

307F

307
F

دفترچه آزمون ورود به خرقه مهندسان



عمران - بهسازی (از زیبایی، طرح و اجرا)

وزارت راه و شهرسازی
ساخت مسکن و ساختمان
دفتر مقررات ملی و کنترل ساختمان

تسنی

راهیت مقررات ملی ساختمان از ای اس

مشخصات آزمون

تاریخ آزمون: ۱۴۰۲/۰۷/۲۱

تعداد سوال‌ها: ۳۰ سوال

زمان پاسخگویی: ۱۲۰ دقیقه

مشخصات فردی را جملماً تکمیل نماید.

نام و نام خانوادگی:

شماره داوطلب:

نذکرات:

- ۱- سوال‌ها به صورت چهار جوابی است. کامل ترین پاسخ درست را به عنوان گزینه صحیح انتخاب و در پاسخname علامت بگذارید.
- ۲- به پاسخ‌های ناشیه یا بیش از یک انتخاب $\frac{1}{3}$ نمره منفی تعلق می‌گیرد.
- ۳- امتحان به صورت جزو باز است، لیکن هر داوطلب فقط حق استفاده از جزو خود را دارد و استفاده از جزوات دیگران در جلسه آزمون اکیداً ممنوع است.
- ۴- استفاده از ماشین حساب‌های مهندسی (افلاط امکانات بلوتوب یا سیم کارت) بالامان است ولی اوردن و استفاده از هرگونه تلن همراء، دوربین، دایائو، لب تاب، تبلت، ساعت هوشمند، هدفون و غیره ممنوع بوده و صرف همراه داشتن این وسائل در زمان برگزاری آزمون، اعیم از آنکه مورد استفاده قرار گرفته باشد یا خیر، به منزله تخلف محسوب خواهد شد.
- ۵- از درج هرگونه علامت یا نشانه بر روی پاسخname خودداری نماید. در غیر این صورت پاسخname تصحیح نخواهد شد.
- ۶- در پایان آزمون، دفترچه سوال‌ها و پاسخname به مستولان تحويل گردد عدم تحويل دفترچه سوال‌ها یا بخشی از آن‌ها موجب عدم تصحیح پاسخname می‌گردد.
- ۷- نظر به اینکه پاسخname توسط ماشین تصحیح خواهد شد، از این‌دو مسئولیت عدم تصحیح پاسخname‌هایی که به صورت ناقص، مخدوش یا بیرون استفاده از مداد ترم پر شده باشد به عهده داوطلب است.
- ۸- کلیه سوال‌ها با ضرب یکسان محاسبه خواهد شد و حد نصاب قبولی برای دریافت پروانه اشتغال به کار ۶۰ درصد است.



شرکت خدمات آموزشی سازمان سنجش آموزش کشور

برگزارکننده:

۱- کدام یک از گزینه‌های زیر درخصوص اهداف بهسازی صحیح است؟

(۱) در بهسازی ویژه ممکن است سطح عملکرد بهره‌برداری بی‌وقفه تحت زلزله ۴۷۵ ساله تامین شود.

(۲) برای برقراری بهسازی مطلوب، برآورده شدن سطح عملکرد ایمنی جانی تحت زلزله ۴۷۵ ساله کافی است.

(۳) در بهسازی ویژه انتظار نمی‌رود تحت زلزله ۲۴۷۵ ساله ایمنی جانی تامین شود.

(۴) در بهسازی محدود سطح عملکرد E-4 تحت زلزله‌های خفیفتر از ۴۷۵ ساله برآورده نمی‌شود.

۲- یک ساختمان ۱۲ طبقه فولادی با سیستم باربر جانبی دوگانه شامل قاب خمشی و مهاربندهای همگرا با استفاده از تحلیل دینامیکی غیرخطی با استفاده از سه جفت شتاب نگاشت در سطح خطر ۱ مورد ارزیابی قرار گرفته است. به جز یکی از مهاربندهای سایر اجزای سازه‌ای و غیرسازه‌ای معیار پذیرش ایمنی جانی (LS) را برآورده کرده‌اند. کدام یک از گزینه‌ها درخصوص این ساختمان صحیح است؟

(۱) در صورتی که مهاربندی که معیار LS را برآورده نکرده تقویت شود، می‌توان گفت ساختمان عملکرد LS را برآورده نموده است. در این صورت نیازی به تکرار تحلیل‌ها نیست.

(۲) ساختمان عملکرد LS را برآورده نکرده و طراح مجاز به تغییر شتاب نگاشت‌ها یا افزایش تعداد شتاب نگاشت‌ها نیست.

(۳) ساختمان عملکرد LS را برآورده کرده است.

(۴) در صورتی که به جای ۳ جفت شتاب نگاشت از ۷ جفت شتاب نگاشت استفاده شده و میانگین پاسخ‌ها ملاک قرار گرفته شود، ممکن است ساختمان عملکرد ایمنی جانی را برآورده کند.

۳- ساختمانی در منطقه لرزه‌خیزی زیاد قرار دارد و برای سطح عملکرد قابلیت استفاده بی‌وقفه بررسی می‌شود. در این ساختمان ۴۰ رادیاتور وجود دارد. ۲ تا از رادیاتورها بررسی شدند و مغایرت‌هایی با نقشه‌های تفصیلی تاسیسات مشاهده شد. حداقل چند رادیاتور دیگر باید بازرسی شود؟

(۱) ۴ عدد

(۲) ۲ عدد

(۳) ۳ عدد

(۴) ۸ عدد



۴- براساس ارزیابی صورت گرفته در یک ساختمان، تنها در صورتی معیارهای پذیرش برآورده خواهند شد که تغییر مکان هدف ساختمان حدود ۳۰ درصد کاهش یابد. کدام یک از روش‌های بهسازی زیر، هدف مذکور را برآورده نمی‌کند? (وزن موثر لرزه‌ای ساختمان ton ۵۰۰۰، سختی جانبی موثر ساختمان در امتداد مدنظر kN/mm ۵۰ و میرایی موثر ساختمان در امتداد مدنظر ۵% است. ساختمان واقع در شهر تبریز بر روی خاک نوع دو قرار دارد. طیف طرح نشريه ۳۶۰ در سطح خطر یک ملاک عمل است. رفتار ساختمان قبل و پس از بهسازی به صورت برشی است)

- ۱) افزایش میرایی سازه از ۵% به حدود ۱۵%
- ۲) کاهش وزن موثر سازه از ton ۵۰۰۰ به حدود ۲۵۰۰
- ۳) افزایش میرایی سازه از ۵% به حدود ۱۰% و کاهش وزن موثر لرزه‌ای از ton ۵۰۰۰ به حدود ۴۵۰۰
- ۴) افزایش میرایی سازه از ۵% به حدود ۱۰% و افزایش سختی موثر از kN/mm ۵۰ به حدود ۷۰ kN/mm

۵- چرا در سطوح عملکرد اجزای سازه‌ای، سطح عملکرد خدمت‌رسانی بی‌وقفه موجود نمی‌باشد؟

- ۱) در سطح عملکرد خدمت‌رسانی بی‌وقفه ساختمان، تامین سطح عملکرد اینمنی جانی اجزای سازه‌ای کفايت دارد.
- ۲) هرگونه خرابی در اجزای سازه‌ای باعث عدم تامین سطح عملکرد خدمت‌رسانی بی‌وقفه ساختمان می‌شود.
- ۳) تامین سطح عملکرد قابلیت استفاده بی‌وقفه برای اجزای سازه‌ای شرط لازم برای سطح عملکرد خدمت‌رسانی بی‌وقفه ساختمان می‌باشد.
- ۴) تامین سطح عملکرد قابلیت استفاده بی‌وقفه برای اجزای سازه‌ای شرط کافی برای تامین سطح عملکرد خدمت‌رسانی بی‌وقفه ساختمان است.

۶- رفتار لرزه‌ای کدام یک از اجزای غیرسازه‌ای، به شتاب طبقات وابسته نیست؟

- ۱) دیوار سفالی پیرامونی که به سازه متصل بوده و فاقد اتصالات کشویی و فاقد جداسازی از سازه است.
- ۲) دکل مخابراتی که به پشت بام متصل است.
- ۳) شاسی به کار رفته در سقف کاذب
- ۴) رمپ پارکینگ طبقات



۷- به منظور ارزیابی لرزا های یک ساختمان با سیستم باربر لرزا های دوگانه متشکل از قاب خمشی فولادی و دیوار برشی بتنی، از تحلیل دینامیکی غیرخطی استفاده شده است. دوران پلاستیک در مفصل پلاستیک خمشی انتهای یکی از تیرهای اصلی قاب خمشی در جدول زیر ارائه شده است. کدام گزینه درخصوص عملکرد لرزا های مفصل پلاستیک مدنظر صحیح است؟ مقطع تیر IPE300 بوده و اتصال آن به ستون از نوع اتصال مستقیم (بصورت اتصال بال های تیر و ستون به صورت جوش نفوذی کامل می باشد). ضریب آگاهی یک در نظر گرفته می شود. فرض کنید اتصال کنترل کننده عملکرد لرزا های است.

شماره زلزله	۱	۲	۳	۴	۵	۶	۷
دوران پلاستیک مثبت (میلی رادیان)	+5	0	+32	+11	+28	+18	+34
دوران پلاستیک منفی (میلی رادیان)	-30	-28	-6	-33	-19	-29	-15

- (۱) مفصل پلاستیک عملکرد لرزا های ایمنی جانی (LS) را برآورده کرده است.
 (۲) مفصل پلاستیک عملکرد لرزا های آستانه فروریزش (CP) را برآورده کرده است.
 (۳) مفصل پلاستیک عملکرد لرزا های استفاده بی وقفه (IO) را برآورده کرده است.
 (۴) مفصل پلاستیک عملکرد لرزا های آستانه فروریزش (CP) را برآورده نکرده است.
- ۸- ساختمان سه طبقه ای با سیستم باربر جانبی مورد تأیید استاندارد 2800 با زمان تنایوب s ۰.۵ روی خاک نوع III مستقر می باشد. وزن موثر لرزا های دیافراگم ها در طبقات از پایین به بالا به ترتیب برابر $2W$, $2W$ و $1.5W$ می باشد. عرض ساختمان h ۱.۲ و h ارتفاع هر طبقه است. برای این ساختمان سطح عملکرد LS مدنظر می باشد. کدام گزینه می تواند معرف حداکثر ضریب زلزله باشد به گونه ای که با استفاده از نتایج روش های خطی ساختمان در برابر واژگونی مقاوم بماند؟ (در محاسبات فقط اثر بار مرده لحاظ شده است)

$$\begin{array}{ll} 2.2 \text{ (۲)} & 1.96 \\ 2.6 \text{ (۴)} & 1.6 \end{array}$$

- ۹- در یک ساختمان بتنی که تحلیل خطی شده است و ضریب تغییرات مشخصات مکانیکی اعضا ۳۰% است، اگر هدف بهسازی ساختمان مطلوب و سطح اطلاعات متعارف باشد ضریب آگاهی چند اختیار شود؟

$$\begin{array}{ll} 1 \text{ (۲)} & 0.75 \text{ (۱)} \\ 0.75 \text{ (۴)} & 0.75 \text{ (۳)} \end{array}$$

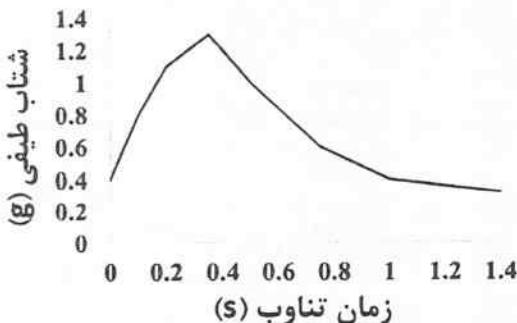


۱۰- میان قاب بنایی به ضخامت ۱۵ cm از آجر با مقاومت فشاری ۱۰ MPa و ملات متوسط ساخته شده است. اگر این میان قاب ۲۰ درصد بیشترین مقدار ارتفاع میان قاب که به واسطه آن کنش قویی در نظر گرفته می شود را دارا باشد، کرانه پایین مقاومت عمود بر صفحه میان قاب را پیشنهاد دهید.

- ۱) ۰.۰۳۶ MPa
- ۲) ۰.۱۸ MPa
- ۳) ۰.۰۵۴ MPa
- ۴) ۰.۰۲۷ MPa

۱۱- به منظور ارزیابی لرزه ای یک ساختمان بنایی دو طبقه که زمان تناوب موثر آن (با فرض شالوده صلب) برابر $s = 0.1$ است، از طیف ویژه ساختگاه (مطابق شکل) در سطح خطر ۱ استفاده شده است. درصورتی که ارزیابی لرزه ای با روش تحلیل استاتیکی غیرخطی انجام پذیرد، کدام گزینه صحیح است؟ (ساختمن متشکل از دیوارهای باربر بنایی و شالوده بتنی است که در شهر تهران بر روی خاک نوع III قرار دارد. نسبت نیاز مقاومت ارجاعی به مقاومت تسلیم ساختمن است $R_u = 2$)

- ۱) حداکثر جابه جایی بام ساختمن تحت زلزله سطح ۱ حدود ۴ میلی متر است.
- ۲) در مدل ساختمن، حتماً باید شالوده به صورت انعطاف پذیر مدل سازی شود.
- ۳) استفاده از طیف ویژه ساختگاه مجاز نبوده و باید از طیف شکل ثابت استاندارد ۲۸۰۰ استفاده شود.
- ۴) در این ساختمن، حداکثر برش پایه تحت زلزله سطح ۱ حدود ۰.۸ برابر وزن موثر لرزه ای ساختمن است.



۱۲- در یک ساختمن فولادی بدون نقشه، سه اتصال از هر نوع اتصال اصلی آشکارسازی شده اند. در مورد یک نوع اتصال تفاوت هایی بین سه اتصال آشکارشده مشاهده می شود. چه باید کرد؟

- ۱) باید تعداد دیگری از آن نمونه بازرسی شود.
- ۲) ضریب آگاهی را به جای ۱ می باید ۰.۷۵ گرفت.
- ۳) سطح اطلاعات را به جای جامع می باید متعارف گرفت.
- ۴) بدترین شرایط نمونه ها معیار مدل سازی قرار گیرد.

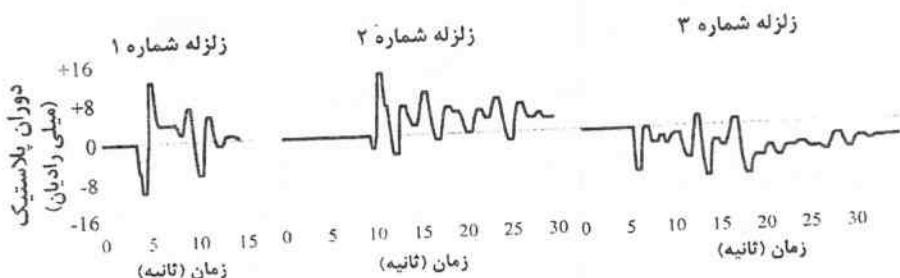


۱۳- کدام یک از گزینه‌های زیر در خصوص دیافراگم‌های بتنی پیش‌ساخته با سطح عملکرد آستانه فروریزش که با اتصالات مکانیکی به یکدیگر متصل می‌شوند. صحیح است؟

- ۱) فقط در برش تغییر شکل کنترل بوده و ضریب m برابر ۱.۵ می‌باشد.
- ۲) این دیافراگم‌ها در گروه قطعات نیرو-کنترل طبقه‌بندی می‌شوند.
- ۳) فقط در خمش تغییر شکل کنترل بوده و ضریب m برابر ۱.۲۵ می‌باشد.
- ۴) هم در خمش و هم در برش تغییر شکل کنترل بوده و ضریب m برابر ۱.۵ می‌باشد.

۱۴- به منظور ارزیابی یک ساختمان بیمارستان نوساز که دارای دیوارهای برشی بتن مسلح ویژه است، از تحلیل‌های دینامیکی غیرخطی استفاده شده است. در تحلیل‌ها از ۳ جفت شتاب نگاشت استفاده شده و تاریخچه زمانی دوران پلاستیک پای دیوار در شکل زیر ارائه شده است. در صورتی که حداکثر نیروی محوری دیوار $P=4000 \text{ kN}$ و حداکثر برش پای دیوار $N=4000 \text{ kN}$ باشد، عملکرد لرزه‌ای مفصل پلاستیک پای دیوار مطابق کدام گزینه است؟ (آرماتورهای طولی دیوار به صورت متقارن در مقطع دیوار توزیع شده، طول دیوار ۶ متر و ضخامت آن ۴۰ سانتی‌متر است. همچنین رفتار دیوار کنترل‌شونده توسط خمش بوده و ضریب آگاهی نیز ۱ فرض شود. کرانه پایین مقاومت بتن مصرفی در دیوار ۲۵ مگاپاسکال است)

- ۱) مفصل پلاستیک پای دیوار عملکرد استفاده بی‌وقفه (IO) را تامین نکرده لیکن عملکرد ایمنی جانی (LS) را برآورده کرده است.
- ۲) مفصل پلاستیک پای دیوار عملکرد استفاده بی‌وقفه (IO) را تامین کرده است.
- ۳) مفصل پلاستیک پای دیوار عملکرد ایمنی جانی (LS) را تامین نکرده لیکن عملکرد آستانه فروریزش (CP) را برآورده کرده است.
- ۴) مفصل پلاستیک پای دیوار عملکرد آستانه فروریزش (CP) را تامین نکرده است.



۱۵- نیاز یا عدم نیاز به بهسازی در یک ساختمان موجود را چگونه باید کنترل نمود؟

- ۱) اصولاً نیاز به مقایسه ساختمان موجود با استاندارد ۲۸۰۰ نداریم، لذا بدون در نظر گرفتن شرایط طراحی قبلی ساختمان، ساختمان موجود را با نشریه ۳۶۰ ارزیابی می‌کنیم.
- ۲) ساختمان موجود باید در ابتدا با توجه به درجه اهمیت و سیستم سازه‌ای مطابق آخرين ویرایش استاندارد ۲۸۰۰ ارزیابی و کنترل شود.
- ۳) در صورتی که ساختمان با توجه به درجه اهمیت، براساس آخرین ویرایش استاندارد ۲۸۰۰ طراحی و نظارت و با مستندات کافی اجرا شده باشد، نیاز به ارزیابی و بهسازی ندارد.
- ۴) بسته به وجود یا عدم وجود سیستم سازه‌ای و لزه بر در ساختمان می‌توان ساختمان موجود را با استاندارد ۲۸۰۰ کنترل نمود یا امکان کنترل نمی‌باشد.

۱۶- یک ساختمان با استفاده از تحلیل‌های غیرخطی مورد ارزیابی قرار گرفته است. در مدل ساختمان شالوده نیز به‌طور صریح مدل‌سازی شده و خاک زیر شالوده با استفاده از فنرهای غیرخطی مدل‌سازی شده است. کدامیک از گزینه‌های زیر صحیح است؟

- ۱) سختی و ظرفیت فنرهای زیر شالوده باید تنها یکبار و براساس مشخصات مورد انتظار خاک محاسبه شوند.
- ۲) فشار خاک زیر شالوده نیرو کنترل بوده و مقدار آن نباید از کرانه پایین ظرفیت خاک بیشتر شود. (با در نظر گرفتن ضریب آگاهی)
- ۳) فشار خاک زیر شالوده تغییر شکل کنترل بوده و مقدار آن نباید از ظرفیت مورد انتظار خاک بیشتر شود. (با در نظر گرفتن ضریب آگاهی)
- ۴) برای کنترل معیارهای پذیرش، نیازی به کنترل فشار خاک زیر شالوده نیست.

۱۷- کدامیک از موارد زیر در بهسازی دال صحیح می‌باشد؟

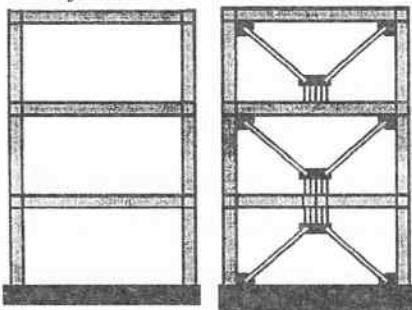
- ۱) برای تقویت اتصال دال به دیوار برشی باید تیرهای لبه‌ای را صرفاً در بخش فوقانی دال اجرا نمود.
- ۲) به منظور افزایش ارتفاع موثر دال و ارتعاش کف می‌توان تیرک فولادی را اضافه نمود.
- ۳) در دال‌های یک‌طرفه با تکیه‌گاه ساده پیشنهاد می‌شود از FRP در راستای عرضی و سطوح تحتانی استفاده شود.
- ۴) چنانچه برای بهسازی دال افزایش ضخامت قسمت تحتانی مدنظر باشد، باید تیرها با ژاکت بتی مقاوم‌سازی شوند.



۱۸- به منظور بهسازی یک ساختمان واقع در شهر تهران و خاک نوع ۳، از میراگرهای تسلیمی استفاده شده است. قبل از بهسازی زمان تناوب موثر قاب ۱.۵ ثانیه بوده و پس از بهسازی زمان تناوب موثر قاب ۱ ثانیه و میرایی موثر آن از ۵% به ۱۰% افزایش یافته است. با در نظر گرفتن زلزله سطح خطر ۱، کدام گزینه درخصوص میزان کاهش پاسخ سازه بهسازی شده نسبت به مقدار متناظر در سازه بهسازی نشده صحیح است؟ (طیف زلزله سطح ۱ را معادل طیف طرح استاندارد ۲۸۰۰ در نظر بگیرید)

$$\begin{aligned} T_e &= 1.5 \text{ s} \\ \zeta &= 5\% \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} T_e &= 1 \text{ s} \\ \zeta &= 10\% \end{aligned}$$



- (۱) به واسطه انجام بهسازی، حداکثر تغییر مکان بام حدود ۲۰% کاهش می‌یابد.
- (۲) به واسطه انجام بهسازی، حداکثر تغییر مکان بام حدود ۵۰% کاهش می‌یابد.
- (۳) به واسطه انجام بهسازی، حداکثر تغییر مکان بام حدود ۴۰% کاهش می‌یابد.
- (۴) براساس داده‌های سوال صرفاً می‌توان درخصوص تغییر مکان هدف اظهارنظر نمود و تخمین حداکثر جابه‌جایی بام ممکن نیست.

۱۹- شتاب طیفی نظیر زمان تناوب یک ساختمان برابر $0.4g$ می‌باشد. شتاب طیفی نظیر زمان تناوب افزایش یافته ساختمان با در نظر گرفتن اندرکنش خاک و سازه $0.6g$ می‌باشد. برش پایه ساختمان بدون اندرکنش ۱۲۰۰ تن و با اندرکنش ۸۰۰ تن محاسبه شده است. حداقل چه برش پایه‌ای در تحلیل باید به کار رود؟

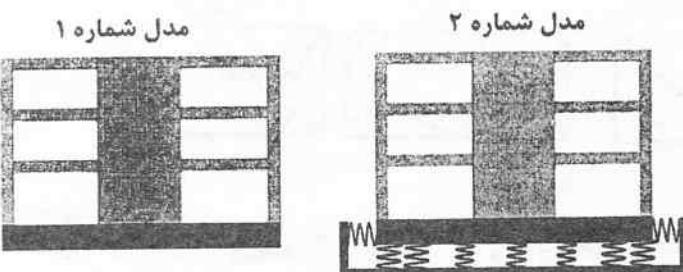
- (۱) ۸۰۰ تن
 (۲) ۱۲۰۰ تن
 (۳) ۵۶۰ تن
 (۴) ۸۴۰ تن

۲۰- خاک زیر شالوده ساختمان از جنس رس است و سطح آب زیرزمینی در سطح زیرزمین است. آیا نیاز به انجام مطالعات ارزیابی پتانسیل روانگرایی در ساختگاه این ساختمان هست؟

- (۱) همواره خیر
- (۲) همواره بلی
- (۳) خیر، در صورتی که تعداد ضربات نفوذ استاندارد اصلاح شده بیش از ۲۰ باشد.
- (۴) بلی، در صورتی که تعداد ضربات نفوذ استاندارد اصلاح شده کمتر از ۲۰ باشد.



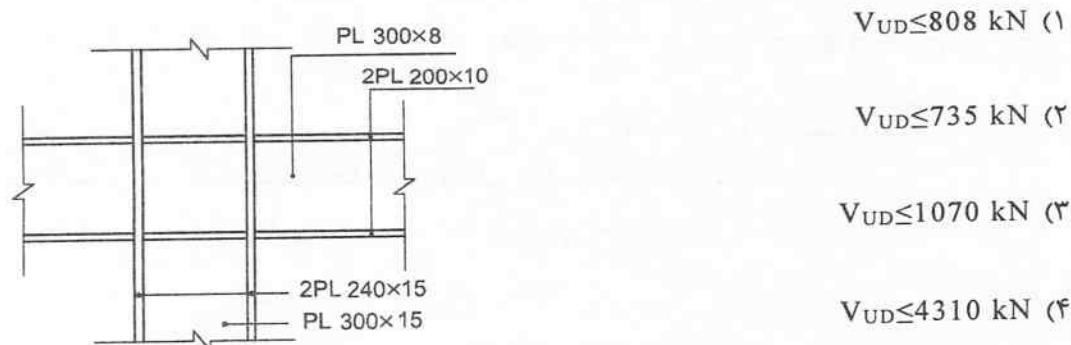
۲۱- یک ساختمان یکبار به صورت شالوده صلب (مدل شماره ۱) و یکبار به صورت شالوده انعطاف‌پذیر (مدل شماره ۲) مدل‌سازی شده و تحت تحلیل استاتیکی غیرخطی قرار گرفته است. کدام‌یک از گزینه‌های زیر نادرست است؟



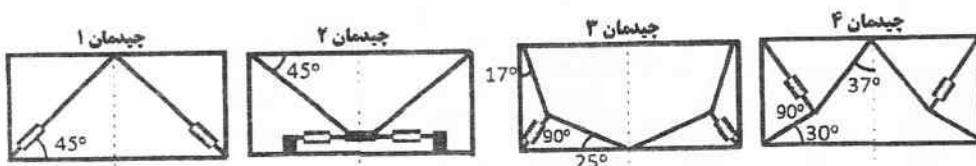
- (۱) در مدل شماره ۲ محل تشکیل مفاصل پلاستیک می‌تواند با مدل شماره ۱ متفاوت باشد.
- (۲) در مدل شماره ۲ زمان تناوب موثر سازه بیشتر بوده، تغییر مکان هدف افزایش یافته و کلیه مفاصل پلاستیک، دوران بیشتری را تجربه می‌کنند.
- (۳) رفتار خاک زیر شالوده در مدل شماره ۱ نیرو کنترل و در مدل شماره ۲ تغییر شکل کنترل است.

(۴) در هر دو مدل، رفتار سازه شالوده (المان‌های بتُنی تشکیل دهنده پی) باید نیرو کنترل در نظر گرفته شده و تشکیل مفاصل پلاستیک در آنها مجاز نیست.

۲۲- از یک ساختمان موجود با سازه قاب خمی فولادی تنها نقشه‌های سازه موجود بوده و هیچگونه مدارک و آزمایشی برای مصالح آن در دسترس نیست. مقدار تنش تسلیم مصالح فولادی در نقشه‌های سازه $f_y = 240 \text{ MPa}$ درج شده است در صورتی که اتصالات تیرهای خمی به ستون مطابق شکل و بدون ورق مضاعف باشد حداقل ظرفیت برشی قابل پذیرش این چشمی اتصال در تحلیل خطی برای سطح عملکرد خدمت‌رسانی بی‌وقفه به کدام‌یک از مقادیر زیر نزدیک‌تر است؟ (تیر و ستون‌ها I شکل و ساخته شده با ورق هستند)



۲۳- کدام یک از چیدمان‌های نشان داده شده در قاب‌های مجهر به میراگر ویسکوز، سبب ایجاد بیشترین درصد میرایی می‌شوند؟ (در تمام موارد مشخصات میراگرها یکسان بوده و چیدمان نسبت به وسط دهانه قاب متقاضی هستند)



(۱) چیدمان‌های ۳ و ۴ و ۲ و ۱ به ترتیب (از راست به چپ) منجر به ایجاد بیشترین درصد میرایی می‌شوند.

(۲) چیدمان‌های ۴ و ۳ و ۲ و ۱ به ترتیب (از راست به چپ) منجر به ایجاد بیشترین درصد میرایی می‌شوند.

(۳) چیدمان‌های ۴ و ۲ و ۱ و ۳ به ترتیب (از راست به چپ) منجر به ایجاد بیشترین درصد میرایی می‌شوند.

(۴) در تمام موارد، درصد میرایی قاب یکسان است.

۲۴- در مدارک فنی و گزارش‌های آزمایش مصالح یک ساختمان بنایی اعداد ۶، ۸، ۱۱ و ۱۲ مگاپاسکال برای مقاومت فشاری آجری موجود است. چنانچه در ارزیابی عینی ساختمان شرایط مصالح بنایی متوسط ارزیابی شده باشد، حداقل چند آزمایش برای کل ساختمان برای تعیین مشخصات مصالح در سطح جامع الزامی است؟

۶ (۲)

12 (۴)

3 (۱)

8 (۳)

۲۵- در ساختمانی آجری از شاتکریت (روکش بتُنی) برای بهسازی استفاده شده است. چگونه دیوار و میلگردها بهم متصل شوند؟

(۱) می‌توان در فواصل لازم یک آجر را از دیوار برداشت و از میلگرد و ملات برای اتصال استفاده کرد.

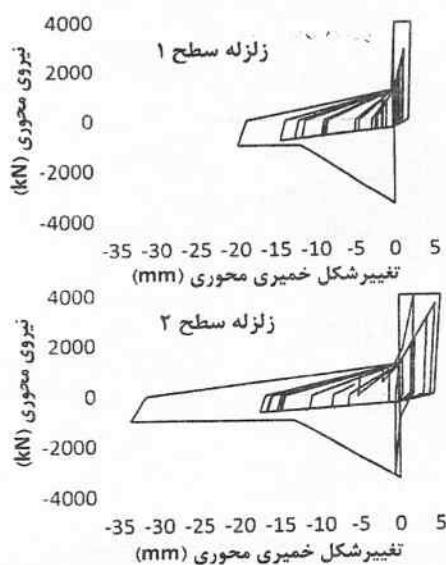
(۲) اتصال شبکه میلگرد و دیوار نیازی نیست و اتصال به دیافراگم کفایت دارد.

(۳) تنها اتصال مستقیم میلگردها به دیافراگم و شالولد کفایت دارد.

(۴) حتماً باید از برشگیرهایی به صورت عصایی شکل استفاده شود.



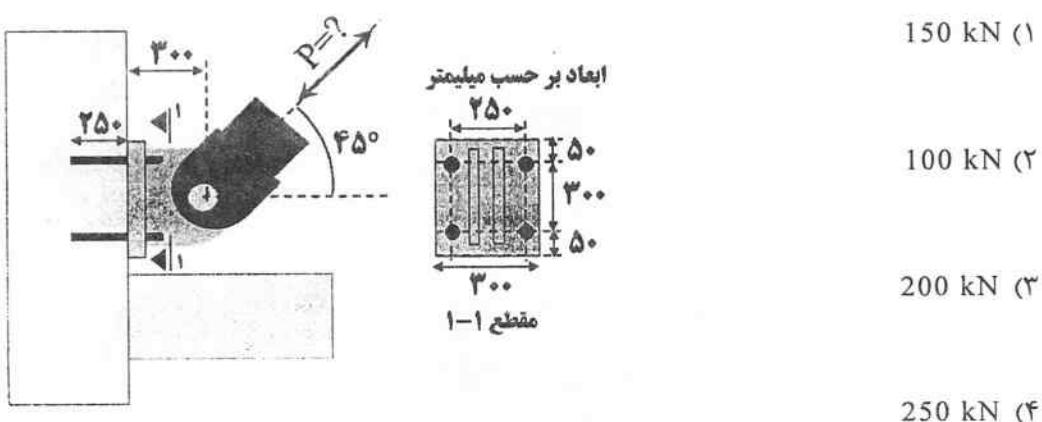
۲۹- براساس تحلیل‌های دینامیکی غیرخطی، رفتار چرخه‌ای نیروی محوری - تغییر شکل خمیری محوری یکی از مهاربندهای همگرای ویژه یک بیمارستان تحت زلزله‌ای با سطوح خطر ۱ و ۲ مطابق شکل به دست آمده است. کدام گزینه درخصوص عملکرد مفصل پلاستیک این مهاربند تحت این زلزله به خصوص، صحیح است؟ (ظرفیت کششی مورد انتظار و ظرفیت کمانشی مورد انتظار مهاربند به صورت کششی تسليم می‌شود ۵mm است. نسبت لاغری مهاربند $KL/r=50$ است. مقطع مهاربند قوطی و به صورت فشرده لرزه‌ای بوده و تنش تسليم مورد انتظار فولاد مصرفی در مهاربند $E=200$ GPA و 260 MPa است. ضریب آگاهی ۱ در نظر گرفته شود)



- (۱) عملکرد LS در هر دو زلزله سطح ۱ و ۲ برآورده شده است.
- (۲) عملکرد CP در هر دو زلزله سطح ۱ و ۲ برآورده شده است.
- (۳) عملکرد LS در زلزله سطح ۱ برآورده شده اما عملکرد CP در زلزله سطح ۲ برآورده نشده است.
- (۴) عملکرد LS در زلزله سطح ۱ برآورده شده و عملکرد CP در زلزله سطح ۲ برآورده شده است.



۲۷- یک سازه بتنی با استفاده از میراگر بهسازی شده است. جزئیات اتصال یکی از میراگرهای بهسازی در گره انتها تیر، بولت‌های اتصال تنها در ستون کاشته شده‌اند. کاشت با استفاده از مواد اپوکسی انجام شده و در اتصال از ۴ بولت به قطر ۲۰ میلی‌متر استفاده شده است. اگر کرانه پایین مقاومت کششی و برشی بولت‌های کاشت شده ۵۷ کیلونیوتون باشد، حداقل نیرویی که مجاز است در میراگر ایجاد شود تا اتصال معیارهای پذیرش را در تحلیل غیرخطی برآورده کند، چقدر است؟ (فرض کنید ورق‌های اتصال کاملاً صلب بوده و ظرفیت اتصال از طریق ظرفیت بولت‌های کاشت شده کنترل می‌شود. همچنین نیروی ایجاد شده در میراگر تنها به صورت محوری است)



۲۸- ساختمانی بنایی غیرمسلح دو طبقه با دیافراگمهای صلب در پهنه با خطر نسبی زیاد قرار دارد و با روش بهسازی ساده بررسی می‌شود. نسبت نیروی جانبی وارد به این ساختمان به نیروی جانبی وارد به ساختمان دیوار برشی بتُنی مشابه چند است؟ (S_T: شتاب طیفی به ازای زمان تناوب اصلی ساختمان و S_s: شتاب طیفی در ناحیه شتاب ثابت طیف)

$$\frac{1.1 S_s}{S_T} \quad (1)$$

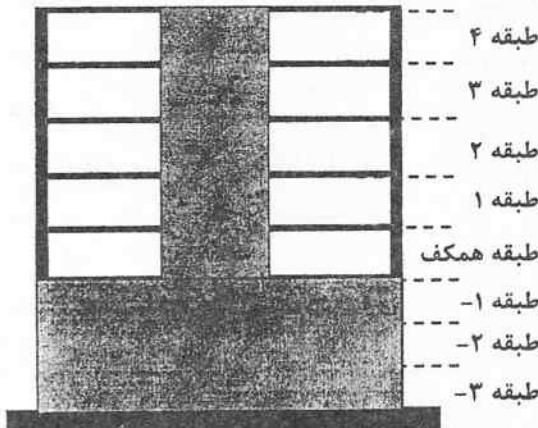
$$\frac{1.1 S_T}{S_s} \quad (2)$$

$$\frac{1.2 S_T}{S_s} \quad (3)$$

$$\frac{S_s}{1.2 S_T} \quad (4)$$



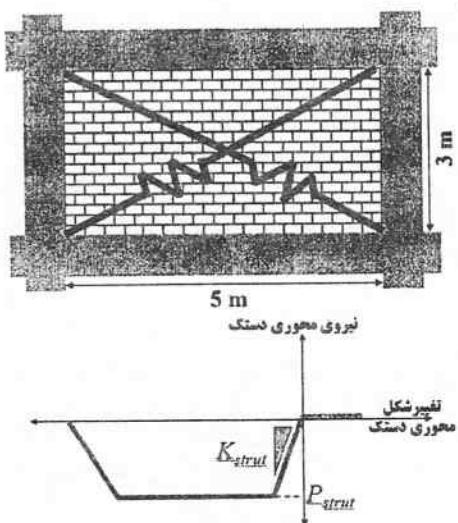
۲۹- شکل زیر یکی از قاب‌های یک ساختمان بتن مسلح را نشان می‌دهد. اگر قرار باشد این قاب با استفاده از تحلیل دینامیکی غیرخطی ارزیابی شود، کدامیک از گزینه‌های زیر درخصوص مدل‌سازی و کنترل معیارهای پذیرش دیوارهای برشی بتن مسلح واقع در طبقات زیرزمین، رویکرد صحیحی نیست؟



- (۱) صرف نظر از نوع تحلیل، همواره باید دیوارهای زیرزمین به صورت ترک خورده مدل‌سازی شده و ضرایب ترک خورده‌گی در آنها اعمال شود.
- (۲) دیوار زیرزمین می‌تواند به صورت الاستیک خطی مدل شود. در این صورت لازم است پس از اتمام تحلیل کنترل شود که حداکثر نیروهای واردہ بر دیوار زیرزمین از ظرفیت اسمی دیوار زیرزمین کوچکتر باشد.
- (۳) در صورتی که دیوار زیرزمین به صورت غیرخطی مدل شود، لازم است یکی مفصل پلاستیک برشی برای دیوار طبقه -۳ تعریف شده و معیار پذیرش دیوار زیرزمین براساس جایه‌جایی نسبی طبقه -۳ کنترل شود.
- (۴) خمش خارج از صفحه دیوار زیرزمین برای تحمل فشار استاتیکی و فشار لرزه‌ای خاک پشت دیوار، باید نیروکنترل در نظر گرفته شود.



۳۰- قابی بتنی دارای یک میانقاب بنایی ساخته شده با آجر فشاری توپر می‌باشد. میانقاب به‌طور کامل به قاب چسبیده است. در صورتی که هدف مدل‌سازی غیرخطی رفتار داخل صفحه میانقاب با استفاده از دستک فشاری مطابق نشریه ۳۶۰ باشد، کدام گزینه درخصوص سختی محوری و ظرفیت محوری هر یک از دستک‌های فشاری صحیح است؟ (ضخامت میانقاب ۲۲ سانتی‌متر، مدول الاستیک مورد انتظار میانقاب بنایی و قاب بتنی به ترتیب ۷ گیگاپاسکال و ۲۵ گیگاپاسکال است. کلیه مقاطع تیرها و ستون‌های قاب مربعی با ابعاد ۵۰ سانتی‌متر در ۵۰ سانتی‌متر بوده و مقاومت برشی مورد انتظار مصالح بنایی ۰.۳ مگاپاسکال است. با توجه به امکان تغییر جهت نیروی زلزله، دستک‌های فشاری به صورت متقارن در هر دو جهت مدل شده‌اند)



$$K_{\text{strut}} = 165 \text{ kN/mm}, P_{\text{strut}} = 385 \text{ kN} \quad (1)$$

$$K_{\text{strut}} = 165 \text{ kN/mm}, P_{\text{strut}} = 330 \text{ kN} \quad (2)$$

$$K_{\text{strut}} = 83 \text{ kN/mm}, P_{\text{strut}} = 192 \text{ kN} \quad (3)$$

$$K_{\text{strut}} = 83 \text{ kN/mm}, P_{\text{strut}} = 165 \text{ kN} \quad (4)$$



کلید سوالات آزمون ورود به حرفه مهندسان رشته عمران بهسازی و ارزیابی مهرماه ۱۴۰۲

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