cm}^3$ و نوع فولاد $(F_y = 240 \text{ MPa})$ St37 باشد، ارتفاع کل مقطع تیر برابر 40 سانتیمتر باشد، نیروی برشی لازم جهت طراحی اتصال انتهای تیر بر حسب kN در طراحی به روش تنش مجاز به کدام یک از اعداد زیر نزدیکتر می‌باشد؟

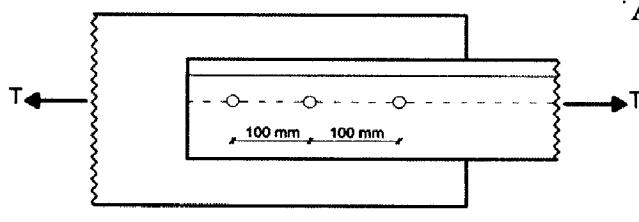
- | | |
|---------|---------|
| 320 (۲) | 350 (۱) |
| 170 (۴) | 300 (۳) |

۳۳- در یک تیر ورق با مقطع I متقارن، از ورقهای $PL300 \times 20 \text{ mm}$ برای بال‌ها و از ورق $(F_y=240 \text{ MPa})$ PL400 × 10 mm برای جان استفاده شده است. در صورتی که نوع فولاد $F_y=240 \text{ MPa}$ St37 باشد، مقدار لنگر پلاستیک مورد انتظار این مقطع بر حسب kN.m حدوداً برابر است با:

- | | |
|---------|---------|
| 700 (۲) | 800 (۱) |
| 900 (۴) | 600 (۳) |

۳۴- در اتصال نبشی دو طرف مساوی $L120 \times 120 \times 12 \text{ mm}$ به صفحه اتصال، از سه عدد سوراخ به قطر 25 میلیمتر استفاده شده است. چنانچه سوراخها با مته صورت گرفته باشد، بدون توجه به مشخصات صفحه اتصال، حداقل نیروی کششی قابل تحمل توسط نبشی در طراحی به روش تنش مجاز بر حسب کیلونیوتن به کدامیک از مقادیر زیر نزدیکتر است؟

$$A = 27.5 \text{ cm}^2 \text{ و } F_u = 400 \text{ MPa}, F_y = 240 \text{ MPa}$$



- 490 (۱)
396 (۲)
416 (۳)
330 (۴)

۳۵- برای تیر دو سرگیردار به طول دهانه L تحت اثر بار یکنواخت با مقطع غیرفسرده ولی دارای تکیه‌گاه جانبی کافی، چنانچه مدول الاستیک مقطع برابر S و سطح مقطع جان تیر (حاصل ضرب ارتفاع کلی مقطع در ضخامت جان) برابر A_w و $50 < \frac{h}{t_w} <$ باشد، در طراحی به روش تنش مجاز به ازای کدامیک از روابط زیر تاثیر معیارهای طراحی خمش و برش دقیقاً با هم برابر است؟

$$A_w = 12 \frac{S}{L} \quad (۲)$$

$$A_w = 9 \frac{S}{L} \quad (۴)$$

$$A_w = 3 \frac{S}{L} \quad (۱)$$

$$A_w = 6 \frac{S}{L} \quad (۳)$$

۳۶- در یک تیر مختلط با دال بتنی متکی بر تیر فولادی، اساس مقطع نیمرخ مختلط تبدیل یافته، نسبت به تار تحتانی مقطع، 4 برابر اساس مقطع تیر فولادی تنها، نسبت به تار تحتانی است. چنانچه میزان برشگیرهای اجرا شده، یک چهارم برشگیرهای مورد نیاز باشد، در طراحی به روش تنش مجاز اساس مقطع معادل نیمرخ مختلط نسبت به تار تحتانی، چند برابر اساس مقطع تیر فولادی تنها نسبت به تار تحتانی خواهد بود؟

- (۱) 2.5 برابر
(۲) 2 برابر
(۳) 4 برابر
(۴) با هم برابرند

۳۷- در طراحی یک تیر دو سر مفصل به طول 5 متر و تحت اثر بار یکنواخت 16 kN/m ، چنانچه ضخامت ورق‌های موجود برابر 10 میلیمتر و ارتفاع کلی تیر حداقل 320 میلیمتر باشد و تنش مجاز خمشی تیر برابر $0.6F_y$ فرض شود، براساس کنترل معیار خمش و $F_y = 240 \text{ MPa}$ ، حداقل پهنای بال مورد نیاز برای مقطع I شکل به کدامیک از مقادیر زیر بر حسب میلیمتر نزدیکتر است؟

- (۱) 150
(۲) 100
(۳) 80
(۴) 120

۳۸- یک ستون فولادی با مقطع مربع مستطیل توخالی (قوطی شکل) و با ضخامت بال و جان یکسان برابر ۱۵ میلیمتر تحت اثر نیروی فشاری ضریب دار برابر 1800 kN قرار دارد. چنانچه ضریب لاغری حداقل ستون برابر ۱۰۰ فرض شود، در طراحی به روش ضرایب بار و مقاومت (روش حالات حدی)، حداقل ابعاد بیرونی مقطع قوطی شکل به کدامیک از مقادیر زیر نزدیکتر است؟

$$F_y = 240 \text{ MPa}, \quad E = 200000 \text{ MPa}$$

$$30 \times 30 \text{ cm} \quad (۲)$$

$$20 \times 20 \text{ cm} \quad (۴)$$

$$35 \times 35 \text{ cm} \quad (۱)$$

$$25 \times 25 \text{ cm} \quad (۳)$$

۳۹- در **شرایط یکسان** از نظر تعداد، آرایش و نوع پیچ‌ها در طراحی به روش تنش مجاز، کدامیک از عبارات زیر صحیح‌تر است؟

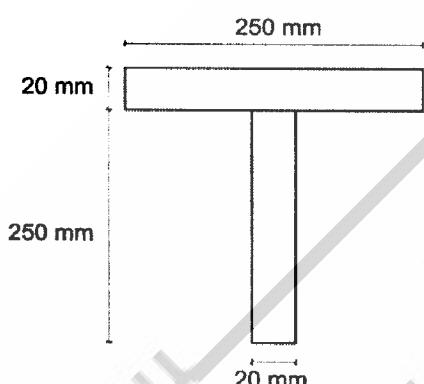
(۱) ظرفیت برشی اتصال اتکایی بیشتر از ظرفیت برشی اتصال اصطکاکی است.

(۲) ظرفیت برشی اتصال اتکایی کمتر از ظرفیت برشی اتصال اصطکاکی است.

(۳) ظرفیت برشی اتصال اتکایی برابر با ظرفیت برشی اتصال اصطکاکی است.

(۴) به نوع سیستم سازه‌ای و نیز جزئیات اتصال بستگی داشته و ظرفیت برشی اتصال اتکایی ممکن است کمتر، مساوی و یا بیشتر از ظرفیت برشی اتصال اصطکاکی باشد.

۴۰- لنگر پلاستیک مقطع نشان داده شده در شکل نسبت به محور قوی مقطع به کدامیک از مقادیر زیر نزدیکتر است؟ (بر حسب kN.m)



$$F_y = 350 \text{ MPa}$$

$$350 \quad (۱)$$

$$240 \quad (۲)$$

$$1420 \quad (۳)$$

$$1040 \quad (۴)$$

۴۱- در یک اتصال پیچی اصطکاکی، پیچ‌ها از نوع A490 و قطر آنها ۳۰ میلیمتر می‌باشد. چنانچه در طراحی به روش تنش مجاز نیروی کششی اعمالی به یک پیچ 30% حداقل نیروی پیش‌تنیدگی آن باشد، نیروی برشی قابل تحمل توسط این پیچ به کدامیک از مقادیر زیر بر حسب کیلونیوتون نزدیکتر است؟

$$32 \quad (۲)$$

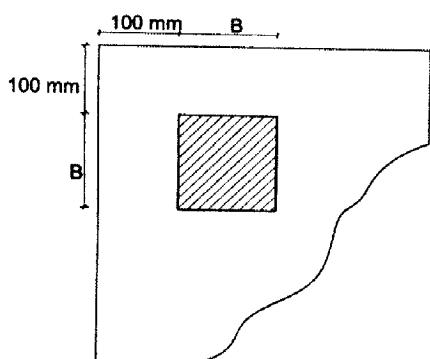
$$106 \quad (۴)$$

$$230 \quad (۱)$$

$$74 \quad (۳)$$



۴۲- در شکل زیر، چنانچه ستون بار محوری 2000 kN را به کف ستون مربع شکل وارد نمایند، حداقل عرض کف ستون (B) در طراحی به روشن تنش مجاز، بدون لحاظ مقاومت برشی پی، به کدامیک از مقادیر زیر بر حسب میلیمتر نزدیکتر است؟ رده بتن C30 می باشد.



- (۱) 700
- (۲) 600
- (۳) 500
- (۴) 400

۴۳- یک مخزن هوایی آب با پایه فلزی بادبندی شده دارای جرم کل (شامل سازه و آب) برابر 50000 کیلوگرم می باشد و ارتفاع مرکز جرم از تراز پایه 5 متر است. براساس محاسبات، سختی جانبی این سازه برابر 900 kN/m می باشد. اگر محل مخزن در رشت و زمین از نوع III باشد، نیروی برشی پایه زلزله طرح بر حسب کیلونیوتن حدوداً چقدر است؟ شتاب ثقل را برابر 10 m/s^2 بگیرید.

- (۱) 117
- (۲) 140
- (۳) 67
- (۴) 203

۴۴- تیرهای اصلی طبقات یک ساختمان اداری با دفاتر کار معمولی دارای طول دهانه هشت متر بوده و در فواصل 6 متر از یکدیگر قرار دارند. در جهت دیگر تیرچه های کف بار خود را به تیرهای اصلی منتقل می سازند. مقدار حداقل بار زنده در واحد طول (بر حسب کیلونیوتن بر متر) برای طراحی تیرهای اصلی باربر داخلی طبقه پنجم در چه حدودی می باشد؟ وزن تیغه ها جداگانه همراه بار مرده در نظر گرفته می شوند.

- (۱) 9
- (۲) 15
- (۳) 8
- (۴) 11

۴۵- مقدار بار برف بر روی بام با شیب دوطرفه و با زاویه شیب 55 درجه ساختمانی واقع در کاشمر برای حالت بارگذاری متقارن، بر حسب دکانیوتن بر متر مربع تصویر افقی سطح بام، حدوداً چقدر می باشد؟

- (۱) 30
- (۲) 25
- (۳) 20
- (۴) 17

- ۴۶- تیغه‌های غیر باربر داخلی یک ساختمان به صورت آجرکاری با آجر مجوف و ملات ماسه سیمان به ضخامت ۲۰۰ میلیمتر و در دو طرف اندود گچ به ضخامت متوسط ۲۰ میلیمتر در هر طرف دیوار خواهد بود. اگر ارتفاع تیغه‌ها برابر ۲.۸ متر باشد، نیروی وارد بر واحد طول از طرف تیغه به کف برحسب کیلونیوتن بر متر، حدوداً چقدر باید در نظر گرفته شود؟

شتاب ثقل برابر ده متر بر مجدور ثانیه فرض می‌شود.

- | | |
|---------|---------|
| 2.2 (۲) | 6.2 (۱) |
| 7.3 (۴) | 5.8 (۳) |

- ۴۷- برای طراحی لایه‌های بام با شیب ۲۵ درجه و با ارتفاع کل کمتر از ۶ متر واقع در داخل شهر کرج، مقدار مکش ناشی از باد برحسب دکانیوتن بر مترمربع، در نواحی غیر پیرامونی بام به کدامیک از مقادیر زیر نزدیکتر است؟

- | | |
|---------|--------|
| 112 (۲) | 80 (۱) |
| 96 (۴) | 64 (۳) |

- ۴۸- در پلان یک ساختمان دو طبقه در امتداد طولی از سیستم قاب خمشی فولادی ویژه و در امتداد عرضی از سیستم دیوارهای باربر با دیوارهای برشی بتن آرمه ویژه استفاده شده است. در محاسبه این ساختمان در برابر نیروی زلزله، ضریب رفتار ساختمان در امتداد طولی باید کدامیک از مقادیر زیر در نظر گرفته شود؟

- | | |
|--------|--------|
| 10 (۲) | 5 (۱) |
| 7 (۴) | 11 (۳) |

- ۴۹- چنانچه در یک سازه بتُنی مقاومت بتن از رده C20 به رده C30 تبدیل گردد، زمان تناوب تحلیلی آن حدوداً چند درصد تغییر خواهد کرد؟

- | | |
|------------------------|------------------------|
| ۲) کاهش حدود ۲۰ درصد | ۱) کاهش حدود ۱۰ درصد |
| ۴) افزایش حدود ۲۰ درصد | ۳) افزایش حدود ۱۰ درصد |

- ۵۰- در یک ساختمان فولادی از قاب‌های خمشی فولادی معمولی + مهاربند هم محور فولادی استفاده شده است. چنانچه سختی قاب‌های خمشی در هر طبقه حدوداً ۴۰ درصد و سختی مهاربندها حدوداً ۶۰ درصد سختی کل طبقه باشد، ضریب رفتار ساختمان باید کدامیک از مقادیر زیر در نظر گرفته شود؟

- | | |
|-------|-------|
| 5 (۲) | 7 (۱) |
| 6 (۴) | 8 (۳) |

۵۱- دکل مشبك با پلان مربع به اضلاع ۳ متر و با اعضای دارای مقاطع غيرلوله‌ای با ارتفاع ۳۰ متر از سطح زمين در اطراف شهر اروميه و در نواحی باز واقع شده است. نسبت مجموع سطوح اعضاي دکل که در يك وجه در مقابل باد قرار دارند ۲۵ درصد سطح کل آن وجه می‌باشد. چنانچه وزن کل دکل و ملحقات آن ۱۵۰۰ کيلونيوتن باشد، ضريب اطمینان در مقابل واژگونی ناشی از نيريوي باد در روی سطح زمين، به کدامیک از مقادیر زیر نزدیکتر است؟ از وزن پی و خاک روی آن صرفنظر نمائید.

- | | |
|---------|----------|
| 2.6 (۲) | 1.75 (۱) |
| 1.5 (۴) | 3.8 (۳) |

۵۲- بخشی از اتاق خواب يك ساختمان مسکونی واقع در تهران به صورت طره "پيش‌آمدگی" ساخته شده است. مقدار نيريوي قائم زلزله بر هر مترمربع، برحسب دکانيوتن، وارد بر قسمت طره داخل اتاق خواب چقدر می‌باشد؟ بار مرده کف با احتساب تيغه‌بندي برابر ۶۰۰ دکانيوتن بر مترمربع است.

- | | |
|---------|---------|
| 196 (۲) | 392 (۱) |
| 220 (۴) | 441 (۳) |

۵۳- در طرح و اجرای واحدهای مسکونی شش طبقه بدون زيرزمين از نوع دیوار باربر بتن آرمه با ارتفاع هر طبقه سه متر، حداقل فاصله دیوار بتنی خارجی سومین طبقه از روی زمين از مرز زمين مجاور برحسب ميليمتر چقدر باید باشد؟ تراز پایه تقریباً همتراز سطح زمين اطراف می‌باشد.

- | | |
|--------|--------|
| 90 (۲) | 75 (۱) |
| 30 (۴) | 45 (۳) |

۵۴- يك ساختمان مسکونی پنج طبقه با قاب خمشی بتن آرمه با ارتفاع ۱۷ متر از تراز پایه واقع بر روی خاک نوع IV می‌باشد. اين ساختمان برای شهری با خطر لرزه‌ای نسبی متوسط طرح شده است. اگر اين ساختمان در شهری با خطر لرزه‌ای نسبی زياد بر روی همان نوع خاک اجرا گردد، نيريوي برش پایه زلزله چه تغييری می‌يابد؟

- (۱) خيلي جزئی کاهش دارد.
- (۲) خيلي جزئی افزايش دارد.
- (۳) حدود ۲۰ درصد افزايش دارد.
- (۴) حدود ۲۰ درصد کاهش دارد.

۵۵- ضریب زلزله ساختمان اداری با سیستم دوگانه (قاب خمشی بتن آرمه متوسط و دیوار برشی بتن آرمه متوسط) با ارتفاع ۱۶ متر از تراز پایه در شهر مشهد و خاک نوع III و با استفاده از زمان تنابع تجربی حدوداً چقدر خواهد بود؟

- (۱) ۰.۱۵
(۲) ۰.۱۲
(۳) ۰.۱
(۴) ۰.۰۸

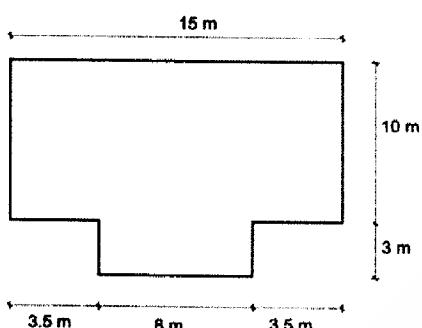
۵۶- در مورد پلان یک ساختمان آجری با کلاف مطابق شکل، گزینه صحیح را انتخاب کنید؟

(۱) از نظر ابعاد پیش‌آمدگی، پلان می‌تواند قابل قبول باشد.

(۲) پلان با شکل فعلی قابل قبول نبوده ولی با تغییر اندازه پیش‌آمدگی از ۳ متر به ۴ متر، پلان قابل قبول خواهد بود.

(۳) پلان با شکل فعلی قابل قبول نبوده ولی با تغییر بعد دیگر پیش‌آمدگی از ۸ متر به ۷ متر، پلان قابل قبول خواهد بود.

(۴) باید با درز انقطاع، ساختمان را به دو قسمت تقسیم نمود.



۵۷- در مورد ساختمان اداری آجری یک طبقه با کلاف و با دیوارهای باربر ۳۵ سانتیمتری، چنانچه ارتفاع از روی کلاف زیرین دیوار تا زیر سقف برابر ۵.۵ متر باشد، برای تامین اینمی لرزه‌ای کدامیک از گزینه‌های زیر مناسب‌تر است؟

(۱) ضخامت دیوارها را به ۴۵ سانتیمتر افزایش داد.

(۲) عرض کلاف سقف از نوع بتن مسلح را به ۴۰ سانتیمتر افزایش داد.

(۳) مقطع کلافهای قائمه را برابر 35×35 سانتیمتر در نظر گرفت.

(۴) از کلاف افقی اضافی در ارتفاع ۳.۵ متر استفاده شود.

۵۸- فرض کنید در یک ساختمان آجری با کلاف، طول و ارتفاع یک دیوار باری به ترتیب ۵ و ۳ متر است. تعبیه کدامیک از بازووهای زیر در مرکز دیوار بدون تعبیه کلافهای قائمه و افقی مجاز نیست؟ فرض کنید b طول بازشو و h ارتفاع آن است.

$$b=1.0 \text{ m}, h=2.6 \text{ m} \quad (۱)$$

$$b=2.5 \text{ m}, h=2 \text{ m} \quad (۲)$$

$$b=2 \text{ m}, h=2.5 \text{ m} \quad (۳)$$

$$b=2.2 \text{ m}, h=2.2 \text{ m} \quad (۴)$$

۵۹- در یک شالوده منفرد دایره‌ای شکل و به قطر D، حداکثر مقدار خروج از مرکزیت بار محوری چقدر باید باشد، بطوریکه تمامی سطح زیر پی تحت تنش فشاری قرار گیرد؟

D/9 (۲)

D/6 (۱)

D/8 (۴)

D/4 (۳)

۶۰- یک شالوده مستطیلی سطحی به عرض B و طول L=2.5B روی یک خاک غیرچسبنده ($C=0$) و زاویه اصطکاک داخلی ϕ قرار دارد و دارای ظرفیت باربری نهایی P_u است. چنانچه عرض پی مستطیلی دو برابر شود ($B'=2B$) ولی طول آن ثابت بماند ($L'=L$). ظرفیت باربری نهایی (P'_u) به کدامیک از مقادیر زیر نزدیک‌تر است؟

$$P'_u = \sqrt{2} P_u \quad (۱)$$

$$P'_u = P_u \quad (۲)$$

$$P'_u = 4 P_u \quad (۳)$$

$$P'_u = 2 P_u \quad (۴)$$

کلید سوالات آزمون ورود به حرفه مهندسان رشته عمران - محاسبات (A) اسفند ماه ۱۳۹۱

پاسخ	شماره سوالات
۴	۳۱
۲	۳۲
۱	۳۳
۲	۳۴
۴	۳۵
۱	۳۶
۳	۳۷
۳	۳۸
۱	۳۹
۲	۴۰
۳	۴۱
۴	۴۲
۱	۴۳
۴	۴۴
۲	۴۵
۴۹۱	۴۶
۲	۴۷
۴	۴۸
۳	۴۹
۴	۵۰
۲	۵۱
۱	۵۲
۳	۵۳
۲	۵۴
۳	۵۵
۱	۵۶
۴	۵۷
۱	۵۸
۴	۵۹
۳	۶۰

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