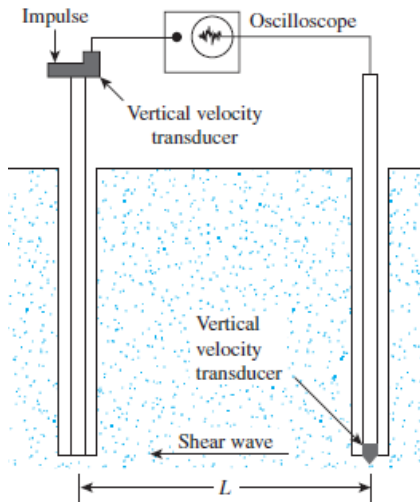


سوالات برگه بسته



۱- روش Cross-hole seismic survey (روش گمانه با انتشار امواج عبوری در خاک) را برای تعیین سرعت موج برشی با رسم شکل و فرمول توضیح دهید. ۲ نمره

پاسخ: برای تعیین سرعت موج برشی دو چاه به فاصله L از یکدیگر حفر کرده و بوسیله یک میله مطابق با شکل زیر ضربه ی قائمی به میله وارد می کنیم. این ضربه باعث ایجاد موج برشی در ته گمانه می کند. موج برشی فاصله L را در زمان t به گمانه کناری می رسد. در گمانه دیگر یک گیرنده حساس وجود دارد و زمان گرفتن اولین موج برشی را ثبت می کند. موج برشی از رابطه مقابل تعیین می شود:

100%

$$v_s = \frac{L}{t}$$

۲- مزایای استفاده از بنتونیت در هنگام حفاری های دورانی و دیگر روشها توضیح دهید. حداقل سه مورد؟ ۱.۵ نمره

پاسخ: استفاده از بنتونیت در حفاری دورانی باعث خنک شدن و لبریکیت کردن سرتمه می شود. به علت چسبندگی بودن بنتونیت پایداری دیواره ها را با نفوذ کردن در فضای خالی، افزایش می دهد و مانع ریزش دیواره در داخل چاه می شود. موجب پاکسازی چاه خواهد شد و خاک یا سنگ خرد شده ناشی از حفاری را به سمت بیرون هدایت می کند...

33%

33%

33%

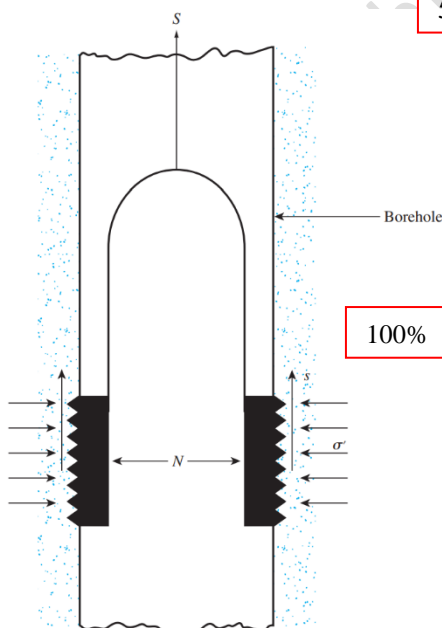
۳- RQD در سنگ چیست و چگونه تعیین می شود؟ ۱.۵ نمره

پاسخ: برای مغزه گیری از سنگ از یک لوله مغزه گیر (core barrel) که قسمت تحتانی آن متصل به سرتمه الماسی بسیار برنده است این سرتمه با حرکت دورانی باعث بریدن شدن سنگ بصورت استوانه ای می شود. در زمان نمونه گیری بسته به کیفیت سختی سنگ و درزه ها ممکن است نمونه گرفته شده بصورت تکه ای باشند. بنابراین می توان با معرفی کمیته به نام RQD کیفیت سنگ را ارزیابی کرد.

50%

50%

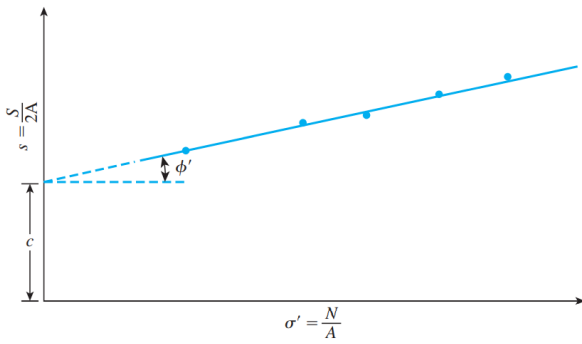
$$RQD = \frac{\text{مجموع طول مغزه های سنگی با طول بزرگتر از ۱۰ سانتی متری}}{\text{طول کل مغزه}}$$



100%

۴- آزمایش برش گمانه را مختصراً توضیح دهید و بگویید چه پارامتری/پارامترهایی از خاک را تعیین می کند؟ ۲ نمره

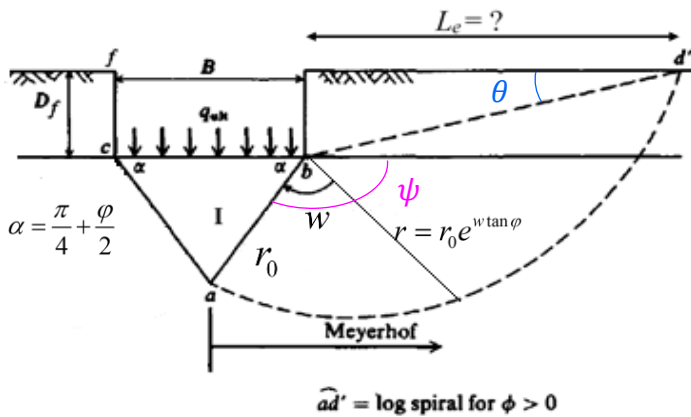
آزمایش صحرایی برش گمانه آیووا Iowa Borehole Shear Test برای تعیین پارامترهای مقاومت برشی نظیر زاویه اصطکاک داخلی و ضریب چسبندگی خاک در عمق معینی از چاه حفاری شده می باشد. این آزمایش صحرایی بسیار مشابه آزمایش برش مستقیم است و در شرایط تحکیم یافته زهکشی شده (CD) انجام می شود. این دستگاه برشی شامل دو صفحه شیاردار Shear Head مانند شکل روبرو است که به داخل گمانه رانده می شوند. یک نیروی کنترل شده N عمود بر دیواره چاه و به هر یک از صفحات شیاردار اعمال می شود و سپس به مدت ۵ دقیقه در ماسه و ۱۰ تا ۲۰ دقیقه در خاک رس صبر می کنیم تا تحکیم انجام شود.



سپس نیروی برشی در راستای گمانه S، را به آرامی وارد می کنیم تا گسیختگی برش رخ دهد. برای تعیین زاویه اصطکاک داخلی و ضریب چسبندگی خاک نیاز است این آزمایش حداقل دو بار با نیروی N متفاوت انجام پذیرد. نتایج بصورت شکل زیر ارائه شده است که می توان به راحتی پارامترهای مقاومتی را تعیین کرد.

$$\sigma' = \frac{N}{A}, \quad s = \frac{S}{2A}$$

۵- محدوده تاثیر (L_e) را برای شالوده نواری زیر به عرض $B = 3.5\text{ m}$ و عمق مدفون $D_f = 2.25\text{ m}$ از روش میرهوف محاسبه کنید؟ (راهنمایی: کمان ad' تابع اسپیرال لگاریتمی $r = r_0 e^{w \tan \phi}$ می باشد که در آن w متغییر زاویه ای و $\phi = 34^\circ$ است). ۲ نمره



$$r = r_0 e^{w \tan \phi}, \quad r_0 = \frac{B}{2 \cos \alpha} = 3.7276\text{ m}, \quad r = \frac{B}{2 \cos \alpha} e^{w \tan \phi}, \quad \overline{bd'} = r = \frac{B}{2 \cos \alpha} e^{(\psi + \theta) \tan \phi}$$

$$\overline{bd'} = \frac{D_f}{\sin \theta} = r, \quad 10\%$$

$$\frac{B}{2 \cos \alpha} e^{(\psi + \theta) \tan \phi} = \frac{D_f}{\sin \theta}, \quad 10\%$$

در روش میرهوف $\psi = \pi - \alpha = \pi - \frac{31\pi}{90} = \frac{59\pi}{90}$ و $\alpha = 45 + \frac{\phi}{2} = 45 + \frac{34}{2} = 62^\circ = \frac{31\pi}{90}$ پس داریم:

$$\frac{B}{2 \cos \alpha} e^{(\psi+\theta) \tan \varphi} = \frac{D_f}{\sin \theta} \Rightarrow \frac{3.5}{2 \cos \left(\frac{31\pi}{90}\right)} e^{\left(\frac{59\pi}{90}+\theta\right) \tan \frac{17\pi}{90}} = \frac{2.25}{\sin \theta} \quad 10\%$$

$$\theta = 0.13757 \text{ rad} \quad 20\%$$

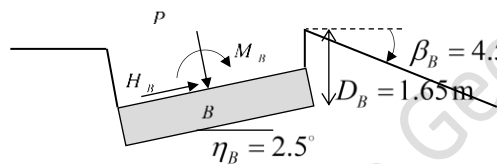
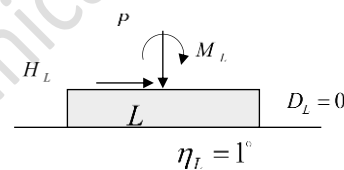
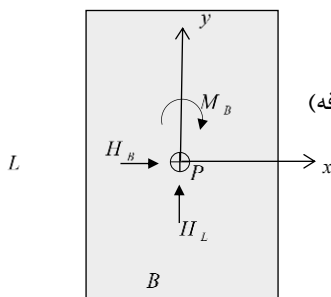
$$L_e = \frac{D_f}{\tan(\theta)} = \frac{2.25}{\tan(0.13757)} = 16.25 \text{ m} \quad 10\%$$

سوالات برگه فرمول آزاد

سوال ۶- شالوده به ابعاد $11 \times 5 \text{ m}^2$ مطابق شکل تحت بارهای افقی $H_B = H_L = 930 \text{ kN}$ و بار قائم $P = 2200 \text{ kN}$ و لنگرهای $M_B = 135 \text{ kN.m}$, $M_L = 225 \text{ kN.m}$ قرار گرفته است. ۶ نمره

الف) مطلوبست کنترل لغزش پی با ضریب اطمینان $S.F.=1.5$

ب) مطلوبست کنترل ابعاد شالوده در برابر ظرفیت باربری پی با ضریب اطمینان $S.F.=3$ (از روش وسیع دوطرفه)



$$\gamma = 16.1 \text{ kN/m}^3, \varphi = 26^\circ, c = 34 \text{ kPa},$$

$$c_\alpha = 0.75c, \delta = 0.6\varphi$$

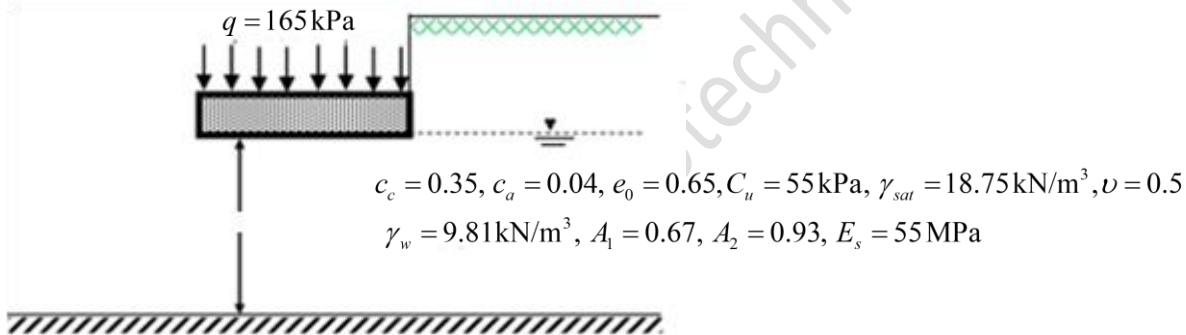
برش در جهت y

بارم بندی بر حسب درصد: هر عدد در جدول بغیر از صفر و یک ها به اندازه ۳٪ امتیاز دارد و تمام صفر و یک ها هر کدام ۰.۴٪ امتیاز دارد.

حل الف:		
$FS.=1.49$	$H_u = 1315.2$	$H_{max} = 1956.8866$
حل ب:		
مقادیر در جهت طولی	مقادیر در جهت عرضی	پارامتر
	۱۱.۸۵۴	N_q
	۲۲.۲۵۴	N_c
	۱۲.۵۳۸۸	N_γ
۰.۵۲۰۶۹	۰.۵۲۰۶۹	i_γ
۰.۶۴۱	۰.۶۴۱	i_q
۰.۶۰۸	۰.۶۰۸	i_c
۱	۰.۸۴۸۷۹	g_q
۱	۰.۸۴۸۷۹	$g_\gamma = g_q$

g_c	۰.۴۹۷۸۹	۱
b_q	۰.۹۵۷۸۹۰۱۹۸	۱
b_γ	۰.۹۵۷۸۹۰۱۹۸	۱
b_c	۰.۹۳۷	۱
K	۰.۳۳	۰
d_q	۱.۱۰۱۵	-
$d_{\gamma B}$	۱	-
d_{cB}	۱.۱۳۲	-
s_q	۱.۲۲۱۶۹۶۶	-
s_γ	۰.۸۱۸۱۸	۰.۶
s_c	۱.۲۴۲	۲.۰۷۳
qult	۶۹۳.۲۹۹	۱۳۳۹.۵۹
qult _{ry}	۶۷۶.۳۳	۱۲۷۶.۵۸۰
qulta(kPa)	۲۲۵.۴۴	۴۲۵.۵

سوال ۷- نشست کل شالوده مربعی به عرض ۲.۲۵ متر را بر روی رس اشباع به ارتفاع ۱۲ متر بر اثر اضافه تنش را بعد از ۶ سال تعیین کنید؟
پایان تحکیم اولیه ۳ سال بعد از بارگذاری شالوده است. $D_f = 1.75m$, $\Delta\gamma = 15.4 kN/m^3$ نمره



$$S = S_e + S_c = S_e + S_{cp} + S_{cs}$$

$$S_e = A_1 A_2 \frac{qB}{E_s} = 0.67 \times 0.93 \frac{165 \times 2.25}{55000} = 0.4206 \text{ cm} \quad \boxed{10\%}$$

$$\sigma_0 = \gamma D_f + (\gamma_{sat} - \gamma_w) \frac{H}{2} = 15.4 \times 1.75 + (18.75 - 9.81) \times 6 = 80.54 \text{ kPa} \quad \boxed{5\%}$$

میزان تنش اولیه در وسط رس:
میزان اضافه تنش در وسط رس:

$$m_1 = \frac{B}{z} = \frac{1.125}{6}, \quad n_1 = \frac{L}{z} = \frac{1.125}{6}$$

$$I_1 = \frac{1}{4\pi} \left[\frac{2m_1n_1\sqrt{m_1^2+n_1^2+1}}{m_1^2+n_1^2+m_1^2n_1^2+1} \times \frac{m_1^2+n_1^2+2}{m_1^2+n_1^2+1} + \tan^{-1} \left(\frac{2m_1n_1\sqrt{m_1^2+n_1^2+1}}{m_1^2+n_1^2-m_1^2n_1^2+1} \right) \right] = 0.01586 \quad 12.5\%$$

$$\Delta\sigma_m = q_0 I = q_0 (4I_1) = 165 \times 4 \times (0.01586) = 10.465 \text{ kPa} \quad 5\%$$

میزان اضافه تنش در انتهای لایه ی رس:

$$m_2 = \frac{B}{z} = \frac{1.125}{12}, \quad n_2 = \frac{L}{z} = \frac{1.125}{12}$$

$$I_1 = \frac{1}{4\pi} \left[\frac{2m_2n_2\sqrt{m_2^2+n_2^2+1}}{m_2^2+n_2^2+m_2^2n_2^2+1} \times \frac{m_2^2+n_2^2+2}{m_2^2+n_2^2+1} + \tan^{-1} \left(\frac{2m_2n_2\sqrt{m_2^2+n_2^2+1}}{m_2^2+n_2^2-m_2^2n_2^2+1} \right) \right] = 0.004136 \quad 12.5\%$$

$$\Delta\sigma_b = q_0 I = q_0 (4I_1) = 165 \times 0.004136 = 2.73 \text{ kPa} \quad 5\%$$

$$\Delta\sigma_{av} = \frac{\Delta\sigma_t + 4\Delta\sigma_m + \Delta\sigma_b}{6} = \frac{165 + 4 \times 10.65 + 2.73}{6} = 35.06 \text{ kPa} \quad 5\%$$

نشست تحکیم اولیه برابر است با:

$$S_{cp} = \frac{c_c H}{1+e_0} \log \left(\frac{\sigma_0 + \Delta\sigma_{av}}{\sigma_0} \right) = \frac{0.35 \times 12}{1+0.65} \log \left(\frac{80.54 + 35.06}{80.54} \right) = 0.4 \text{ m} = 40 \text{ cm} \quad 10\%$$

نشست تحکیم ثانویه برابر است با:

$$S_{cs} = \frac{c_\alpha}{1+e_p} H \log \left(\frac{t_2}{t_1} \right), \quad \Delta e_p = c_c \log \left(\frac{\sigma_0 + \Delta\sigma_{av}}{\sigma_0} \right) = 0.35 \times \log \left(\frac{80.54 + 35.06}{80.54} \right) = 0.0549 \quad 10\%$$

$$e_p = e_0 - \Delta e_p = 0.65 - 0.0549 = 0.5951 \quad 5\%$$

$$S_{cs} = \frac{c_\alpha}{1+e_p} H_i \log \left(\frac{t_2}{t_1} \right) = \frac{0.04}{1+0.5951} (12) \log \left(\frac{6}{3} \right) = 0.0906 \text{ m} = 9.06 \text{ cm} \quad 10\%$$

$$S = S_e + S_c = S_e + S_{cp} + S_{cs} = 0.42 + 40.0 + 9.06 = 49.48 \text{ cm} \quad 10\%$$

با امید موفقیت، علی عسگری،

عضو هیات علمی گروه مهندسی عمران، دانشکده مهندسی و فناوری، دانشگاه مازندران