



ویژه کلاس های مجازی

دینامیک خاک - فصل پنجم: ارتعاش فونداسیون ها

مدرس: دکتر علیرضا امامی (هیئت علمی دانشگاه آزاد-واحد اصفهان)

موتورهای سیلندری - ماشین آلتی که در آنها از مکانیزم میل-کرنک برای ایجاد حرکت پیستون داخل سیلندر استفاده می شود، ایجا دینامیک رسته و برکتی می کنند. مطابق شکل (Figure A.1) از پیوسته A درناب دینامیک خاک راس، اثبات می شود که نیروی اولیه (Q_p) و نیروی ثانویه (Q_s) به هنگام حرکت پیستون طبق روابط روبروی سب می شوند:

$$Q(t) = m\ddot{z}(t) = \underbrace{mr_1\omega^2 \cos \omega t}_{Q_p(t)} + \underbrace{m \frac{r_1^2}{r_2} \omega^2 \cos 2\omega t}_{Q_s(t)}$$

$Q_p(t)$: نیروی اولیه ناشی از سیله بان کانس ω تغییر می کنند
 $Q_s(t)$: نیروی ثانویه نام دارد که بان کانس 2ω تغییر می کند.

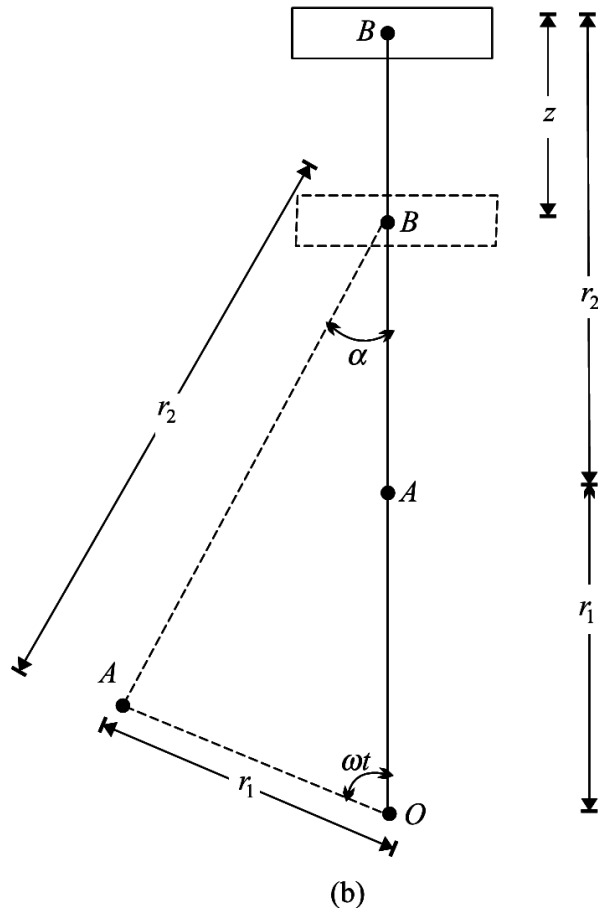
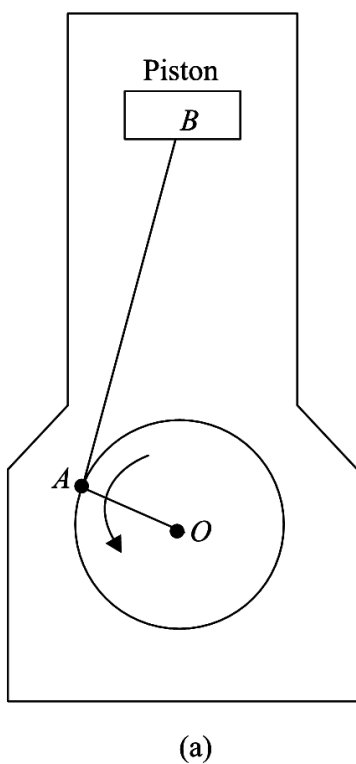


Figure A.1



ویژه کلاس‌های مجازی

دینامیک خاک - فصل پنجم: ارتعاش فونداسیون‌ها

مدرس: دکتر علیرضا امامی (هیئت علمی دانشگاه آزاد-واحد اصفهان)

$$Q_p(t) = m r_1 \omega^2 \cos \omega t + Q_p \cos \omega t$$

نیروی اولیه

$$Q_s(t) = m \frac{r_1^2}{r_2} \omega^2 \cos 2\omega t + Q_s \cos 2\omega t$$

نیروی ثانویه

در این صورت Q_p و Q_s دامنه نیروهای اولیه و ثانویه نامیده می‌شوند که داریم:

$$Q_p = m r_1 \omega^2$$

$$Q_s = m \frac{r_1^2}{r_2} \omega^2$$

مشاهده می‌شود که دامنه نیروهای اولیه و ثانویه بر حسب توان دوم نرخ‌های حرکت (ω^2) تغییر می‌کند.

$$\frac{Q_p}{Q_s} = \frac{m r_1 \omega^2}{m \frac{r_1^2}{r_2} \omega^2} \Rightarrow \frac{Q_p}{Q_s} = \frac{r_2}{r_1}$$

هم چنین می‌توان نوشت:

در روابط فوق m جرم پیستون و متعلقات آن است که حرکت است در جهت انجام می‌دهند. r_1 شعاع میل لنگ است و r_2 طول میل اتصال (شاتون) می‌باشد که متصل به پیستون است.

بنابراین مجموع نیروی اولیه و ثانویه به صورت کاربردی دارای دامنه دریاست:

$$Q_0 = Q_p + Q_s = m r_1 \omega^2 + m \frac{r_1^2}{r_2} \omega^2$$

$$Q_0 = m \frac{r_1}{r_2} \omega^2 (r_2 + r_1)$$

$$Q_0 = m \frac{r_1}{r_2} (r_1 + r_2) \omega^2$$



(ویژه کلاس های مجازی)

دینامیک خاک - فصل پنجم: ارتعاش فونداسیون ها
 مدرس: دکتر علیرضا امامی (هیئت علمی دانشگاه آزاد-واحد اصفهان)

تمرین ۲۵. شکل (5-15a) یک موتور تک سیلندر با حرکت رفت و برگشتی پیستون را نشان می دهد. اطلاعات موتور عبارتند از: فرکانس حرکت 1500 rpm ؛ طول میل به رابط $(r_2 = 0.300 \text{ m})$ ؛ شعاع میل دنگ (r_1) برابر با 75 mm ؛ وزن پیستون و ملحقه های آن 54 N و وزن کل موتور 14 kN .

شکل 5-15b ابعاد سازه مورد بررسی را نشان می دهد. خواص مکانیکی خاک عبارتند از $\mu = 0.5$ و $\gamma = 18.5$ و $c_t = 18000 \text{ kPa}$. مطلوب است محاسبه:

(a) نیروهای نامتعادل کسیده اولیه و ثانویه در فرکانس عملی در سازه

(b) فرکانس تشدید

(c) دامنه لرزه خاس دینامیکی در حالت تشدید

(d) دامنه ارتعاش در فرکانس عملی در سازه

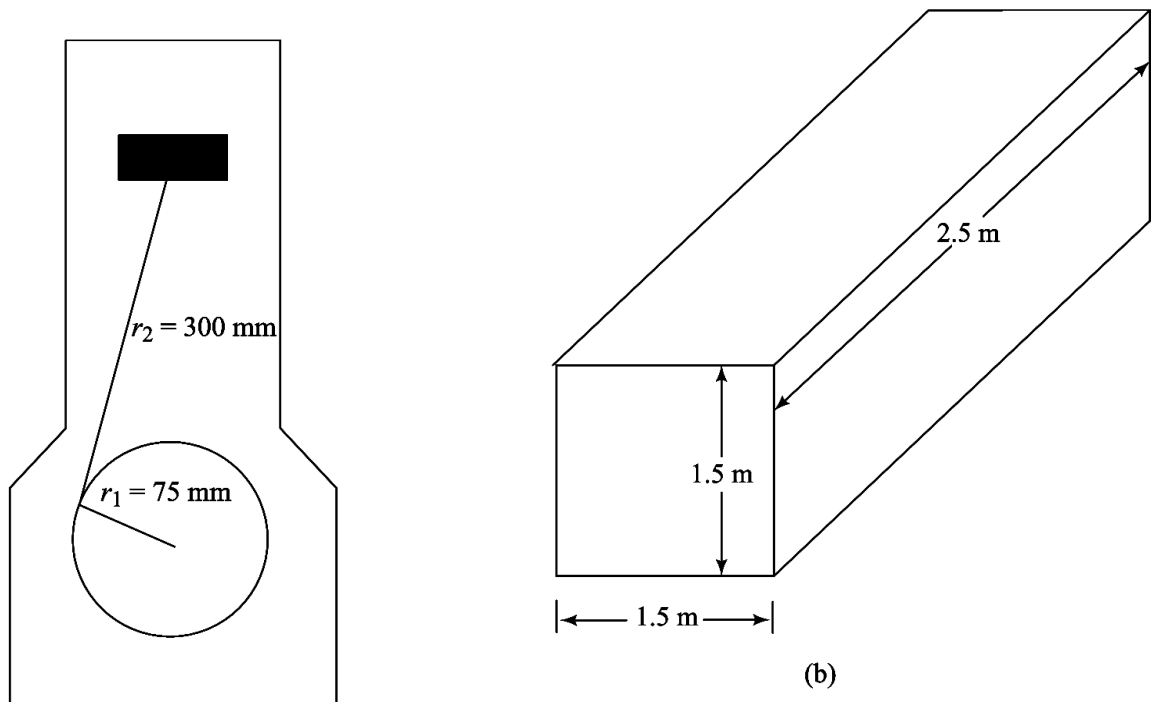


Figure 5.15



۱۱) مطالبه داده نبرصای اولی و ثانویه .

بدای این که وزن پیستون ، وزن موتور و وزن فونداسیون با بلوک استیپه گرفته نشوند از مدارهای زیر استفاده می کنیم :

w_r : وزن پیستن و معلمات آن که حرکت رفت و برگشت دارند .

w_m : وزن کل موتور و یا ماشین آلات روی سآلوده (که شامل وزن پیستون هم می شود)

w_f : وزن بلوک سآلوده بتنی .

به همین ترتیب از m_r ، m_m و m_f برای جرم پیستون ، موتور و سآلوده استفاده می گردد .

سایر این در فرمول های ارائه شده برای کاسه Q_p ، Q_s ، Q_o از m_r استفاده می شود .

$$w_m = m_r \cdot g \Rightarrow 54 (N) = m_r \cdot (9.81) \Rightarrow m_r = 5.50 \text{ kgr}$$

$$f = 1500 \text{ cpm} = 1500 \frac{\text{cycles}}{\text{min}} = 1500 \frac{\text{cycles}}{60 \text{ sec}} = 25 \frac{\text{cycles}}{\text{sec}} = 25 \text{ Hz}$$

$$\omega = 2\pi f = 2\pi \times 25 = 50\pi = 157 (\text{rad/sec})$$

$$r_1 = 75 \text{ mm} = 0.075 \text{ m} ; r_2 = 300 \text{ mm} = 0.300 \text{ m}$$

$$Q_p = m_r r_1 \omega^2 \rightarrow Q_p = 5.50 \times 0.075 \times 157^2 = 10.17 \times 10^3 \text{ N}$$

$$\frac{Q_p}{Q_s} = \frac{r_2}{r_1} \Rightarrow \frac{10.17 \times 10^3}{Q_s} = \frac{0.300}{0.075} \Rightarrow Q_s = 2.54 \times 10^3 \text{ N}$$

$$Q_o = Q_p + Q_s = 12.71 \times 10^3 \text{ N}$$

$$L_2 \text{ } Q_o = m_r \frac{r_1}{r_2} (r_1 + r_2) \omega^2 = 5.50 \times \frac{0.075}{0.300} (0.075 + 0.300) \times 157^2$$

$$\Rightarrow Q_o = 12.71 \times 10^3 \text{ N}$$



ویژه کلاس های مجازی

دینامیک خاک - فصل پنجم: ارتعاش فونداسیون ها

مدرس: دکتر علیرضا امامی (هیئت علمی دانشگاه آزاد-واحد اصفهان)

(b) محاسبه فرکانس تشدید $(f_m$ و $\omega_m)$.

برای محاسبه فرکانس تشدید ابتدا حجم رسی و میرایی فونداسیون را محاسبه کرده و سپس تشدید آرزای معادل را بدست می آوریم:

$$W_f = \gamma_c \times B \times L \times h$$

با توجه به شکل 5.15 داریم $L = 2.5 \text{ m}$, $B = 1.5 \text{ m}$, $h = 1.5 \text{ m}$. وزن مخصوص بتن γ_c با

وزن $\rho_c = 2400 \frac{\text{kg}}{\text{m}^3}$ برابر بتن محاسبه می گردد.

$$\gamma_c = \rho_c \times g = 2400 \times 9.81$$

$$\gamma_c = 23540 \frac{\text{N}}{\text{m}^3} = 23.54 \times 10^3 \frac{\text{N}}{\text{m}^3}$$

$$W_f = 23.54 \times 10^3 \times 1.5 \times 2.5 \times 1.5 = 132.044 \times 10^3 \text{ N}$$

$$W = W_f + W_m = 132.044 \times 10^3 + 14 = 146.044 \times 10^3 \text{ N}$$

$$m = \frac{W}{g} = \frac{146.044 \times 10^3}{9.81} \Rightarrow m = 14.93 \times 10^3 \text{ kg}$$

توجه کنید که W وزن کل پی شامل سازه و ماشین آلات روی آن است و m جرم تیراکن می باشد.

$$\pi r_o^2 = B \times L \Rightarrow r_o = \sqrt{BL/\pi} = \sqrt{1.5 \times 2.5 / \pi}$$

$$r_o = 1.093 \text{ m}$$

r_o شعاع معادل سازه است که در محاسبه

$$k_z = \frac{4Gr_o}{1-\mu^2}; \quad C_z = \frac{3.40r_o^2}{1-\mu^2} \sqrt{G\rho}$$

رسی و میرایی پی استفاده می گردد.

رابطه (5.23) و (5.24) کتاب

$$G = 18000 \text{ kPa} \Rightarrow G = 18 \times 10^6 \text{ Pa}$$

$$\gamma = 18.5 \frac{\text{kN}}{\text{m}^3} = 18500 \frac{\text{N}}{\text{m}^3}; \quad \gamma = \rho g \Rightarrow 18500 = \rho \times 9.81$$

$$\Rightarrow \rho = 1886 \text{ kg/m}^3 \quad \mu = 0.50 \quad \text{نسبت پوزاسن}$$



ویژه کلاس های مجازی

دینامیک خاک - فصل پنجم: ارتعاش فونداسیون ها

مدرس: دکتر علیرضا امامی (هیئت علمی دانشگاه آزاد-واحد اصفهان)

$$k_z = \frac{4G r_0}{1-\nu} = \frac{4 \times 18 \times 10^6 \times 1.093}{1-0.5} = 157.4 \times 10^6 \frac{N}{m} \quad \text{معادله مدنی برای فونداسیون}$$

$$C_z = \frac{3.40 r_0^2}{1-\nu} \sqrt{G \rho} = \frac{3.4 \times 1.093^2}{1-0.5} \sqrt{18 \times 10^6 \times 1886} = 1.497 \times 10^6 \frac{N}{m/sec}$$

حاسبه برای عمرانی نسبت میرایی (D_z و C_{cz})

$$C_{cz} = 2 \sqrt{m k_z} = 2 \sqrt{14.93 \times 10^3 \times 157.4 \times 10^6} = 3.066 \times 10^6 \frac{N}{m/sec}$$

$$D_z = \frac{C_z}{C_{cz}} = \frac{1.497 \times 10^6}{3.066 \times 10^6} \Rightarrow D_z = 0.488$$

نسبت فرکانس طبیعی سازه (ω_n یا f_n)، فرکانس تشدید (ω_m یا f_m)

$$\omega_n = \sqrt{\frac{k_z}{m}} = \sqrt{\frac{157.4 \times 10^6}{14.93 \times 10^3}} = 102.7 \text{ rad/sec}$$

$$\omega_n = 2\pi f_n \Rightarrow 102.7 = 2\pi f_n \Rightarrow f_n = 16.34 \frac{\text{cycles}}{\text{sec}} = \text{Hz}$$

$$\Rightarrow f_n = 16.34 \frac{\text{cycles}}{\frac{1}{60} \text{ min}} = 980 \frac{\text{cycles}}{\text{min}} = 980 \text{ cpm}$$

برای سیستم هایی که نیروی متا نسب با توان نام فرکانس است داریم:

$$f_m = \frac{f_n}{\sqrt{1-2D_z^2}} \quad \text{یا} \quad \omega_m = \frac{\omega_n}{\sqrt{1-2D_z^2}}$$

$$f_m = \frac{16.34}{\sqrt{1-2 \times 0.488^2}} = 22.58 \text{ Hz} = 1354 \text{ cpm}$$

$$\omega_m = 2\pi f_m = 2\pi \times 22.58 = 142 \text{ rad/sec}$$



(ویژه کلاس های مجازی)

دینامیک خاک - فصل پنجم: ارتعاش فونداسیون ها

مدرس: دکتر علیرضا امامی (هیئت علمی دانشگاه آزاد-واحد اصفهان)

(c) مناسب دامنه ارتعاش لرزه‌زایی

$$(A_z)_{res} = \frac{U}{m} \frac{1}{2D_z \sqrt{1-2D_z^2}}$$

(از فصل دوم) $U = m_1 e = 2m_e e$ (شعاع دورا) $m = 14.93 \times 10^3 \text{ kgr}$; $D_z = 0.488$; $U = ?$

$Q_0 = 12.71 \times 10^3 \text{ N}$; $\omega_m = 142 \text{ rad/sec}$; $\omega = 157 \text{ rad/sec}$

(چون) Q_0 با استفاده از ω مناسب گردید در اینجا هم داریم

$12.71 \times 10^3 = U \times 157^2 \Rightarrow U = 0.516 \text{ kgr.m}$

$$(A_z)_{res} = \frac{U}{m} \frac{1}{2D_z \sqrt{1-2D_z^2}} = \frac{0.516}{14.93 \times 10^3} \times \frac{1}{2 \times 0.488 \sqrt{1-0.488^2}}$$

$(A_z)_{res} = 4.057 \times 10^{-5} \text{ m} = 4.057 \times 10^{-2} \text{ mm}$

(d) مناسب دامنه ارتعاش در فن کانس عملی می شود

$$A_z = \frac{U}{m} \frac{\beta^2}{\sqrt{(1-\beta^2)^2 + (2D_z \beta)^2}} ; \beta = \frac{\omega}{\omega_n}$$

$\beta = \frac{157}{102.7} = 1.529$

$$A_z = \frac{0.516}{14.93 \times 10^3} \frac{1.529^2}{\sqrt{(1-1.529^2)^2 + (2 \times 0.488 \times 1.529)^2}}$$

$A_z = 4.03 \times 10^{-5} \text{ m} = 0.0403 \text{ mm}$

مشاهده می شود که مقدار $A_z < (A_z)_{res}$ است.



ویژه کلاس های مجازی

دینامیک خاک - فصل پنجم: ارتعاش فونداسیون ها

مدرس: دکتر علیرضا امامی (هیئت علمی دانشگاه آزاد- واحد اصفهان)

تمرین تکلیفی - مثال شماره (5-2) را در نظر بگیریم. همان طرز که گفته شد یک موتور تک میلندر با حرکت رفت و برگشت پیستون بر روی سالوده ای به اجاد $L=2.5\text{ m}$ ، $B=1.5\text{ m}$ و $H=1.5\text{ m}$ ارتعاش می کند. مطلوب است محاسبه بار استرهای زیر بار در نظر گرفتن جرم، سطح و برای موتور سیستم:

- (a) نیروهای نامتعادل کُنده اولیه و ثانویه
 (b) نزکاش طبیعی فونداسیون
 (c) دامنه ارتعاش در وضعیت تدبیر
 (d) دامنه ارتعاش در زمین کاش عملکردی رستگاه

$$\left. \begin{array}{l} \omega_m = 54 \text{ rad/s} \\ W_m = 14 \text{ kN} \end{array} \right\} \begin{array}{l} \text{داره های کُنده} \\ \text{1. داره های موتور} \end{array}$$

$$r_1 = 0.075 \text{ m} \quad f = 1500 \text{ cpm}$$

$$r_2 = 0.300 \text{ m}$$

$$\left. \begin{array}{l} G = 18000 \times 10^3 \text{ Pa} = 18 \times 10^6 \text{ Pa} \\ \gamma = 18.5 \frac{\text{kN}}{\text{m}^3} = 18500 \frac{\text{N}}{\text{m}^3} \end{array} \right\} \begin{array}{l} \text{2. داره های خاک} \\ \nu = 0.5 \end{array}$$

(a) دامنه نیروهای نامتعادل کُنده اولیه و ثانویه.

این سمت از طرف کُنده کاملاً مشابه با مثال (5-2) است. چون ویژگی های موتور تعیینی نگاشته اند یعنی r_1 و r_2 ، W_m و f مانند مثال قبل انتخاب شده اند پس مطابق مثال (5-2) داریم:

$$m_r = 5.5 \text{ kg} \quad f = 1500 \text{ cpm} = 25 \text{ Hz} ; \quad \omega = 157 \text{ rad/sec}$$

$$Q_p = 10.17 \times 10^3 \text{ N} \quad Q_s = 2.54 \times 10^3 \text{ N}$$

$$Q_0 = Q_p + Q_s = 12.71 \times 10^3 \text{ N}$$

(b) محاسبه نزکاش طبیعی (ω_n) و نزکاش کشید (ω_m)

با توجه به این که جرم موتور خاک (m_s) باید به محاسبات احصانه شود، نزکاش طبیعی سیستم

$(f_n \text{ و } \omega_n)$ تغییر پیدا خواهد کرد. ابتدا جرم موتور در ارتعاش را بدست می آوریم.



ویژه کلاس های مجازی

دینامیک خاک - فصل پنجم: ارتعاش فونداسیون ها

مدرس: دکتر علیرضا امامی (هیئت علمی دانشگاه آزاد-واحد اصفهان)

$$m = m_f + m_m + m_s$$

$$m_f = \frac{W_f}{g} \quad \text{و} \quad W_f = \gamma(V) = \gamma(BLH) = 23540 \quad (1.5 \times 2.5 \times 1.5)$$

$$\rightarrow W_f = 132.44 \times 10^3 \text{ N} \quad \rightarrow m_f = 13.50 \times 10^3 \text{ kgr} \quad \text{جرم فونداسیون}$$

$$m_m = \frac{W_m}{g} = \frac{14. \times 10^3 \text{ (N)}}{9.81} = 1.427 \times 10^3 \text{ kgr} \quad \text{جرم ماشین آکته}$$

$$\pi r_0^2 = BL \quad \Rightarrow \quad r_0 = \sqrt{BL/\pi} = \sqrt{1.5 \times 2.5 / \pi} = 1.093 \quad \text{شعاع معادل}$$

$$\mu = 0.5 \quad m_s = 2.0 \rho r_0^3 \quad (\text{page 240}) \quad \text{جرم ماس خاک در ارتعاش}$$

$$\gamma = 18500 \text{ N/m}^3 \quad \gamma = \rho g \quad \Rightarrow \quad \rho = \frac{18500}{9.81} = 1886 \text{ kg/m}^3$$

$$m_s = 2.0 \times 1886 \times 1.093^3 \quad \Rightarrow \quad m_s = 4.93 \times 10^3 \text{ kgr}$$

$$m = m_f + m_m + m_s = 19.86 \times 10^3 \text{ kgr}$$

در مثال (۵-۲) جرم کل $14.93 \times 10^3 \text{ kg}$ بدست آمده بود. امانت کردن جرم ماس خاک جرم کل را

$$\frac{19.86 \times 10^3}{14.93 \times 10^3} = 1.33$$

یا 33٪ افزایش داده است.

مطابق ضرایب سختی و میرایی مطابق مثال قبل صورت می گیرد

$$k_z = \frac{4Gr_0}{L^3} = 157.4 \times 10^6 \text{ N/m}$$

$$c_z = \frac{3.4r_0^2 \sqrt{G\rho}}{1-L^3} = 1.497 \times 10^6 \frac{\text{N}}{\text{m/sec}}$$

مساحتی می شود که ضرایب سختی و میرایی تغییر نکرده اند.



ویژه کلاس های مجازی

دینامیک خاک - فصل پنجم: ارتعاش فونداسیون ها

مدرس: دکتر علیرضا امامی (هیئت علمی دانشگاه آزاد - واحد اصفهان)

محاسبه نسبت میرایی و میرایی بحرانی

$$C_{cz} = 2 \sqrt{k_z m}$$

$$C_{cz} = 2 \sqrt{157.4 \times 10^6 \times 19.86 \times 10^3} = 3.536 \times 10^6 \frac{N}{m/sec}$$

$$\xi \perp D_z = \frac{C_z}{C_{cz}} = \frac{1.497 \times 10^6}{3.536 \times 10^6} = 0.423 = 42.3\%$$

آنون برای در نظر گرفتن میرایی ماده اس یا صلب تر زین 5٪ به مقدار D_z اضافه می کنیم :

$$D_z = 0.423 + 0.05 = 0.473$$

در مسئله قبل (۲-۵) $D_z = 0.488$ بدست آمده بود که تغییر چندانی نداشته است.

آنون فرکانس طبیعی و فرکانس تشدید را محاسبه می کنیم

$$\omega_n = \sqrt{\frac{k_z}{m}} = \sqrt{\frac{15.7.4 \times 10^6}{19.86 \times 10^3}} = 89.03 \text{ rad/sec}$$

$$f_n = \frac{\omega_n}{2\pi} = 14.17 \text{ Hz} = 850 \text{ cpm}$$

مسئله‌ای سودا به علت تشدید جرم فرکانس طبیعی ω_n و f_n کاهش یافته اند.
در مثال ۲-۵ جابجا $\omega_n = 102.7$ و $f_n = 16.34 \text{ Hz}$ بودند که 13.3٪ کاهش یافته اند.

برای محاسبه فرکانس تشدید داریم :

$$f_m = \frac{f_n}{\sqrt{1 - 2D_z^2}}$$

$$f_m = \frac{14.17}{\sqrt{1 - 2 \times 0.473^2}} = 19.06 \text{ Hz} = 1144 \text{ cpm}$$

فرکانس تشدید 15.5٪ کاهش دارد.

$$\omega_m = 2\pi f_m = 120 \frac{\text{rad}}{\text{sec}}$$



(ویژه کلاس های مجازی)

دینامیک خاک - فصل پنجم: ارتعاش فونداسیون ها

مدرس: دکتر علیرضا امامی (هیئت علمی دانشگاه آزاد- واحد اصفهان)

(C) محاسبه دامنه ارتعاش در حالت تدریجی.

$$(A_z)_{res} = \frac{U}{m} \frac{1}{2D_z \sqrt{1-D_z^2}} \quad ; \quad U\omega^2 = Q_0$$

$$Q_0 = U \times 157^2 \Rightarrow U = 0.516 \text{ kg.m}$$

مقدار U نسبت به قبل بدون تغییر است.

$$(A_z)_{res} = \frac{0.516}{19.86 \times 10^3} \times \frac{1}{2 \times 0.473 \sqrt{1-0.473^2}}$$

$$(A_z)_{res} = 3.117 \times 10^{-5} \text{ m} = 3.117 \times 10^{-2} \text{ mm}$$

پاسخ مثال (۵-۲) $(A_z)_{res} = 4.057 \times 10^{-2} \text{ mm}$ مشاهده کاهش 23٪ در پاسخ هستیم

محاسبه دامنه ارتعاش در فرکانس عملی

$$A_z = \frac{U}{m} \frac{\beta^2}{\sqrt{(1-\beta^2)^2 + (2D_z\beta)^2}} \quad (5.37)$$

$$\beta = \frac{\omega}{\omega_n} = \frac{157}{89.03} = 1.763 \quad ; \quad D_z = 0.473$$

$$A_z = \frac{0.516}{19.86 \times 10^3} \times \frac{(1.763)^2}{\sqrt{(1-1.763^2)^2 + (2 \times 0.473 \times 1.763)^2}}$$

$$A_z = 3.00 \times 10^{-5} \text{ m} = 3.00 \times 10^{-2} \text{ mm} = 0.0300 \text{ mm}$$

مقدار $A_z = 0.0403 \text{ mm}$ در مثال (۵-۲) با سه سده در اینجا 25.5٪ کاهش A_z قابل

مشاهده است.



ارتعاش فونداسیون‌های مدفون در خاک

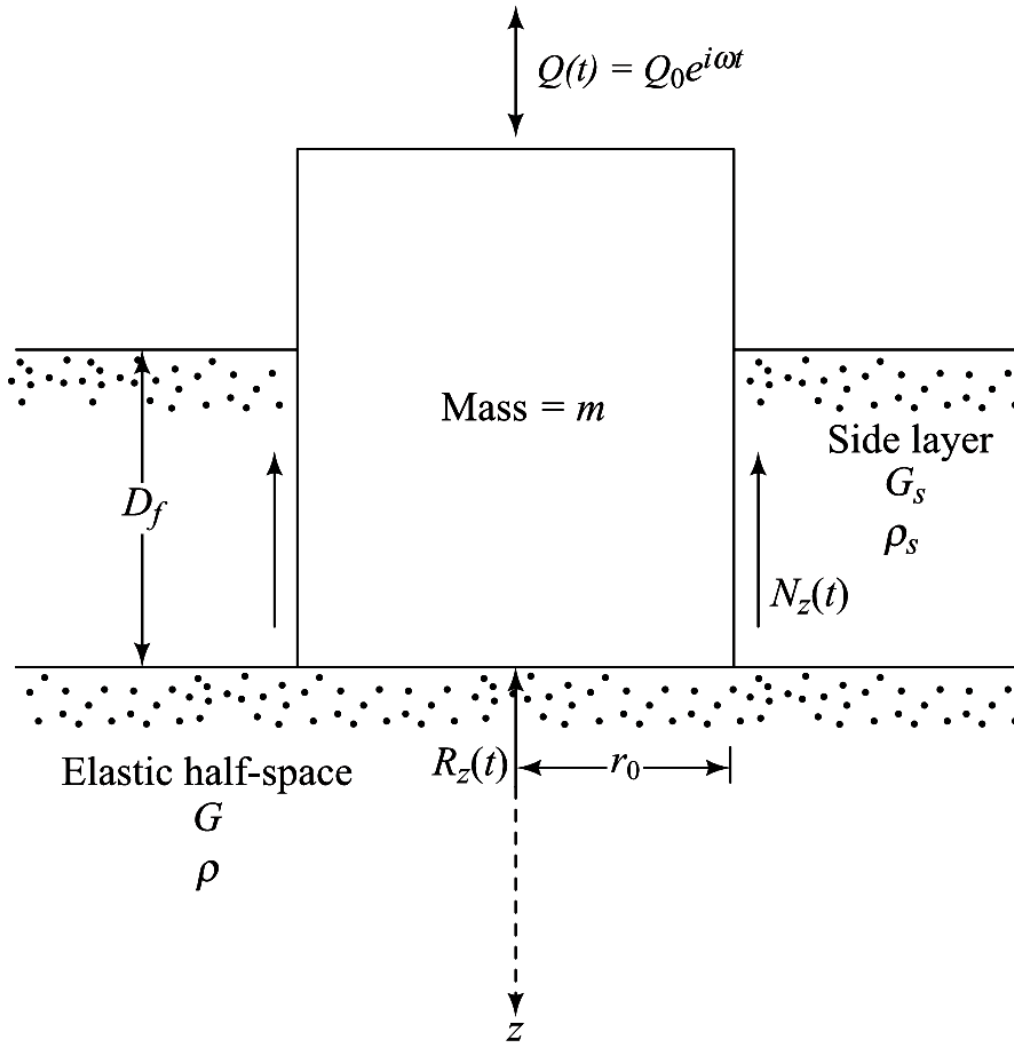


Figure 5.34 Embedded rigid cylindrical foundation – vertical vibration



(ویژه کلاس های مجازی)

دینامیک خاک - فصل پنجم: ارتعاش فونداسیون ها

مدرس: دکتر علیرضا امامی (هیئت علمی دانشگاه آزاد- واحد اصفهان)

ارتعاش فونداسیون های بدون رزخک

در این حالت سختی و میرایی خاک به صورت های زیر در معادله دینامیک ظاهر می شود:

۱) سختی و میرایی خاک زیر فونداسیون ۲- سختی و میرایی سلیندر خاک اطراف ساکنه

بررسی ارتعاش قائم فونداسیون های بدون رزخک

با توجه به شکل (5.34) مشاهده می کنیم که تأثیر نیروهای حاصل از استوانه سلیندر خاک اطراف

به صورت زیر می باشد $N_z(t)$ ظاهر می شود در حالیکه تأثیر نیروهای حاصل از خاک زیر فونداسیون با $R_z(t)$ ظاهر شده است. با نوشتن معادله قائم خواهیم داشت:

$N_z(t)$: برآیند نیروهای قائم در اثر نیروهای سختی و میرایی حاصل از استوانه خاک اطراف ساکنه

$R_z(t)$: برآیند نیروهای قائم در اثر نیروهای سختی و میرایی حاصل از خاک زیر ساکنه

$$z \downarrow \sum F_z = 0 \quad Q(t) - (m \ddot{z} + N_z(t) + R_z(t)) = 0$$

$$\Rightarrow m \ddot{z} + R_z(t) + N_z(t) = Q(t) \quad (5.108)$$

ابتدا اثر سختی و میرایی خاک زیر ساکنه را در نظر می گیریم:

$$R_z(t) = k_z z + c \dot{z}$$

$$z = A_z e^{i\omega t}$$

$$\dot{z} = i\omega A_z e^{i\omega t} \Rightarrow \dot{z} = i\omega z$$

$$R_z(t) = k_z z + c i\omega z$$

اکنون ضرایب سختی و میرایی خاک زیر ساکنه را به صورت مقابل فرض می کنیم

$$k = G r_0 C_1 \quad ; \quad c = \frac{G r_0}{\omega} C_2$$

$$R_z(t) = G r_0 C_1 z(t) + \frac{G r_0}{\omega} C_2 \times i\omega z(t)$$

در این صورت داریم

$$R_z(t) = [G r_0 C_1 + i G r_0 C_2] z(t)$$



(ویژه کلاس های مجازی)

دینامیک خاک - فصل پنجم: ارتعاش فونداسیون ها

مدرس: دکتر علیرضا امامی (هیئت علمی دانشگاه آزاد- واحد اصفهان)

$$R_z(t) = G r_0 (c_1 + i c_2) Z(t) = G r_0 c_1 Z(t) + \frac{G r_0}{\omega} c_2 \dot{Z}(t)$$

تأثیر میرایی و تأثیر سفتی خاک زیر

$$N_z(t) = G_s D_f (s_1 + i s_2) Z(t) = G_s D_f s_1 Z(t) + \frac{G_s D_f}{\omega} s_2 \dot{Z}(t)$$

تأثیر میرایی و سفتی ضاب اطراف

الگوی ضرایب سفتی خاک زیر و اطراف را با هم و ضرایب میرایی خاک زیر و اطراف را با هم

جمع می زنیم تا سفتی و میرایی کل حاصل شود.

$$k_z = G r_0 c_1 + G_s D_f s_1 \quad ; \quad c_z = \frac{G r_0}{\omega} c_2 + \frac{G_s D_f}{\omega} s_2$$

و یا $k_z = G r_0 \left[c_1 + \frac{G_s D_f}{G r_0} s_1 \right] \quad (5.118)$

$$c_z = \frac{G r_0}{\omega} \left[c_2 + \frac{G_s D_f}{G r_0} s_2 \right] \quad (5.119)$$

$$c_1 = \bar{c}_1 \quad s_1 = \bar{s}_1$$

$$a_0 = \frac{r_0 \omega}{v_s} \quad ; \quad v_s^2 = \frac{G}{\rho}$$

$$c_2 = a_0 \bar{c}_2 \quad s_2 = a_0 \bar{s}_2$$

استدعاست \bar{c}_1 و \bar{c}_2 و نیز \bar{s}_1 و \bar{s}_2 از جداول مربوطه استخراج شده و پس جدول (5.9)

از روابط بالا G و c_2 و هم چنین s_1 و s_2 محاسبه می شوند و با تکرار دادن در روابط k_z و c_z

ضرایب سفتی و میرایی با ابعاد مدون شده می توانیم به عنوان راه حل دیگر داریم:

$$k_z = G r_0 \left[\bar{c}_1 + \frac{G_s D_f}{G r_0} \bar{s}_1 \right] \quad (5.120)$$

$$c_z = r_0^2 \sqrt{G \rho} \left[\bar{c}_2 + \bar{s}_2 \frac{D_f}{r_0} \sqrt{\frac{G_s \rho}{G \rho}} \right] \quad (5.121)$$



ویژه کلاس های مجازی

دینامیک خاک - فصل پنجم: ارتعاش فونداسیون ها

مدرس: دکتر علیرضا امامی (هیئت علمی دانشگاه آزاد - واحد اصفهان)

تمرین تکلیفی - مثال شماره (۵-۲) در ارتعاش بگیرد. همان طور گفته شد، یک موتور تک سلیندی با حرکت رفت و برگشتی پیستون لای شالوده را به اجبار $B=H=1.5m$ و $L=2.5m$ ارتعاش می کند. محور درفون شالوده را $D_f=1.75m$ در ارتعاش بگیرد. با در نظر گرفتن جرم، سطحی و دیرایی موثر فونداسیون مطلوب است.

(b) جرم، سطحی و دیرایی موثر سیستم

(a) نسبت دیرایی با معادل اولی و ثانویه

(d) اغراض کاسن طبیعی و اغراض کاسن تدبیر

(c) دیرایی جاری و نسبت دیرایی موثر

(f) دامنه ارتعاش در اغراض کاسن عملکرد موثر

(e) دامنه ارتعاش در اغراض کاسن تدبیر

$$r_1 = 0.075 \text{ m}$$

$$W_m = 14 \text{ kN}$$

داره کاسن مربوط به ماشین است:

$$r_2 = 0.300 \text{ m}$$

$$W_r = 54 \text{ N}$$

$$f = 1500 \text{ cpm}$$

$$\gamma = 18500 \text{ N/m}^3$$

$$\mu = 0.50$$

داره کاسن در ژئوتکنیک:

$$q_f = 18000 \text{ kPa} = 18 \times 10^6 \text{ Pa}$$

$$G_{fs} = 12 \times 10^6 \text{ Pa}$$

(a) دامنه دیرهای با معادل گسسته.

$$m_r = 5.5 \text{ kgm}$$

طابق با مثال (۵-۲) داریم:

$$f = 1500 \text{ cpm} = 25 \text{ Hz}$$

$$\omega = 157 \text{ rad/sec}$$

$$Q_p = 10.17 \times 10^3 \text{ N}$$

$$Q_s = 2.54 \times 10^3 \text{ N}$$

$$Q_0 = Q_p + Q_s = 12.71 \times 10^3 \text{ N}$$

(b) محاسبه جرم، سطحی و دیرایی موثر سیستم.

$$m = m_p + m_m + m_s$$

نسبت جرم موثر را بر اساس مثال تکلیفی در نظر می گیریم

$$m = 13.50 \times 10^3 + 1.423 \times 10^3 + 4.93 \times 10^3$$

$$m = 1986 \times 10^3 \text{ kgm}$$



(ویژه کلاس های مجازی)

دینامیک خاک - فصل پنجم: ارتعاش فونداسیون ها

مدرس: دکتر علیرضا امامی (هیئت علمی دانشگاه آزاد-واحد اصفهان)

برای ی سبب ضرایب سستی و میرایی لرزه لرزه ای استیلدر خاک اطراف با برابری پذیرد

$$\mu = 0.50 \quad \text{Table (5.2)} \rightarrow \bar{c}_1 = 7.5, \bar{c}_2 = 6.8, \bar{s}_1 = 2.7, \bar{s}_2 = 6.7$$

$$G = 18 \times 10^6 \text{ Pa} \quad \rho = 1886 \text{ kg/m}^3 \quad r_0 = 1.093 \text{ m}$$

$$G_s = 12 \times 10^6 \text{ Pa} \quad \rho_s = 1886 \text{ kg/m}^3 \quad D_f = 1.00 \text{ m}$$

$$k_z = G r_0 \left[\bar{c}_1 + \frac{G_s D_f}{G r_0} \bar{s}_1 \right] \quad (5.120)$$

$$k_z = 18 \times 10^6 \times 1.093 \left[7.5 + \frac{12 \times 10^6 \times 1.00}{18 \times 10^6 \times 1.093} \times 2.7 \right]$$

$$k_z = 180 \times 10^6 \frac{\text{N}}{\text{m}}$$

بدین اثرات لرزه ای سستی خاک $k_z = 157.4 \times 10^6$ بوده اکنون $\% 10.3$ افتراست یافته است.

$$c_z = r_0^2 \sqrt{G \rho} \left[\bar{c}_2 + \bar{s}_2 \frac{D_f}{r_0} \sqrt{\frac{G_s \rho_s}{G \rho}} \right]$$

$$c_z = 1.093^2 \sqrt{18 \times 10^6 \times 1886} \left[6.80 + 6.7 \times \frac{1.00}{1.093} \sqrt{\frac{12 \times 10^6 \times 1886}{18 \times 10^6 \times 1886}} \right]$$

$$c_z = 2.60 \times 10^6 \frac{\text{N}}{\text{m/sec}}$$

در مثال قبلی (۲۵) $c_z = 1.497 \times 10^6$ بوده اکنون $\% 73.6$ افتراست یافته است.

cc برای میرایی و سبب میرایی موند

$$c_{cz} = 2 \sqrt{k_z m} = 2 \sqrt{180 \times 10^6 \times 19.86 \times 10^3}$$

$$c_{cz} = 3.78 \times 10^6 \frac{\text{N}}{\text{m/sec}}$$

$$D_z = \xi = \frac{c_z}{c_{cz}} = \frac{2.60 \times 10^6}{3.78 \times 10^6} = 0.688$$

($\% 50$) افتراست یافته است.

که سبب به مثال قبل ، میرایی بیش از



ویژه کلاس های مجازی

دینامیک خاک - فصل پنجم: ارتعاش فونداسیون ها

مدرس: دکتر علیرضا امامی (هیئت علمی دانشگاه آزاد- واحد اصفهان)

داده های فرکانس طبیعی (f_n, ω_n) و فرکانس تشدید (f_m, ω_m)

$$\omega_n = \sqrt{\frac{k_z}{m}} = \sqrt{\frac{180 \times 10^6}{19.86 \times 10^3}} = 95.2 \text{ rad/sec} \quad f_n = \frac{\omega_n}{2\pi} = 15.15 \text{ Hz}$$

در سال تکمیلی قبلی $\omega_n = 89.0 \text{ rad/sec}$ بوده که حالا با خاطر اندیشی بعضی (حاصل از سلیدر) 7٪ افزایش پیدا کرده است.

$$f_m = \frac{f_n}{\sqrt{1 - 2D_z^2}} = \frac{15.15}{\sqrt{1 - 2 \times 0.688^2}} \Rightarrow f_m = 65.61 \text{ Hz} = 3937 \text{ cpm}$$

$$\omega_m = 2\pi f_m = 2\pi \times 65.61 = 412 \text{ rad/sec}$$

با خاطر اندیشی میرایی D_z فرکانس تشدید اندیش یافته است. جواب قبلی $\omega_m = 120 \text{ rad/sec}$ بود.

(e) دانسته جایابی رصابت تشدید.

$$(A_z)_{res} = \frac{U}{m} \frac{1}{2D_z \sqrt{1 - D_z^2}} \quad Q_0 = U \omega^2$$

$$12.71 \times 10^3 = U \times 157^2 \Rightarrow U = 0.516$$

kg.r.m

$$(A_z)_{res} = \frac{0.516}{19.86 \times 10^3} \times \frac{1}{2 \times 0.688 \sqrt{1 - 0.688^2}}$$

$$(A_z)_{res} = 2.60 \times 10^{-5} \text{ m} = 2.60 \times 10^{-2} \text{ mm}$$

نسبت به مقدار $(A_z)_{res} = \frac{3 \times 10^{-2} \text{ mm}}{117}$ در سال تکمیلی قبلی 17٪ کاهش یافته.

$$A_z = \frac{U}{m} \frac{\beta^2}{\sqrt{(1 - \beta^2)^2 + (2D_z \beta)^2}} \quad (f) \text{ داد، ارتعاش در فرکانس عملکردی}$$

$$U = 0.516 \text{ kg.r.m}$$

$$\beta = \frac{\omega}{\omega_n} = \frac{157}{95.2} = 1.65 \quad D_z = 0.688 \quad m = 19.86 \times 10^3 \text{ kg.r}$$

$$A_z = 2.48 \times 10^{-5} \text{ m} = 2.48 \times 10^{-2} \text{ mm}$$

نسبت به مقدار $A_z = 3 \times 10^{-2} \text{ mm}$ در سال تکمیلی قبلی 17٪ کاهش یافته است.