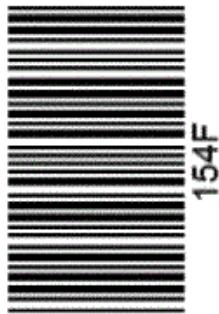


154

F



نام :

نام خانوادگی :

محل امضاء :



اگر دانشگاه اصلاح شود مملکت اصلاح می شود.
امام خمینی (ره)

صبح جمعه

۹۲/۱۲/۱۶

دفترچه شماره (۱)

جمهوری اسلامی ایران
وزارت علوم، تحقیقات و فناوری
سازمان سنجش آموزش کشور

آزمون ورودی دوره‌های دکتری (نیمه مرکز) داخل سال ۱۳۹۳

مجموعه مهندسی عمران (۳) ژئوتکنیک (کد ۲۳۰۹)

مدت پاسخگویی: ۱۵۰ دقیقه

تعداد سؤال: ۴۵

عنوان مواد امتحانی، تعداد و شماره سوالات

ردیف	مواد امتحانی	تعداد سؤال	از شماره	تا شماره
۱	مجموعه دروس تخصصی (مکانیک جامدات (مقاومت مصالح - تحلیل سازه‌ها) - دینامیک خاک، طراحی بی پیشرفت)	۴۵	۱	۴۵

اسفندماه سال ۱۳۹۲

این آزمون نمره منفی دارد.

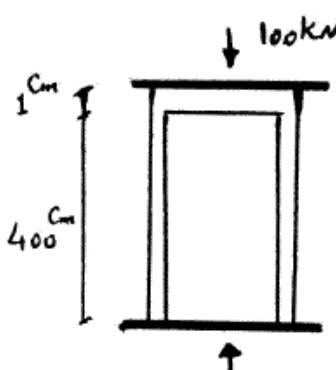
استفاده از ماشین حساب مجاز نمی‌باشد.

حق جاپ، تکثیر و انتشار سوالات به هر روش (الکترونیکی و...) پس از برگزاری آزمون، برای تمامی اشخاص حقیقی و حقوقی تنها با مجوز این سازمان مجاز می‌باشد و با مخالفین برابر مقررات رفتار می‌شود.

-۱

دو استوانه توخالی به وسیله دوفک (صفحات صلب) در یک جک تحت اثر نیروی فشاری 100 kN کیلونیوتن قرار می‌گیرند. اگر ارتفاع استوانه بیرونی 1 سانتیمتر از ارتفاع استوانه داخلی بیشتر باشد، نیروی وارد بر استوانه داخلی و استوانه خارجی به ترتیب از راست به چپ بر حسب kN چقدر می‌باشند؟

$$(E = 2 \times 10^7 \frac{\text{N}}{\text{cm}^2}) \quad (\text{Surface area of cylinders} = 1 \text{ cm}^2)$$



$100, 0$ (۱)

$75, 25$ (۲)

$50, 50$ (۳)

$25, 75$ (۴)

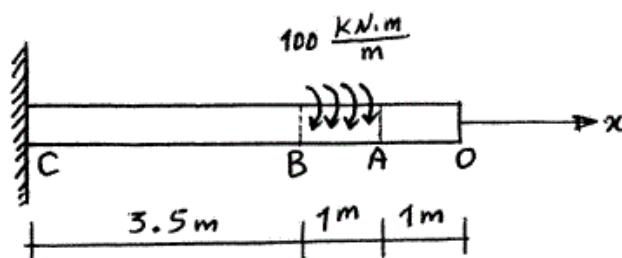
-۲

یک شفت با قطر خارجی 20 mm تحت یک لنگر پیچشی یکنواخت به مقدار 100 kN.m/m مؤثر در روی قسمت AB در شکل مفروض است. اندازه دو کمیت

$$(\text{Shear modulus } G = 80 \times 10^9 \text{ Pa})$$

ماکزیمم تنش برشی τ_{\max} بر حسب $\frac{N}{m^2}$ ، ϕ زاویه چرخش «O» نسبت به

«C» بر حسب رادیان



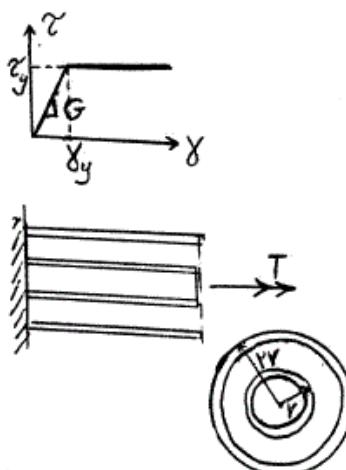
$$\phi = 418/3, \tau_{\max} = 63 \times 10^9 \text{ (۱)}$$

$$\phi = 318/3, \tau_{\max} = 43 \times 10^9 \text{ (۲)}$$

$$\phi = 418/3, \tau_{\max} = 43 \times 10^9 \text{ (۳)}$$

$$\phi = 318/3, \tau_{\max} = 63 \times 10^9 \text{ (۴)}$$

-۳ مجموعه نشان داده شده از دو لوله جدار نازک هم مرکز تشکیل شده که در یک انتهای توسط دیسک صلب به یکدیگر متصل شده‌اند به طوری که میزان زاویه پیچش در هر دو یکسان است و از طرف دیگر تحت کوپل پیچشی T قرار می‌گیرند. هرگاه ضخامت لوله‌ها ثابت t و طول مجموعه L فرض شود و مصالح در هر دو لوله الاستوپلاستیک در نظر گرفته شود و G مدول برشی و τ_y تنش برشی تسلیم باشند. T_y و ϕ_y در مجموعه که متناظر با رخداد اولین تسلیم باشد، کدام می‌باشند؟



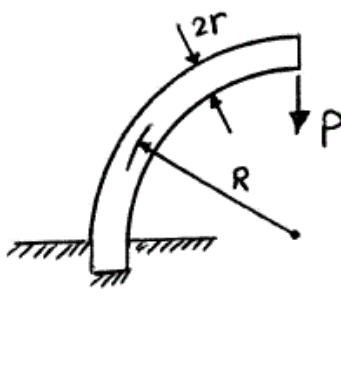
$$T_y = \pi t r^3 \tau_y \quad \phi_y = \frac{L}{r} \frac{\tau_y}{G} \quad (1)$$

$$T_y = 12\pi t r^3 \tau_y \quad \phi_y = \frac{L}{2r} \frac{\tau_y}{G} \quad (2)$$

$$T_y = \pi t r^3 \tau_y \quad \phi_y = \frac{L}{R} \frac{\tau_y}{G} \quad (3)$$

$$T_y = 12\pi t r^3 \tau_y \quad \phi_y = \frac{L}{r} \frac{\tau_y}{G} \quad (4)$$

-۴ یک میله الاستیک به شعاع r (قطعه دایره‌ای) به شکل یک ربع دایره به شعاع R مطابق شکل خم شده و تحت بار قائم P قرار می‌گیرد. نسبت تغییر مکان قائم نقطه اثر بار (لبه آزاد جسم) ناشی از نیروی محوری ایجاد شده در میله به لنگر خمشی ایجاد شده در آن کدام است؟



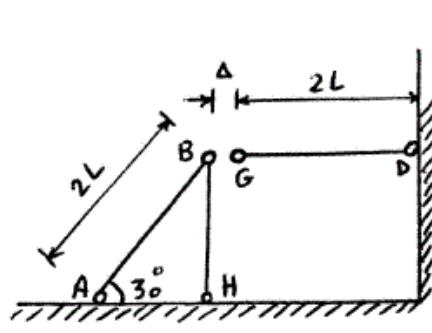
$$\frac{1}{4} \frac{r^2}{R^2} \quad (1)$$

$$\frac{r^2}{R^2} \quad (2)$$

$$\frac{4r^2}{R^2} \quad (3)$$

$$\frac{2r^2}{R^2} \quad (4)$$

-۵ در قاب زیر به خاطر خطای ساخت، میله GD به اندازه Δ کوتاه ساخته شده است. سختی محوری اعضا AE است. اگر با اعمال نیرویی G را به B وصل کنیم، نیروی محوری عضو DG چقدر خواهد شد؟



$$\frac{3AE\Delta}{4L} \quad (1)$$

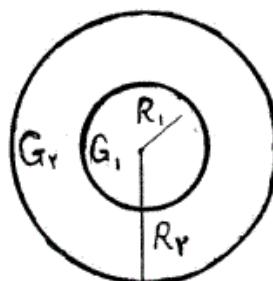
$$\frac{AE\Delta}{L} \quad (2)$$

$$\frac{2AE\Delta}{5L} \quad (3)$$

$$\frac{3AE\Delta}{7L} \quad (4)$$

-۶

مقطع میله مدور نشان داده در شکل از دو جنس مختلف تشکیل شده است به طوری که $G_1 = 2G_2$ می باشد. نسبت $\frac{R_1}{R_2}$ چقدر باشد تا مقطع مورد نظر تحت اثر پیچش به طور بهینه طراحی شده باشد. (τ_w تنש برشی مجاز مصالح) (۱) جنس $\tau_w = 3\tau_0$. (۲) جنس $\tau_w = \tau_0$.



۱/۲۵ (۱)

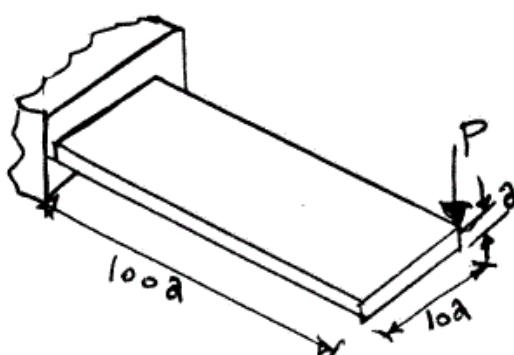
۱/۵ (۲)

۱/۷۵ (۳)

۲ (۴)

-۷

یک تیر با مقطع مستطیل و به صورت کنسول تحت بار P در انتهای گوشه مطابق شکل قرار می گیرد. هرگاه مدول ارجاعی آن E و ضریب پواسون v و رفتار مصالح کاملاً الاستیک فرض شوند، تغییر مکان قائم انتهای آزاد تحت بار P کدام است؟



$$\delta_v \simeq \frac{1000P}{Ea} \{400 + 15(1+v)\} \quad (1)$$

$$\delta_v \simeq \frac{410000P}{Ea} \quad (2)$$

$$\delta_v \simeq \frac{400100P}{Ea} \quad (3)$$

$$\delta_v \simeq \frac{400000P}{Ea} \quad (4)$$

-۸

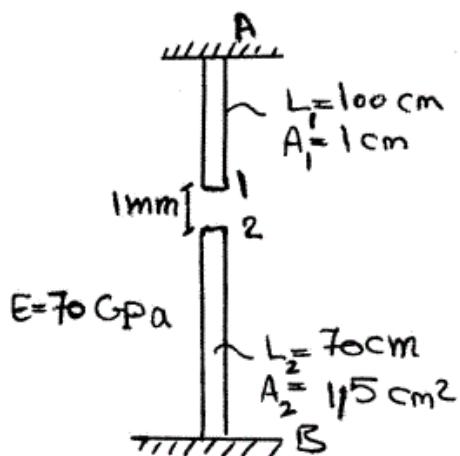
اگر نقطه‌ی شماره یک کشیده شود به طوری که اتصال یک و دو به صورت مفصلی باشند، عکس العمل تکیه‌گاهی در نقطه A بر حسب N چقدر است؟

۲۲۷۱/۷ (۱)

۳۸۰۰ (۲)

۴۷۷۲/۷ (۳)

۵۸۰۰ (۴)



-۹

در شکل نشان داده شده، نسبت سطح مقطع میله ۱ به سطح مقطع میله ۲،

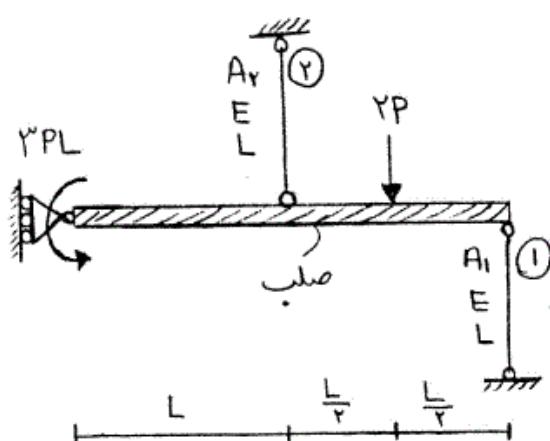
$$\frac{A_1}{A_2} \text{ چقدر باشد تا انرژی کرنشی هر دو میله با هم برابر شود؟}$$

$\frac{1}{4}$ (۱)

$\frac{1}{2}$ (۲)

$\frac{1}{3}$ (۳)

$\frac{2}{3}$ (۴)



-۱۰

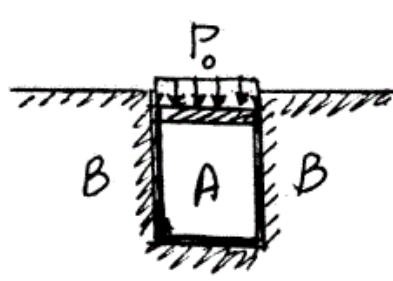
در شکل نشان داده شده هرگاه دیواره B صلب فرض شود و مخزن استوانه‌ای A تغییر شکل پذیر باشد، فشار جانبی مابین استوانه A و دیواره B بر حسب P₀ و ضریب پواسون ν کدام است؟

$\frac{\nu P_0}{(1+\nu)}$ (۱)

$\frac{P_0}{(1+\nu)}$ (۲)

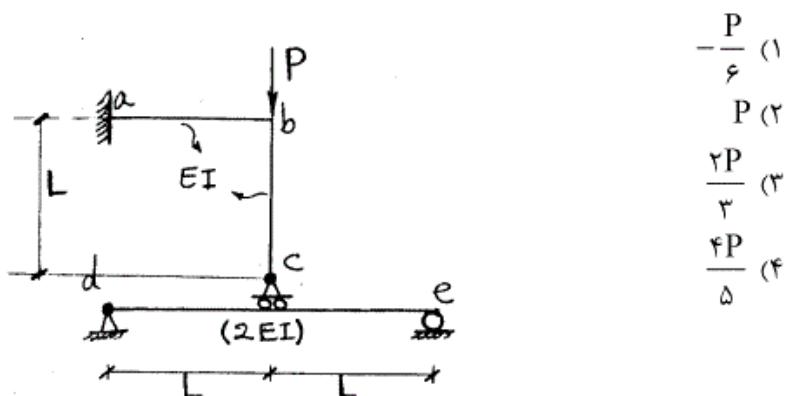
$\frac{P_0}{(1-\nu)}$ (۳)

$\frac{\nu P_0}{(1-\nu)}$ (۴)



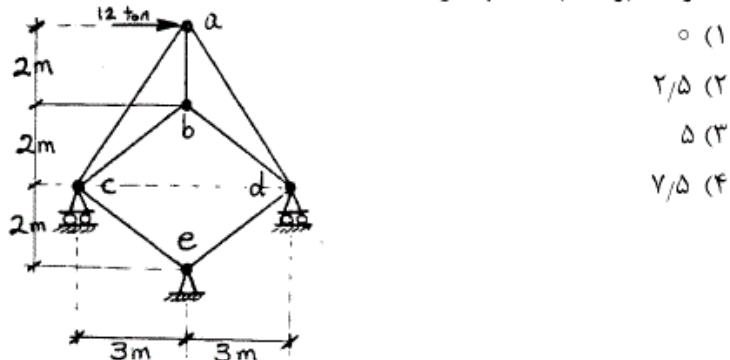
-11

در سازه شکل مقابل مقادیر نسبی صلبیت خمشی روی شکل مشخص شده و از تغییر شکل‌های محوری و برشی صرف نظر می‌گردد. نیرو در غلتک c کدام است؟



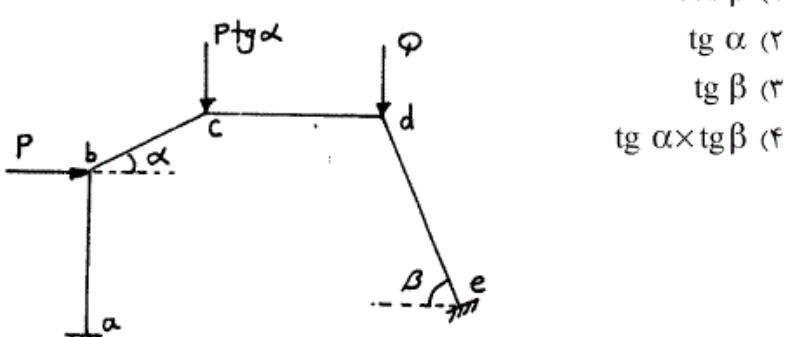
-12

در خرپای شکل مقابل صلبیت محوری مقطع در کلیه اعضاء ثابت است. نیرو در عضو bc بر حسب ton چقدر است؟

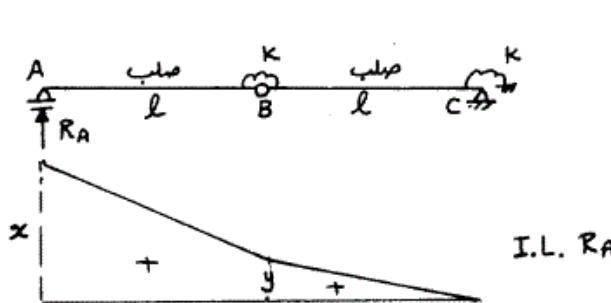


-13

اگر هیچ‌کدام از نقاط d,c,b در قاب زیر حرکت نداشته باشند، مقدار $\frac{Q}{P}$ چه قدر می‌باشد؟ (عضو ab عمودی و عضو cd افقی می‌باشد).

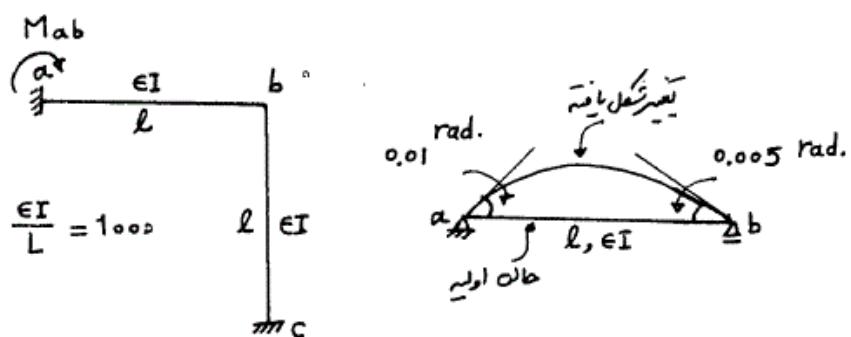


-۱۴ - اگر منحنی تأثیر عکس العمل R_A از تیر زیر مطابق شکل باشد، آنگاه نسبت $\frac{x}{y}$ چه مقدار می‌باشد؟



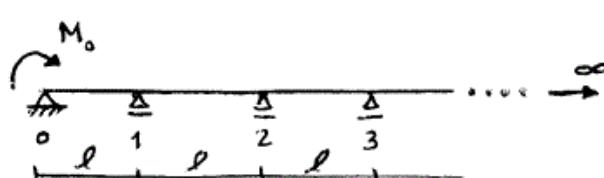
- $\frac{3}{2}$ (۱)
 $\frac{5}{3}$ (۲)
 2 (۳)
 $\frac{5}{2}$ (۴)

-۱۵ - میزان لنگر تکیه‌گاه a در قاب زیر در اثر تغییر درجه حرارت در تیر ab چه مقدار می‌باشد، اگر عضو ab روی تکیه‌گاه‌های مفصلی تحت اثر تغییر درجه حرارت مشابه به صورت زیر تغییر شکل دهد؟



- ۳۰ (۲) -۳۵ (۱)
 ۳۵ (۴) ۳۰ (۳)

-۱۶ - در تیر یکسره زیر با تعداد دهانه‌های بینهایت، طول هر دهانه ℓ و صلبیت خمشی EI می‌باشد. اگر تحت اثر لنگر M_0 ، لنگر در تکیه‌گاه‌ها از قانون $M_{i+1} = \alpha M_i$ ($i = 0, 1, \dots$) تبعیت کند میزان دوران در تکیه‌گاه ابتدایی (θ_0) چه مقدار می‌باشد؟ ($\alpha = 2 - \sqrt{3}$)



$$\frac{2M_0\ell}{10EI} \quad (1)$$

$$\frac{\sqrt{3}M_0\ell}{6EI} \quad (2)$$

$$\frac{2\alpha^3 M_0\ell}{EI} \quad (3)$$

$$\frac{3\alpha^3 M_0\ell}{10EI} \quad (4)$$

- ۱۷ تیر دو سرگیردار زیر تحت اثر لنگر متمرکز M_0 قرار گرفته، اگر x, y لنگرهای گیرداری انتهایی مطابق شکل باشد، مقدار $(y-x)$ کدام گزینه است؟

$$\frac{M_0}{\ell}(b-a) \quad (1)$$

$$-\frac{M_0}{\ell}(b-a) \quad (2)$$

$$\frac{M_0}{2\ell}(b-a) \quad (3)$$

$$-\frac{M_0}{2\ell}(b-a) \quad (4)$$

- ۱۸ در صورتی که طول تار فوقانی تیر AB به اندازه 20% درصد کاهش و طول تار تحتانی به اندازه 20% افزایش پیدا کند، تغییر مکان قائم نقطه C را حساب کنید. ارتفاع مقطع تیر h می‌باشد.

$$\frac{3/6}{h} \quad (1)$$

$$\frac{1/2}{h} \quad (2)$$

$$\frac{2/4}{h} \quad (3)$$

$$\frac{1/8}{h} \quad (4)$$

- ۱۹ تیر ساده به طول ℓ مفروض است. صلبیت خمی EI . صلبیت برشی آن $GA/f_s = 75^\circ$ و مقطع تیر به شکل مستطیل است. اگر انرژی تغییر شکل خمی ده برابر انرژی تغییر شکل برشی باشد. نسبت $\frac{h}{\ell}$ چقدر است؟ ارتفاع تیر است.

$$0/25 \quad (1)$$

$$0/2 \quad (2)$$

$$0/15 \quad (3)$$

$$0/1 \quad (4)$$

- ۲۰ تیر سراسری مطابق شکل و با صلبیت خمی ثابت EI مفروض است. نسبت لنگر خمی تکیه‌گاه D به تکیه‌گاه B برابر است با:

$$5 \quad (1)$$

$$10 \quad (2)$$

$$15 \quad (3)$$

$$20 \quad (4)$$

-۲۱ جایه‌جایی دائمی شیروانی خاکی در صورتی که تحت تأثیر بارگذاری لرزه‌ای با تاریخچه زمانی هارمونیک با زمان تداوم معین و دامنه شتاب بیشتر از شتاب آستانه حرکت شیروانی قرار گیرد با افزایش فرکانس بارگذاری،

- (۱) افزایش می‌یابد.
- (۲) کاهش می‌یابد.

(۳) تغییر نمی‌کند و فقط با افزایش دامنه شتاب افزایش پیدا می‌کند.

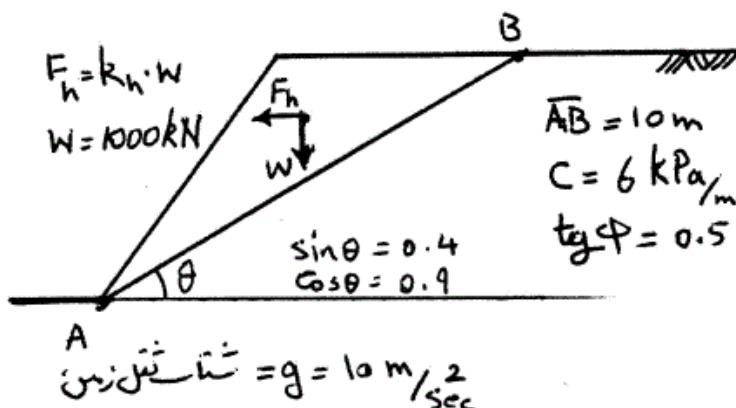
(۴) تغییر نمی‌کند و فقط با افزایش زمان تداوم افزایش پیدا می‌کند.

-۲۲ در صورتی که میزان جایه‌جایی دائمی شیروانی نشان داده شده در شکل زیر از

$$\text{رابطه } d = \frac{V_{\max}^2}{2a_y} \cdot \frac{a_{\max}}{a_y}$$

میزان جایه‌جایی برای زلزله‌ای با شتاب افقی حداقل $a_y = 0.2g$ و

$$\text{سرعت حداقل } V_{\max} = 0.5 \frac{m}{sec}$$



(۱) $0/125$ (۲) $0/160$

(۳) $0/20$ (۴) $0/25$

-۲۳ تأثیر اندیس خمیری PI بر مقاومت سیکلی به روانگرایی (CRR) برای خاکهای

که دارای بیش از 5° ریزدانه ($FC > 5^\circ$) باشند به شرح زیر است:

(۱) خاکهای دارای ریزدانه $< 5^\circ$ فقط در حالتی امکان روانگرایی دارند که $PI = 0$ باشد.

(۲) برای مقادیر $PI < 1^\circ$ تأثیری بر CRR ندارد ولی برای مقادیر $PI > 1^\circ$ باعث کاهش CRR می‌شود.

(۳) برای مقادیر $PI > 1^\circ$ تأثیری بر CRR ندارد ولی برای مقادیر $PI < 1^\circ$ باعث افزایش CRR می‌شود.

(۴) خاکهای دارای ریز دانه $< 5^\circ$ در هیچ شرایطی روانگرایی نمی‌شوند لذا PI عامل تأثیرگذاری نیست.

-۲۴

وجود تنفسی برای استاتیکی اولیه باعث می‌شود که پتانسیل (قابلیت) روانگرایی ماسه‌های اشباع در یک تنفس تحکیمی یکسان:

- ۱) کاهش می‌یابد.
- ۲) افزایش می‌یابد.

۳) برای خاک‌های با دانسیته نسبی بیش از ۵٪ افزایش و برای خاک‌های با دانسیته نسبی کمتر از ۵٪ کاهش می‌یابد.

۴) برای خاک‌های با دانسیته نسبی بیش از ۵٪ کاهش یابد و برای خاک‌های با دانسیته نسبی کمتر از ۵٪ افزایش یابد.

-۲۵

در صورتی که خاکریز پشت دیوار نگهبان خاک، اشباع بوده و در حین زلزله امکان

$$\frac{\Delta U}{\sigma_0'} = r_u \text{ باشد و فرض گردد که در حین افزایش فشار آب منفذی به اندازه } r_u \text{ به صورت هم}$$

زلزله به دلیل مقدار نفوذ پذیری خاک، آب منفذی و دانه‌های خاک به صورت هم فاز (توام) حرکت نمایند، کدام رابطه برای زاویه لرزه‌ای $\Psi = \tan^{-1} \left(\frac{F_h}{F_v} \right)$ صحیح

است؟ F_h و F_v به ترتیب مولفه‌های افقی و قائم نیروی زلزله به المانی از خاک با حجم واحد هستند. k_h و k_v ضریب شتاب افقی و قائم زلزله‌اند.

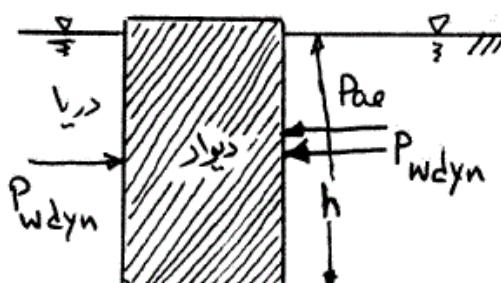
$$\Psi = \tan^{-1} \frac{\gamma' k_h}{\gamma'(1-r_u)(1-k_v)} \quad (1) \quad \Psi = \tan^{-1} \frac{\gamma_{sat} k_h}{\gamma'(1-r_u)(1-k_v)} \quad (1)$$

$$\Psi = \tan^{-1} \frac{\gamma_{sat} k_h}{\gamma'(1+r_u)(1-k_h)} \quad (4) \quad \Psi = \tan^{-1} \frac{\gamma_d k_h}{\gamma'(1-r_u)(1-k_v)} \quad (3)$$

-۲۶

برای محاسبه فشار آب دینامیکی و فشار خاک ناشی از زلزله بر روی یک دیوار نگهبان ساحلی (مطابق شکل زیر) کدام یک از روابط زیر باستی به کار گرفته شوند؟ نفوذ پذیری خاکریز پشت دیوار بسیار زیاد است. P_{wdyn} و P_{ae} به ترتیب نیروهای ناشی از فشار خاک و فشار آب هستند. k_h ضریب شتاب

زلزله است.



$$P_{كلي} = \frac{1}{2} k_{ae} \cdot \gamma_{sat} \cdot h^2 + 2 \times \frac{\gamma}{12} k_h \gamma_w h^2 \quad (1)$$

$$P_{كلي} = \frac{1}{2} k_{ae} \cdot \gamma_{sat} \cdot h^2 + \frac{\gamma}{12} k_h \gamma_w h^2 \quad (2)$$

$$P_{كلي} = \frac{1}{2} k'_{ae} \cdot \gamma' \cdot h^2 + 2 \times \frac{\gamma}{12} k_h \gamma_w h^2 \quad (3)$$

$$P_{كلي} = \frac{1}{2} k'_{ae} \cdot \gamma' \cdot h^2 + \frac{\gamma}{12} k_h \gamma_w h^2 \quad (4)$$

-۲۷

کرنش آستانه تغییر رفتار خطی به غیرخطی در بارگذاری‌های برشی سیکلی در خاک‌ها با افزایش اندیس خمیری PI

(۱) کاهش می‌یابد.

(۲) افزایش می‌یابد.

(۳) در برخی از خاک‌ها افزایش و در برخی دیگر کاهش می‌یابد.

(۴) تحت تأثیر تغییرات PI قرار ندارد.

در بارگذاری‌های برشی سیکلی در خاک‌ها پدیده‌های کاهش سختی سیکلی -۲۸ : (cyclic Degradation)

(۱) در محدوده کرنش‌های برشی بالاتر از حدود 10^{-3} ایجاد می‌شوند.

(۲) در محدوده کرنش‌های برشی پایین‌تر از حدود 10^{-3} ایجاد می‌شوند.

(۳) فقط در خاک‌های دانه‌ای ایجاد می‌شوند و ارتباطی با سطح کرنش ندارند.

(۴) در همه سطوح کرنش برشی ایجاد می‌شوند.

افزایش شتاب یک زلزله ورودی در رقوم سنگ بستر به بیش از $0.4g$

(۱) باعث افزایش ضریب تشدید در سطح لایه رسوبی واقع بر روی سنگ بستر می‌شود.

(۲) باعث کاهش ضریب تشدید در سطح لایه رسوبی واقع بر روی سنگ بستر می‌شود.

(۳) باعث افزایش ضریب تشدید در خاک‌های رسی و کاهش ضریب تشدید در خاک‌های دانه‌ای می‌شود.

(۴) تأثیری بر ضریب تشدید لایه رسوبی سطحی ندارد چون ضریب تشدید فقط تابع ویژگی‌های لایه رسوبی است و ربطی به حرکت (زلزله) ورودی ندارد.

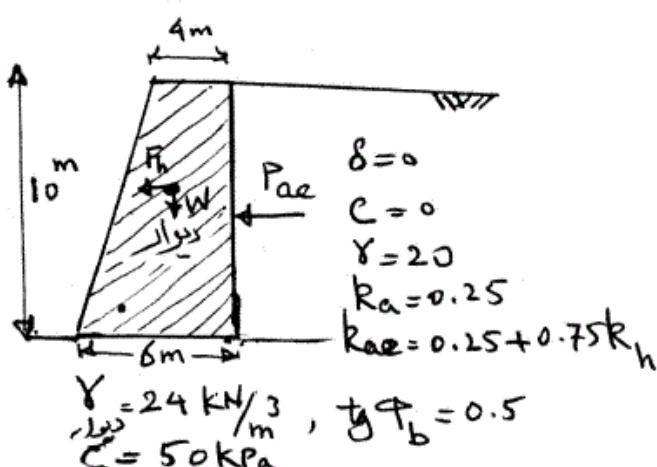
حداقل شتاب لازم برای حرکت لغزشی دیوار نشان داده شده زیر چقدر است؟ از اصطکاک بین دیوار و خاک پشت صرف نظر شود.

$0.2g$ (۱)

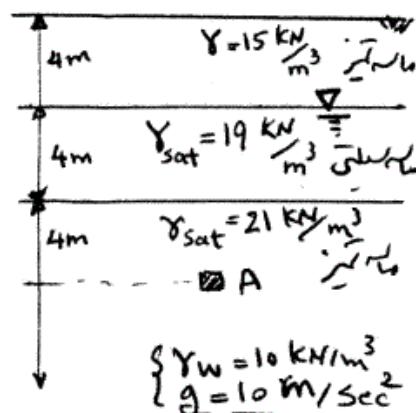
$0.25g$ (۲)

$0.32g$ (۳)

$0.5g$ (۴)



-۳۱ چنانچه ضریب اطمینان روانگرایی به صورت $F_L = \frac{CRR}{CSR}$ تعریف شود، در یک زلزله با بزرگای $7/5$ و شتاب حداکثر سطح زمین معادل $a_{max} = ۰/۳g$ در صورتی که برای نقطه A (در شکل زیر) خاک دارای $CRR = ۰/۲$ باشد آیا خاک در این نقطه دچار روانگرایی می‌شود و مقدار F_L آن چقدر است؟ ضریب کاهش r_d را مساوی $۷/۰$ فرض کنید.



- (۱) خاک روانگر می‌شود و r_u به مقدار ۱۰۰% می‌رسد.
 (۲) خاک روانگر می‌شود و r_u به مقدار ۱۰۰% می‌رسد.
 (۳) خاک روانگر نمی‌شود و r_u به مقدار ۱۰۰% می‌رسد.
 (۴) خاک روانگر نمی‌شود و r_u قابل توجهی ایجاد نمی‌شود.

-۳۲ یک پی ماشین آلات به وزن $W = ۹۰ \text{ kN}$ بر روی خاکی قرار گرفته است. با

فرض سیستم جرم متمرکز - فنر، ثابت فنر معادل خاک برابر $\frac{kN}{m} ۱۰۰۰۰$ و

میرایی معادل $\frac{kN.s}{m} ۳۶$ فرض می‌شود. در صورتی که برای تقلیل دامنه به

صورت لگاریتمی رابطه $Z_n = e^\delta$ برقرار باشد در خصوص این سیستم جرم و

فنر کدام گزینه زیر صحیح است؟ (شتاب ثقل زمین $g = ۱۰ \frac{m}{sce^2}$ فرض شود).

- (۱) سیستم کم میرا (underdamped) و $\delta = ۱/۵۷$ است.
 (۲) سیستم بیش میرا (overdamped) و نمی‌توان δ را تعیین کرد.
 (۳) سیستم بیش میرا و $\delta = ۶/۲۸$ است.
 (۴) سیستم کم میرا و $\delta = ۴/۷۱$ است.

-۳۳

کدام یک در مورد بکارگیری روابط متداول ظرفیت باربری زمین برای پیهای سطحی درست است؟

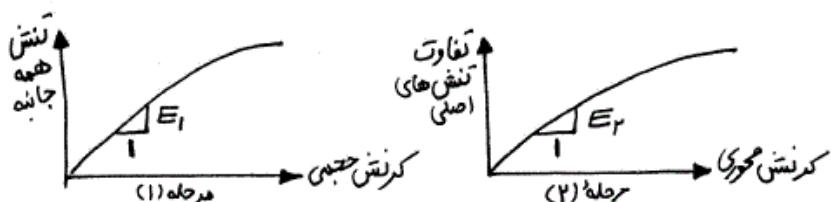
- ۱) ضرایب شیب بار و ضرایب شکل پی در نظریه میرهوف با هم به کار نمی‌روند.
- ۲) نظریه ظرفیت باربری ترازاقی از مقاومت برشی لایه‌های خاک در بالای تراز کف پی صرفنظر می‌کند.

۳) جمله عرض ظرفیت باربری (γBN_{γ}) در خاک‌های غیر چسبنده دانه‌ای تعیین کننده کل مقدار باربری است.

۴) ضرایب عمق باید با توجه به طول و عرض مؤثر (B' و L') که با درنظر گرفتن خروج از مرکزیت بدست می‌آیند)، حساب شوند.

-۳۴

برای تخمین نشست یک خاک خشک، آزمایش سه محوری بر نمونه خاک انجام می‌شود و منحنی‌های زیر به دست می‌آید. اگر E مدول الاستیسیته و v ضریب پواسون باشد، کدام گزینه درست است؟



- ۱) تعیین مدول الاستیسیته خاک نیازمند استفاده از نتایج آزمایش هر دو مرحله است: $E = E_1 \times E_2$

$$E_1 \times E_2 = G \times K$$

$$K = E_1 = \frac{E}{2(1-2v)}$$

$$G = E_2 = \frac{E}{2(1+v)}$$

-۳۵

پی گسترده شناور یک ساختمان بلند را در عمق D قرار می‌دهیم. اگر تنش ناشی از ساختمان و پی برابر با P باشد و چنانچه تنش اولیه خاک در عمق D را برابر با γD در نظر بگیریم، کدام یک در مورد نشست ساختمان در شرایط $P = \gamma D$ درست است؟

۱) هیچ گونه نشست اتفاق نمی‌افتد.

۲) نشست تحکیم حتی در رس‌ها در این شرایط نداریم.

۳) نشست الاستیک نداریم ولی نشست تحکیم با توجه به مدت گودبرداری رخ می‌دهد.

۴) حداقل نشست ساختمان برابر با مقدار تورم ناشی از گودبرداری است.

پی مورد نظر را بر خاکریز مهندسی (خاک مناسب گوییده شده به صورت لایه به لایه با رطوبت بهینه) بنا می‌کنیم، کدام یک درست است؟

۱) فقط نشست الاستیک تحت بار ناشی از پی داریم.

۲) خاکریزهای مهندسی، نشست تحت وزن خود ندارند.

۳) تمام انواع خاکریزها، نشست تحت وزن خودشان دارند.

۴) نشست الاستیک تحت بار پی و نشست تحکیم تحت وزن خاکریز داریم.

-۳۶

-۳۷- اگر پی تحت بار قائم و لنگر خمشی قرار گیرد، توزیع تنش کف پی از مقدار حداقل (q_{min}) تا مقدار حداکثر (q_{max}) به صورت خطی تغییر می‌کند.
کدامیک باید در طراحی پی مورد توجه باشد؟

۱) حداقل تنش (q_{min}) نباید کمتر صفر شود.

۲) تنش در 5° درصد کف پی می‌تواند منفی شود.

۳) حداکثر تنش (q_{max}) در تمام خاک‌ها باید کمتر از ظرفیت باربری مجاز باشد.

۴) متوسط تنش کف پی در تمام خاک‌ها نباید بیشتر از ظرفیت باربری مجاز باشد.

-۳۸- اگر قاب سازه‌ای قرار گرفته روى پی‌های منفرد را تحلیل می‌کنیم، کدامیک در مورد نوع اتصال پای ستون‌ها درست است؟

۱) اتصال گیردار در خاک دانه‌ای و اتصال مفصلی در خاک‌های رسی به کار می‌رود.

۲) فرض درست بستگی به وجود یا عدم کلاف متصل کننده پی‌های منفرد دارد.

۳) در ستون‌های بتی، اتصال گیردار و در ستون‌های فلزی، اتصال مفصلی فرض می‌شود.

۴) به دلیل کوچک بودن ابعاد پی‌های منفرد، بهتر است پای ستون‌ها را مفصلی فرض کرد.

-۳۹- نشست مجاز یک ساختمان $2/5$ سانتی‌متر است، اگر این ساختمان را برای گودبرداری در مجاور آن برسی کنید، کدامیک در مورد تغییر مکان مجاز آن بر اثر گودبرداری درست (منطقی) است؟

۱) حداکثر تغییر مکان قائم ساختمان = $2/5$ سانتی‌متر

۲) حداکثر تغییر مکان قائم یا افقی ساختمان = $2/5$ سانتی‌متر

۳) حداکثر تغییر مکان قائم و افقی ساختمان = به ترتیب $1/5$ و 1 سانتی‌متر

۴) حداکثر تغییر مکان قائم یا افقی ساختمان = به ترتیب $2/5$ و صفر سانتی‌متر
تغییر مکان افقی در ابنيه نگهبان خاک با کدامیک از عبارات ذیل سازگاری دارد؟

۱) باید در پای دیوار بیشتر از بالای دیوار باشد تا حالت محرک بروز کند.

۲) اگر تیرک‌های افقی در جلوی دیوار باشند، برای بروز حالت محرک کافی نیست.

۳) هرگز برای بروز حالت محرک در خاک چسبنده کافی نیست.

۴) باید در بالای دیوار بیشتر باشد، تا حالت محرک بروز کند.

نایابداری کف گود در چه شرایطی اتفاق نمی‌افتد؟

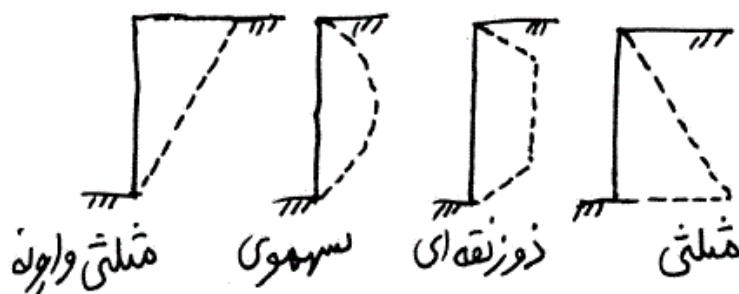
۱) گود خشک

۲) گود با تراوش رو به بالای آب

۳) گود با عرض کوچکتر از $\frac{1}{3}$ ارتفاع (عمق) گود

۴) در هر سه حالت اتفاق می‌افتد.

-۴۲- کدام یک در مورد توزیع فشار جانبی خاک روی ابنیه نگهبان نادرست است؟



(۱) سپر فلزی گیردار درپا : مثلثی

(ii) سپر فلزی مفصلی درپا: سهموی

(۲) دیوار وزنی در شرایط استاتیکی : مثلثی

(ii) سپر با تغییر مکان بیشتر درپا: سهموی

(۳) دیوار وزنی و طرهای در خاک چسبنده : مثلثی

(ii) سپر بتنی صلب در خاک دانه‌ای: مثلثی

(۴) سپر مهار شده با تیرک‌های افقی در جلو : ذوزنقه‌ای

(ii) دیوار وزنی در شرایط لرزه‌ای: شبیه مثلثی وارونه

-۴۳- شمع تکی به قطر ۱ متر و طول ۲۰ متر بارگذاری می‌شود و مقادیر نهایی باربری

جدار و باربری نوک ثابت می‌گردد. میدانیم که باربری جدار و نوک با هم بسیج

نمی‌شوند. اگر شمع صلب نباشد و تحت بار وارد در حدود ۷/۵cm نشست کند،

کدام یک درست است؟

(۱) باربری نوک به طور کامل بسیج شده است.

(۲) باربری جدار به طور کامل بسیج شده است.

(۳) باربری نوک و جدار هر دو بسیج کامل شده‌اند.

(۴) باربری نوک و جدار، هیچ کدام کاملاً بسیج نشده‌اند.

-۴۴- کدام یک در مورد طراحی گروه شمع بر اساس فلسفه «شمع‌های کاهنده نشست»

درست است؟

(۱) هر شمع با توجه به نشست تکی طراحی می‌گردد.

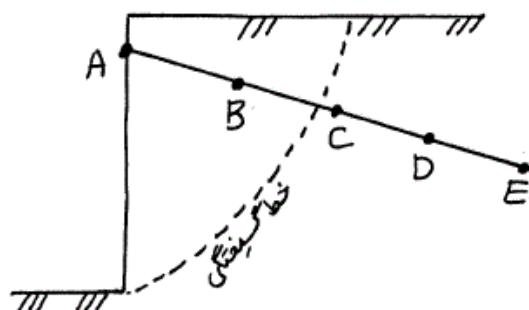
(۲) شمع‌ها در این روش فقط در مرکز بی‌گسترده قرار می‌گیرند.

(۳) نیازی به کنترل ظرفیت باربری خاک برای شمع‌های تکی نمی‌باشد.

(۴) اگر ظرفیت باربری سرشمع (پی‌گسترده) کافی باشد، استفاده از این روش مقدور نیست.

- ۴۵

یک میل مهار پیش کشیده (Anchor) و میخکوبی (nailing) فرض کنید.
کدام یک در مورد طول نسبی میل مهار، میخ و محل خط گسیختگی درست است؟



- ۱) طول میل مهار (AC)، طول میخ (AB)
- ۲) طول میل مهار (AE)، طول میخ (AD)
- ۳) طول میل مهار (AD)، طول میخ (AC)
- ۴) طول میل مهار (AE)، طول میخ (AC)