

آزمون حرفهای مهندسان

دفترچه سئوالات بخش **محاسبات** رشته

تذكرات

ستوالات بصورت چهارجوابی میباشد. کاملترین پاسخ درست را بعنوان گزینه صحیح انتخاب و در پاسخنامه علامت بگذارید.

ا شرکتکنندگان باید حتما شماره داوطلبی خود را بر روی دفترچه سنوالات قید نمایند

ا امتحان بصورت جزوه باز میباشد. هر داوطلبی فقط حق استفاده از جزوه خود را دارد و استفاده از جزوه خود را دارد و استفاده از جزوه دیگران در جلسه آزمون ممنوع میباشد.

از درج هر گونه علامت یا نشانه در روی پاسخنامه خودداری فرمائید.

ا در پایان آزمون کارت شناسایی آزمون (کارت ورود به جلسه) و دفترچه سئوالات و پاسخنامه را به مسئولان تحویل فرمائید. عدم تحویل دفترچه سئوالات موجب عدم تصحیح پاسخنامه میگردد.

ا پاسخنامهها توسط ماشین تصحیح خواهد شد و مسئولیت عدم تصحیح باسخنامههائی که بصورت ناقص، مخدوش یا بدون استفاده از مداد مشکی پر شده باشند بعهده داوطلب میباشد.

🔻 کلیه سنوالات با ضری**ب یک**سان محاسبه خواهند شد. 🔻

ا شرکت کنندگان باید حتما شماره داوطلبی خود را بر روی دفترچه سئوالات قید نمایند. ب

ا به پاسخهای اشتباه یا بیش از یک انتخاب ب نمره منفی تعلق میگیرد.

شمارهداوطلبي:

تعداد سئوال: ۶۰

زمان پاسخگوئی: ۲۱۰ دقیقه

تاریخ آزمون: ۸۴/۹/۲۴

K

- ستون نشان داده شده متعلق به یک ساختمان شش طبقه است که کاربری آن مشخص شده است. با در نظر گرفتن تخفیف بار زنده ستون را برای چه بار زندهای بر روی شالوده طراحی می کنید. سطح بارگیر ستون در طبقات ۴۰ متر مربع و بارهای زنده طبقات عبارتند از: پارکینگ: ۵۰۰ کیلوگرم بر متر مربع اداری: ۲۵۰ رستوران: ۵۰۰ بام: ۱۵۰
 - ۱) ۴۶٫۶ تن

-1

۲) ۶۳٫۴ تن

۳) ۶۷ تن

۴) ۷۶ تن



۲- به یک پارکینگ، خودروهایی با وزن حداکثر ۵۰۶ دکانیوتن می توانند وارد شده و پارک نمایند. محل پارک، روی سقف زیرزمین بوده و سقف از نوع پوشش کامپوزیت (مقطع مختلط فولادی و بتنی) و فاصله تیرها از همدیگر ۱۲۰ دست. طول تیرها ۴ متر و دو سر مفصلی هستند. ورود ماشین آتش نشانی به پارکینگ امکان پذیر نیست. حداکثر لنگر خمشی ناشی از اثر بار زنده در هر کدام از تیرها عبارت است از:

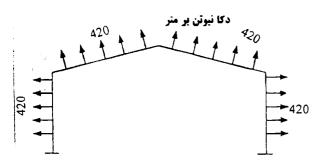
۴) ٥ ٥ ٥ ۶ د کانيوتن متر

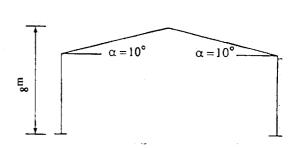
۳) ه ه ۳۰ دکانیوتن متر

۲) ۱۶۸۰ دکانیوتن متر

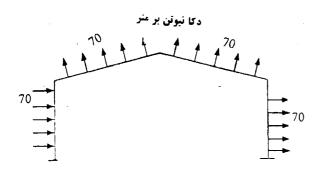
۱) ۱۴۰۰ دکانیوتن متر

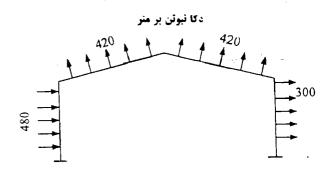
۳− در یک سالن صنعتی فاصله سولهها از همدیگر ۶m است. محل احداث سالن یک فضای باز و در حومه شهری است که فشار مبنای باد در آن ۵۰ دکانیوتن بر متر مربع است. نیروهای باد وارد به یکی از سولههای میانی در حالتی که امتداد اثر باد عمود بر صفحه سوله است مطابق با کدام یک از اشکال زیر خواهد بود:





۱) به اعضا سولههای میانی هیچگونه نیرویی وارد نمی شود.





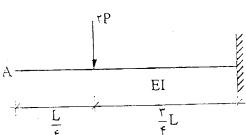
(٢

- ا قاب نشان داده شده، دهانه ورودی یک انبار در خارج تهران است که در محوطه نسبتاً خلوتی ساخته میشود. ستون AB را برای چه لنگر خمشی ناشی از بار باد طراحی میکنید. دو انتهای ستون بر روی تکیه گاههای ساده تکیه دادند.
 - ۱) ۵ تن- متر
 - 0,4 (1
 - ۶٫۳ (۳
 - 11,7 (4

- 0: B A 4×5.0 = 20.0m
- $V_x = 777^{1/3}$ پلان یک طبقه از ساختمانی به صورت شکل زیر داده شده است. چنانچه نیروی $V_x = 777^{1/3}$ باشد، سهم عنصر باربر جانبی B را مشخص نمائید. سختی جانبی عناصر مقاوم جانبی در شکل داده شده است.
 - ۱) ۸/۳۱ به سمت پایین
 - ۲) ۸٫۳t به سمت بالا
 - ۳) ۱۲t به سمت پایین
 - ۴) ۱۲t به سمت بالا

- 6 100 ½cm C x
- - ۱) ه ۱۶۰ تن ۲) ۱۷۸۰ تن ۴ ۲۸۷ تن ۲۸۷ تن
- ۱- یک ساختمان مسکونی چهار طبقه با دیوارهای باربر آجری مسلح بارتفاع ۱۶ متر درناحیهای با لرزه خیزی خیلی زیاد، روی خاک نوع IX ساخته شده است. چنانچه وزن مؤثر ساختمان (بار مرده باضافه مشارکت بار زنده) ه ۸۰ تن باشد، برش پایه زلزله برابر است با: ۱ ۳۰ تن ۲۳۰ تن ۸۰ تن ۱۴۰ تن ۸۰ تن ۱۴۰ تن ۸۰ تن ۱۲۵ تن ۸۰ تن ۱۴۰ تن ۲۳۰ تا ۲۳۰ تن ۲۳۰ تا ۲۰۰ تا ۲۰۰ تا ۲۳۰ تا ۲۳۰ تا ۲۳۰ تا ۲۳۰ تا ۲۳۰ تا ۲۳۰ تا ۲۰۰ تا ۲۰ تا ۲۰۰ تا ۲۰ تا ۲۰۰ تا ۲۰ تا
- ۸- برای بررسی اثر نیروهای جانبی زلزله در یک ساختمان ۵ طبقه نامنظم با اهمیت زیاد، در روش تحلیل دینامیکی طیفی از مدل سه
 بعدی ساختمان استفاده می شود. برای محاسبه این ساختمان در برابز اثرات ناشی از لنگر پیچشی:
 - ۱) محاسبه این ساختمان در برابر لنگر پیچشی الزامی نیست.
 - ۲) این ساختمان باید برای پیچش محاسبه گردد ولی میتوان از لنگر پیچشی اتفاقی صرفنظر کرد.
 - ٣) فقط اثرات پیچش اتفاقی را با جابجا کردن مرکز جرم طبقه به اندازهٔ برون مرکزی اتفاقی منظور نمود.
- ۴) اثرات ناشی از لنگر پیچشی (شامل لنگر پیچشی اتفاقی) باید با آستفاده از فرمول (۶–۱۰-۲) بند۶–۷-۲-۵-۱۰ مبحث ششم مقررات ملی به صورت لنگر خارجی در تمام طبقات درمدل منظور گردد.
- ۹- در نظر است قطعات پیش ساخته دیواری به عرض دو متر و ارتفاع سه متر با اتصال مفصلی بین طبقات ساختمانی مسکونی، با ارتفاع طبقه سه متر، در محلی با خطر نسبی زیاد نصب شوند. اگر وزن هر قطعه دیوار برابر ۱٬۶۲ باشد، لنگر حداکثر ایجاد شده در اثر زلزله در وسط دیوار چقدر خواهد بود؟
 - ο, γδ t.m (γ ο, γ t.m (γ ο, δ t.m (γ
- ۱۰ سالنی یک طبقه با سقف شیبدار سبک، دریک جهت به صورت قاب خمشی و در جهت دیگر به صورت قاب ساده همراه با بادبندهای ضربدری میباشد. برش کل حاصل از بار باد در حدود ۲۰ درصد بیشتر از برش حاصل از بار زلزله در جهت بادبندی شده میباشد. آیا طراحی بادبندها به صورت میلگرد بر اساس نیروهای حاصل از بارباد برای بار زلزله نیز جوابگو میباشد؟
 - ۲) بستگی به ضریب لاغری میلگردهای بادبند دارد.
 - ۳) خیر باید بادبندها حتماً بتوانند بخشی از نیروی زلزله را به صورت فشاری تحمل نمایند.
 - ۴) خیر ولی می توان سطح مقطع میلگردها را به حدود دو برابر افزایش داد تا جوابگوی بار زلزله نیز باشند.
 - ۱۱- در ساختمانهای فولادی در چه موردی انجام آزمایشهای غیر مخرب اجباری است؟
 - ۱) اتصالات پیچی در قابهای خمشی ۲) جوش اتصالات بادبندها در قابها
 - ۳) جوش اتصالات خمشی در کلیه سیستمهای دوگانه فولادی ۴۰ اتصالات جوشی بین اعضای اصلی قابهای خمشی ویژه

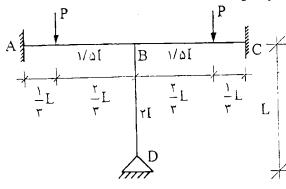
- برای محاسبه شاخص پایداری $heta_i = (rac{P\Delta}{V\mathbf{h}})_i$ در ساختمانهای مسکونی، برای تعیین P_i از درصد بار زنده و برای تعیین
 - ۳) اولی ه ۱۰ و دومی ۲۰ ۲) اولی ۲۰ و دومی ۱۰۰
 - مقدار شیب و خیز نقطهٔ انتهایی A در تیر نشان داده شده چقدر است؟ -18



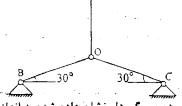
- $D = \frac{rvPL^r}{srFI}, \quad \theta = \frac{qPL^r}{srFI}$ (1)
- $D = \frac{9}{18} \frac{PL^r}{EI} , \theta = \frac{PL^r}{AEI} (r$
- $D = \frac{PL^{\tau}}{\tau \tau EI} , \quad \theta = \frac{PL^{\tau}}{\tau EI}$
- $D = \frac{rvPL^r}{s + EI} , \theta = \frac{rPL^r}{AEI} (f$
- مطلوب است دوران و عکسالعمل قائم در تکیهگاه ${f D}$ از سازه ننا $heta_{f D}=\circ$, ${f R}_{f D}=$ ۲ ${f Y}$ (۱

$$\theta_D = \circ$$
 , $R_D = \tau P$ ()

- $\theta_D = 0$, $R_D = \frac{1/f}{ry}P$ (7
- $\theta_D = \frac{\gamma P L^{\tau}}{FI}$, $R_D = \frac{\gamma}{\gamma \gamma} P$ (τ
 - $\theta_D = \frac{\Delta P L^r}{\text{fiff}}$, $R_D = 0$ (f

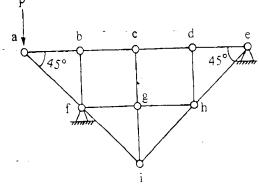


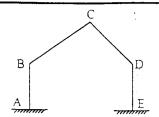
- در خرپای شکل زیز، چنانچه عضو OA به اندازهٔ Cm م ۵ دره انبساط، و عضو OC به اندازهٔ ۱cm انقباض یابد، نیرو در هر یک از عضوها
 - 40 KN (T
 - Y . kN(T
 - 100 KN(F





- -17 در خرپای نشان داده شده، امتداد نیروی واکنش تکیه گاه e تحت اثر بار P: ٢) قائم است.
 - ٣) با افق زاويهٔ ۴۵ درجه ميسازد.
 - ۴) می تواند در هر امتدادی باشد.



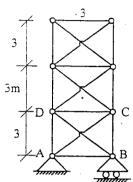


- در تحلیل قاب شکل مقابل با روش تغییر مکانها چند معادله باید نوشته شود؟
 - ۱) ۳ معادله
 - ۲) ۵

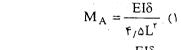
-11

- ۶ (۳
- Y (4
- ۱۹ اگر تمام اعضاء خرپای مقابل را به اندازهٔ ۵°۰۰ حرارت دهیم نیروی حاصل در اعضاء AB و BD رامحاسبه کنید؟

$$A = 1 cm^{\tau}$$
, $\alpha = 7 \times 10^{10} \frac{cm}{c^{\circ}}$, $E = 7 \times 10^{5} \frac{kg}{cm^{\tau}}$



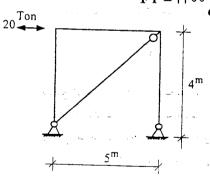
- o . o(1
- ۲) ۲√ ، ∘تن
 - ۳) ه ، ۴ تن
- ۴، ۴√۲.(۴
- .۲۰ چنانچه تکیهگاه c به اندازهٔ δ نشست کند، لنگر گیرداری در تکیه گاه A کدام یک از گزینه هاست δ ثابت است).





$$M_A = \frac{EI\delta}{rL^r}$$
 (r

- $M_A = \frac{EI\delta}{rL^r}$ (*
- $FY = 76 \circ \frac{kg}{cm^7}$ کدام گزینه برای مقطع مهاربندی قاب شکل مقابل در برابر زلزله مناسب تر است -71



IPBrro (

LIDOXIDOXID (1

180×180×1 (4

- TUNPITO (T
- ۲۲- قوس دو سر مفصل شکل مقابل در مقابل کمانش در جهت عمود بر صفحه مهار شده است. مقطع مناسب برای این قوس کدام است؟
- $\mathbf{FY} = \mathbf{YF} \circ \circ \frac{\mathbf{kg}}{\mathbf{cm}^{\mathsf{T}}}$ 4^{TM} 32^{TM}
- ۱) لوله به قطر خارجی ۵۰۵ و ضخامت جدار ۱۵ میلیمتر
- ۲) لوله به قطر خارجی ۵ ۳۰ و ضخامت جدار ۲۵ میلیمتر
- ۳) لوله به قطر خارجی ۴۹۰ و ضخامت جدار ۲۰ میلیمتر میریک
 - ۴) هیچکدام

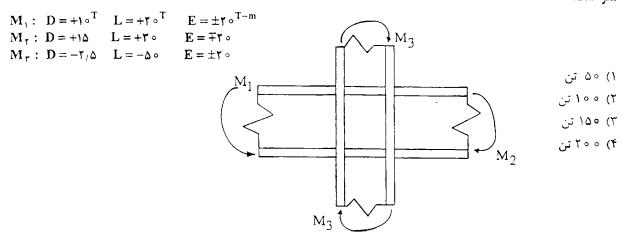
-17

در چشمه اتصال سوال ۲۴ اگر ضخامت جان ستون ۱۵ میلیمتر، عرض بال ستون ۳۰ سانتیمتر و ضخامت بال ستون ۲۸ میلیمتر

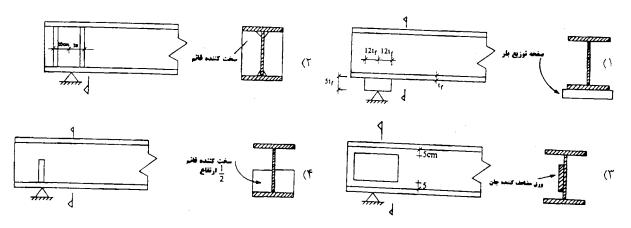
$$FY = \Upsilon F \circ \circ \frac{kg}{cm^{\Upsilon}}$$
 باشد، مقاومت نهایی چشمه اتصال چه مقدار میباشد؟

- $V = \Delta f/\Delta Ton (f$
- $V = 9\Delta/\Delta Ton$ (T
- $V = 11 V/\Delta Ton$ (7
- $V = 1 f \lambda / \Delta Ton$ (1

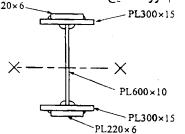
۲۴− در اتصال صلب قاب شکل مقابل، برش طراحی چشمه اتصال را محاسبه کنید. ارتفاع تیر ۴۰ سانتیمتر و پهنای ستون ۴۵ سانتی-متر است.



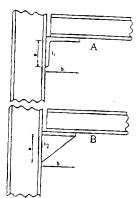
۲۵- برای جلوگیری از لهیدگی جان یک تیر در محل تکیهگاه تیغهای، کدام راه حل زیر مناسب تر است؟



در ساخت یک تیر ورق، برای اتصال بالها به جان از جوش یکسره استفاده شده است. ورقهای تقویتی بالها نیز با جوش یکسره در
 دو لبه به بال تیر ورق جوش شده اند. تیر ورق تحت خمش حول محور x قرار دارد. کدام مورد صحیح است؟

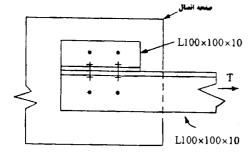


- ۱) مقطع تقویت شده دارای مشخصات مقطع فشرده میباشد.
- ۲) مقطع تقویت شده دارای مشخصات مقطع غیر فشرده میباشد.
- ٣) تير ورقها به هيچ وجه نمي توانند جزو مقاطع فشرده باشند.
- ۴) تیر ورق در قسمت تقویت نشده دارای مشخصات مقطع فشرده بوده ولی در قسمت تقویت شده جزو مقاطع با عناصر لاغر است
- ۲۷- برای تکیه گاه ساده یک تیر فولادی دو شکل A و B مطرح شده است. در مورد لنگر خمشی وارده به ستون کدام گزینه صحیح است؟

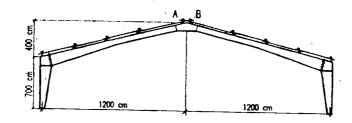


- ۱) لنگر وارده به ستون در حالت ${f B}$ بیشتر است.
- ۲) لنگر وارده به ستون در هر دو حالت مساوی است.
 - ۳) لنگروارده به ستون در حالت A بیشتر است.
- ۴) چون تکیهگاه ساده است، به ستون لنگری وارد نمی شود.

- ۲۰- انتقال نیروی T از نبشی دو طرف مساوی ۱۰×۰۰،۱۰ به صفحه اتصال با شش عدد پیچ به قطر ۲۰mm ۲۰ با سوراخهای استاندارد طبق شکل انجام میگیرد. سطح مقطع خالص مؤثر این نبشی چقدر است؟ سوراخ ها با مته اجرا شدهاند.
 - ۱) ۱۱/۱ سانتیمتر مربع
 - ۲) ۱۲٫۶ سانتیمتر مربع
 - ۳) ۱۴٫۸ سانتیمتر مربع
 - ۴) ۱۹٫۲ سانتیمتر مربع



- در قاب شیبدار شکل روبرو فواصل قابها از یکدیگر 6m و فواصل میل مهارها از یکدیگر 7/6m میباشد. چنانچه بار مرده سازه $\frac{kg}{m^{\Upsilon}}$ $100 \cdot \frac{kg}{m^{\Upsilon}}$ $100 \cdot \frac{kg}{m^{\Upsilon}}$ $100 \cdot \frac{kg}{m^{\Upsilon}}$ $100 \cdot \frac{kg}{m^{\Upsilon}}$ بوده و انتهای آن رزوه شده است. $100 \cdot \frac{kg}{m^{\Upsilon}}$ $100 \cdot \frac{kg}{m^{\Upsilon}}$
 - ۱) ۱۰ میلی متر
 - 18 (5
 - 7 o (T
 - 70 (F



- $F_b = 1600 \frac{kg}{cm^7}$ اگر محدودیت تغییر شکل یک تیر فولادی تحت بار گسترده یکنواخت $\Delta_{max} = \frac{L}{100}$ باشد، با فرض تنش مجاز $\Delta_{max} = \frac{L}{100}$ باید چه مقدار باشد؟ $\Delta_{max} = \frac{L}{100}$ طول دهانه تیر است.
 - $d \ge \frac{L}{rs}$ (4
- $d \ge \frac{L}{r_o}$ (r
- $d \ge \frac{L}{r_{\Delta}}$ (r
- $d \ge \frac{L}{r \circ}$ ()

- 3

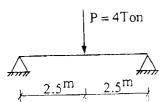
- جوش مناسب بال به جان تیر ورق در شکل مقابل کدامیک از گزینههای زیر است؟ جوش در شرایط کارخانهای ایران اجرا میشود.
- PL1500×12

 S L-P E60 P = 100T on

 P1.400×25
- S = 17 mm
- $L = 10 \circ mm$ (1)
- $P = r \circ omm$ $P = r \circ omm$
 - S = a mm
- $L = r \triangle \circ mm$ (f
- $L = r \circ \circ mm$ (r

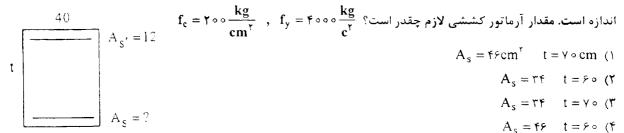
۱) در تمام طول تیر

برای تیر شکل زیر از نیمرخ لانه زنبوری ۰۰ CASTIPE با برش پای نر استفاده شده است. تیر دارای مهار جانبی است. کدام

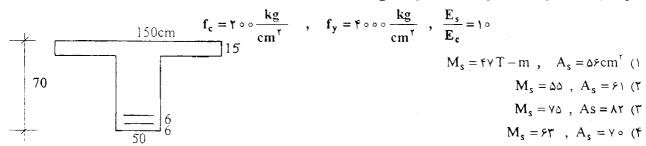


- $FY = \Upsilon f \circ \circ \frac{kg}{cm^{\Upsilon}}$ بخش از جان تیر نیاز به تقویت با ورق دارد $fY = \Upsilon f \circ \circ \frac{kg}{cm^{\Upsilon}}$
 - ۲) در وسط تیر و زیر بار متمرکز به طول یک متر
- ۳) در دو طرف تیر از محل تکیه گاه تا ۲۵ سانتی متر به داخل تیر
- ۴) در دو طرف تیر به فاصله ۷۵ سانتیمتر از تکیهگاهها و در وسط تیر به طول ۷۵ سانتیمتر

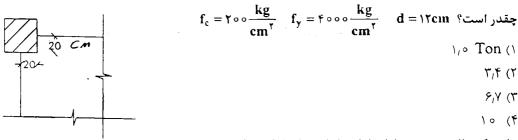
 $M_u = 90T - m$ تیری با مقطع شکل مقابل در نظر است. بگوئید حداقل ارتفاع تیر برای تحمل لنگر خمشی در حالت نهایی $m_u = 90T - m$ چه $m_u = 90T - m$



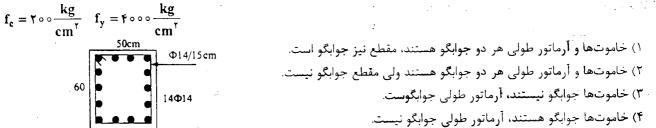
۳۴ در تیری با مقطع شکل مقابل در حالت حدی بهرهبرداری تنش حداکثر در بتن و فولاد به ترتیب $\frac{kg}{cm^{7}}$, $\Lambda \circ \frac{kg}{cm^{7}}$. π



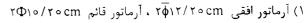
۳۵- دال پلهای به ضخامت ۱۵cm به شکل مقابل به ستون متصل شده است. حداکثر بار قائمی که می توان از کف به ستون انتقال داد



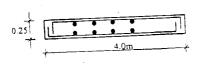
- ۳۶ برای یک دال بتنی مستطیلی ادامه دار از چهار طرف، به ابعاد ۶٬۳۰۰ متر در ۲٬۸۰۰ متر و ضخامت ۲۲٫۵ سانتی متر. که در هر چهار لبه دارای تیر و در هر چهار گوشه دارای ستون است، کدام گزینه صحیح است؟
 - ۱) باربری در هر حالتی در هر دو جهت صورت میگیرد.
 - ۲) باربری در هر حالتی فقط در جهت عرض دال (۲٫۸۰ متری) صورت می گیرد.
 - ۳) باربری در هر حالتی فقط در جهت طولی دال (۶٬۳۰ متری) صورت می گیر د.
 - ۴) باربری در هر یک از دو جهت بستگی به سختی تیرهای زیر سری دارد.
- سده $V_u = F \circ T$ و لنگر پیچشی $T_u = T m$ طراحی شده $V_u = F \circ T$ و لنگر پیچشی $T_u = T m$ طراحی شده است. کدام گزاره صحیح است؟ ابعاد حلقه خاموتها $X \circ X \circ X$ سانتیمتر و ارتفاع مؤثر تیر ۵۴ سانتیمتر است.



دیوار برشی زیر برای شکلپذیری زیاد طراحی شده است و در زیر اثر برش نهایی $V_u = 19 \circ T$ قرار دارد. بگویید کدام یک از $f_c = 7 \circ o \frac{kg}{cm^7} \quad f_y = 7 \circ o \frac{kg}{cm^7}$ آرماتورهای انتخاب شده برای این دیوار کافی است. ارتفاع دیوار ۶ متر است.



- ۲) آرماتور افقی ۱۲/۲۰ $\overline{\phi}$ ۱۲، آرماتور قائم ۱۲/۲۰ $\overline{\phi}$ ۲ $\overline{\phi}$ ۲
- ۳) آرماتور افقی ۱۴/۲۰ $\overline{\phi}$ ۱، آرماتور قائم ۱۲/۲ه $\overline{\phi}$ ۲)
- ۴) آرماتور افقی ۱۴/۲۰ آرماتور قائم ۱۴/۲۰ ۲۰



۳۰ برای تنگهای ویژه در نواحی بحرانی ستونها در قابهای با شکلپذیری زیاد رابطه زیر پیشنهاد شده است. با استقاده از این رابطه تعیین کنید درصد حجمی تنگهای ویژه نسبت به بتن محصور شده در این نواحی حدوداً چه اندازه است؟

$$A_{sh} = \circ_{/} \circ \P shc \frac{f_c}{f_{yh}}$$
 $f_c = \Upsilon \circ \circ \frac{kg}{cm^{\Upsilon}}$ $f_y = \Upsilon \circ \circ \circ \frac{kg}{cm^{\Upsilon}}$

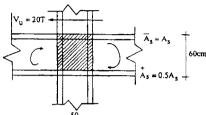
$$\rho_{s} = 1/7\%$$
 (f $\rho_{s} = 0/9 \circ \%$ (7

$$\rho_s = 0.750\%$$
 (T

-4.

اتصال تیر به ستون مقابل متعلق به یک قاب بتن آرمه است که برای شکلپذیری زیاد طراحی می شود. تعیین کنید حداکثر مقدار A_s را برای آنکه چشمه اتصال بتواند به لحاظ برش جوابگو باشد. اتصال از چهار سمت محصور است. ابعاد مقطع ستون A_s A_s

 $f_c = 7 \circ \circ \frac{kg}{cm^{\gamma}}$ و ابعاد مقطع تیرها $6 \circ \times 8 \circ \times 9$ سانتی متر است. برش در ستون فوقانی $6 \circ \times 8 \circ \times 9 \circ \times 9$ سانتی متر و ابعاد مقطع تیرها $6 \circ \times 8 \circ \times 9 \circ \times 9 \circ \times 9$



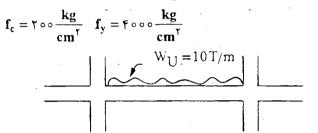
$$A_s = rfcm^r$$
 ()

$$A_s = TA (T$$

$$A_s = r \circ (r$$

$$A_s = r \Delta (r$$

۴۱- تیر زیر برای برش با فرض شکل پذیری متوسط طراحی میشود. طول دهانه آزاد تیر ۵ متر است. مقطع تیر ۵۰×۴۰ سانتی متر و در تکیه گاهها مطابق شکل آرما تورگذاری شده است. بگوئید کدام یک از خاموت گذاری های زیر صحیح است؟



 $\frac{m}{6}$ $A_s = 20 \text{cm}^2$

 $\overline{\phi}$ \o/\ocm (\

 $\overline{\phi}$ 10/10 (T

 $=10cm^2$

Φ17/10 (F

۲) تیر با دهانه بیش از ۵ متر و کنسول بیش از ۲٫۵ متر

۱) تیر با دهانه بیش از ۴ متر و کنسول بیش از ۱٫۵ متر

۴) تیر با دهانه بیش از ۴ متر و کنسول بیش از ۲٫۵ متر .

۳) تیر با دهانه بیش از ۵ مترو کنسول بیش از ۱٫۵ متر

۴۳ کدامیک از اشکال زیر برای وصله گروه میلگرد دو تایی صحیح است؟

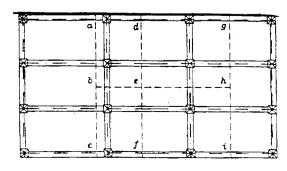
عول وصله طول وصله (۲)

(۱)

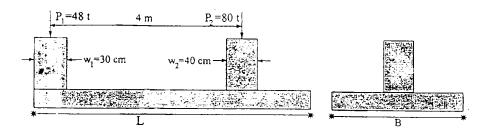
عول وصله طول وصله (۲)

۴۴- در ساختمانی، پلان زیر متعلق به کف یکی از طبقات است. پوشش کف تیر- دال میباشد. کدامیک از امتدادهای زیر برای در نظر گرفتن محل و موقعیت درزهای اجرایی صحیح تر است؟

- ۱) امتداد c-b-a
- ۲) امتداد f-e-d
- i-h-e-d) امتداد
- i-h-e-b-a امتداد (۴



بعاد یک شالوده مرکب مستطیلی شکل، B و L ، را برای دو ستون مجاور که فاصله بین آن دو fm میباشد به گونهای تعیین کنید که تنش زیر پی یکنواخت باشد. بارهای سرویس و ابعاد مقطع مربعی ستونها در شکل نشان داده شدهاند. مقاومت مجاز خاک زیرپی $\frac{kg}{cm^{\frac{1}{2}}}$ میباشد.



- $L = \Delta r \circ cm$, $B = r \circ \circ cm$ ()
 - $L = \Delta 700$, B = 710 (7
 - $L = \Delta 10$, B = 770 (T
 - L = 000 , B = 770 (4
- ۴۶ کدام یک از روشهای زیر در برخورد با مطالعات ژ**ئوتکنیک برای یک گودبرداری در محیطهای شهری از نظر فنی -اجرایی اقتصادی** صحیح است؟ - -
 - ۱) انجام مطالعات ژبوتکنیک قبل از شروع عملیات اجرایی و شناخت مشکلات آتی
 - ۲) انجام مطالعات ژئوتکنیک قبل از شروع عملیات اجرایی در گودبرداریهای بیشتر از ۸ متر
 - ۳) مبادرت به انجام گودبرداری و انجام مطالعات ژنوتکنیک در صورت برخورد به مشکل ا
 - ۴) انجام مطالعات ژئوتکنیک قبل از شروع عملیات اجرایی در صورت وجود آب زیرزمینی در ساختگاه
 - ۴۷ کدامیک از عبارات زیر درست است؟
 - ۱) از روی نقشههای پهنهبندی میتوان ظرفیت باربری نهایی خاک را تعیین نمود.
 - ۲) انتخاب پارامترهای طراحی و شناخت نابهنجاریهای ساختگاه با انجام مطالعات ژئوتکنیکی در ساختگاه مورد نظر ممکن است.
 - ۳) به انجام مطالعات ژئوتکنیکی در ساختگاه نیازی نیست و میتوان با مشاهدات میدانی پارامترهای طراحی را تعیین نمود.
- ۴) در صورت وجود اطلاعات ژنوتکنیکی در زمینهای مجاور، میتوان نتایج آن را بدون انجام هیچگونه کاوش ژنوتکنیکی در ساختگاه مورد نظر استفاده کرد.
 - ۴۸ در مورد ضرایب رانش فعال و مقاوم خاک در حالت لرزهای کدامیک از عبارات زیر صحیح هستند؟
 - ۱) ضرایب رانش فعال و مقاوم دینامیکی از این ضرایب در حالت استاتیکی کمتر هستند.
 - ۲) ضرایب رانش فعال و مقاوم دینامیکی از این ضرایب در حالت استاتیکی بیشتر هستند.
 - ۳) ضریب رانش فعال دینامیکی از حالت استاتیکی کمتر و ضریب رانش مقاوم دینامیکی از حالت استاتیکی بیشتر است.
 - ۴) ضریب رانش فعال دینامیکی از حالت استاتیکی بیشتر و ضریب رانش مقاوم دینامیکی از حالت استاتیکی کمتر است.
 - ۴۹ اصطکاک منفی در شمعها: 🗀
 - ۱) به علت نشست خاک کم تراکم مجاور شمع به وجود می آید.
 - ۲) در اثر تغییرات در مشخصات برشی و تغییر شکلی خاک ایجاد میشود.
 - ۳) در اثر بارگذاری زیاد و در نتیجه تغییر شکل زیر شمع بوجود میآید.
 - ۴) به دلیل بالاآمدن آب سطحی در لایههای نرم در محیط ساختگاه ایجاد میگردد.
 - ۵۰ شرط یا شرایط لازم برای در نظر گرفتن نیروی رانش مقاوم خاک در طراحی یک دیوار حایل:
 - ۱) عدم وجود سربار در پشت دیوار میباشد.
 - ۲) فقط حصول اطمینان از باقیماندن خاک در طول عمر مفید دیوار نگهبان در جلوی آن است.
 - ۳) اصولاً شرط خاصی لازم نیست و همواره میتوان بخشی از آن را در طراحی در نظر گرفت.
 - ۴) عدم حساسیت طراحی دیوار به تغییر مکان و حصول اطمینان از عدم حاکبرداری از جلوی دیوار در طول عمر مفید آن است.
 - ۰) کتام پستانیک کردی دیورو به کتیبر معان و کشون استیان از کتام کا بیرداری از بعوی کیورو در کتار کتار کتاب از ۵- - گدام یک از عبارات زیر در لحاظ کردن موضعی اثرات ساختگاهی (Local site effect) در طراحی ها صحیح است:
 - ۱) کلیهٔ مواردی که در مبحث ششم مقررات ملی لحاظ شده است.
 - ۲) در طراحی دینامیکی سازه اثرات ساختگاهی به طور ضمنی لحاظ شده است.
 - ۳) فقط با تهیه طیف ویژه ساختگاه، اثرات ساختگاهی در طراحی لحاظ می گردد.
 - ۴) با اعمال موارد عنوان شده در مبحث ششم، بخشی از اثرات ساختگاهی لحاظ شده و بخشی دیگر لحاظ نمی گردد.
- ۵۱- در طراحیها در مناطق لرزهخیز، ظرفیت باربری نهایی یک پی سطحی در حالت لرزهای نسبت به ظرفیت باربری نهایی در حالت استاتیک:
 - ۱) به دلیل در نظر گرفتن بارهای لرزهای، افزایش می یابد.
 - ۲) فقط به دلیل در نظر گرفتن تأثیر بارگذاری افقی، کاهش مییابد.
 - ۳) به دلیل در نظر گرفتن تأثیرات بارگذاری افقی و تغییرات در مشخصات مکانیکی خاک، کاهش می یاید.
 - ۴) فقط به دلیل لحاظ کردن تغییرات در مشخصات مکانیکی خاک تحت تأثیر بارهای لرزهای، تغییر می یابد.

۳) همواره در محیط کاملاً خشک

۱) همواره در زیر اب

-54

-04

```
سال در آجرهای نما، ترک و پریدگی مشاهده شده است. علت آن چه بوده است؟
                                           ۱) اختلاف دمای سطح بیرونی و درونی دیوار بیش از ۳۰ درجه سانتی گراد بوده است.
                    ۲) جذب آب آجرها بیش از ۲۰ درصد وزنی بوده است و بر اثر جذب آب ناشی از بارندگی، آجرها یخ زده است.
                                                                                                          ۴) هیچکدام
                                                                            كدام عبارت در مورد آلومينيوم صحيح است؟
                                                                                                                          -00
                                                                                       ۱) به هیچ وجه اکسیده نمی شود.
                                            ۲) قطعات آلومینیومی به شدت اکسیده شده و همه ضخامت قطعه را در بر میگیرد.
                                             ٣) فقط سطح آلومينيوم اكسيده مي شود و لايه اكسيده، محافظ بخش زيرين است.
              ۴) با توجه به پوششی از جنس رنگ روغنی که در کارخانه بر روی آلومینیوم ایجاد میشود اکسیده شدن منتفی است.
                                         هوای گرم و خشک به هنگام وزش باد باعث ایجاد ترکهای .....در بتن میشود.
                                                                                                                           -08
            ۴) انقباض خمیری
                                           ۳) ستارهای شکل
                                                                        ۲) نشست خمیری
                                                                                                           ۱) حرارتی
در یک مخلوط بتن و برای طرح اختلاط از نسبتهای ۳: ۲: ۱ برای سیمان، ماسه و شن و نسبت آب به سیمان ۵٫۵ به صورت وزنی و
                                                                                                                          - 4 Y
                دانسیته تراکم • ۲۳۵ کیلوگرم بر متر مکعب استفاده شده است. مقدار سنگدانه در این طرح اختلاط برابر است با:
                     ۲) بیشتر از ۱۹۰۰ کیلوگرم در متر مکعب
                                                                                ۱) کمتر از ۱۷۰۰ کیلوگرم در متر مکعب
                                                                         ۳) بین ه ۱۸۰ تا ه ۱۹۰ کیلوگرم در متر مکعب
                                                ۴) هیچکدام
                                                                         برای افزایش زمان گیرش سیمان در بتن می توان:
                                                                                                                          -41
                      ۲) سیمان با حرارتزایی کم مصرف نمود.
                                                                                      ۱) سیمانی با ریزی بالاتر به کار برد.
۴)زمان گیرش سیمان به ترکیبات اصلی چهارگانه آن بستگی ندارد.
                                                                                 ۳) در آسیاب سیمان از گچ استفاده نکرد.
                                     در تهیه طرح اختلاط بتن در آزمایشگاه (مخلوط طراحی شده) کدام گزینه زیر غلط است؟
                                                                                                                           -09
۱) برای تعیین نسبت آب به سیمان، لازم است دستیابی به مقاومت میانگین طرح مخلوط بتن در نظر گرفته شود و رسیدن به مقاومت
                                                                                   مشخصه بتن مورد نظر كفايت نمىكند.
۲) در این رابطه نمی توان از مخلوطهای اسمی، استاندارد و یا تجویزی که در کتب تکنولوژی بتن ویا مشخصات فنی عمومی کارهای
                                                                                               ساختماني استفاده نمود.
۳) اگر با توجه به کارآیی مورد نظر و نسبت آب به سیمان، مقدار سیمان بیشتر از حداکثر مجاز سیمان مصرفی شود. لازم است از مواد
                                                                      افزودنی روان کننده برای کاهش سیمان استفاده نمود
۴) در صورتی که نسبت آب به سیمان حداکثر، برای دستیابی به دوام مورد نظر از نسبت آب به سیمان لازم برای دستیابی به مقاومت
                                       مورد نظر کمتر باشد، لازم است نسبت آب به سیمان لازم برای تأمین مقاومت منظور شود.
                  در مورد مصرف سیمانهای مختلف در شرایط محیطی مذکور در گزینههای زیر کدام گزینه غلط به نظر میرسد؟
                                                                                                                           -5.
                   ۱) در صورتی که با تهاجم سولفات به میزان نسبتاً زیادی روبرو هستیم، از سیمان پرتلند نوع ۵ استفاده میشود.
     ۲) در مواردی که با تهاجم توام سولفات و کلرید روبرو هستیم بهتر است از سیمان پرتلند نوع ۲، با ۶% C<sub>۲</sub>A > ، استفاده نمود.
٣) در صورتي كه بتن را با حجم زياد در يك دال يا كف با ضخامت كم ميريزيم، بدليل داشتن بتن حجيم بهتر است از سيمان پرتلند
                                            نوع ۴ یا سیمانهای پرتلند پوزولانی ویژه یا سیمان پرتلند سربارهای استفاده نمائیم.
```

۴) در صورتی که بخواهیم قطعات پیش ساخته یا پیش تنیده (از نوع پیش کشیده) تولید نمائیم می توان از سیمان پرتلند نوع ۳ استفاده نمود و یا با به عمل آوردن حرارتی در زمان کوتاه، حتی با سیمان پرتلند نوع ۱ یا ۲ نتیجه مقاومتی مطلوب را بدست آورد.

در كدام شرايط محيطي، چوب زودتر پوسيده شده واز بين ميرود و نميتواند انتظارات ما را برآورده سازد؟

۲) در محیط نسبتاً مرطوب

در یک شهر که در آن روزهای دارای بارندگی و یخبندان فراوانی وجود دارد، از آجرنما برای نماسازی استفاده شده است. بعد از چند

۴) در محیطی که تری و خشکی پی درپی و مکرر دارد

کلید سوالات رشته مهندسی عمران(محاسبات) آزمون ۸۴/۹/۲۴ پایه یک

پاسخ	شماره سؤال
١	71
١	77
۴	77
۴	74
٣	70
۴	75
١	۳۷
۴	٣٨
٣	79
1	۴.
1	۴۱
۲	47
٣	47
٣	**
1	40
1	45
۲	44
4	FA
١	49
۴	۵۰
F	۵۱
٣	۵۲
F	۵۳
۲	۵۴
٣	۵۵
۴	۵۶
٣	9.4
Y	۵۸
F	۵۹
٣	۶.

	114 1 0
پاسخ ۲	شماره سؤال
, T	١
٣	7
۲	٣
٣	*
١	۵
٣	۶
۲	Y
٣	λ
٣	٩
۴	١٠.
۴	11
٣	17
١	14
۲	14
۴	10
۲	18
\	//
٢	١٨
1	19
۴	۲.
۴	71
```	77
۲	77
٣	74
1	70
۲	75
1	77
٣	7.7
۲	79
۴	٣٠