

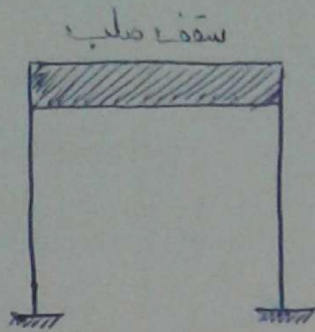
«به نام خدا»

- مهندس زلزله (سازه یک درجه آزادی)

- محدفی خان (۹۱۰۰۰۵۶۴۳)

- دانشگاه آزاد اسلامی واحد دزفول

* تک درجه آزاد :



- از تغییر شکل محوری ستون ها صرف نظر می کنیم
- فرض می کنیم سقف صلب است.
- یک طبقه

* درجه آزادی در راستای افق

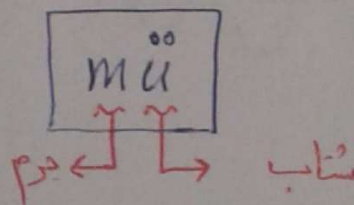
- ارتعاشی آزاد: هیچ نیروی خارجی به سازه وارد نمی شود و سازه آزادانه ارتعاش می کند. $f(t) = 0$

- ارتعاشی اجباری: نیروی خارجی به سازه وارد می شود. $f(t) \neq 0$

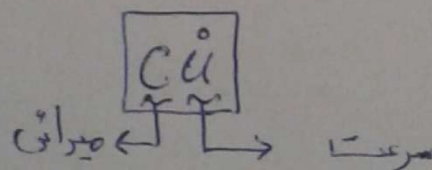
نیروهای خارجی = نیروهای داخلی : شرط تعادل دینامیکی

* نیروهای داخلی:

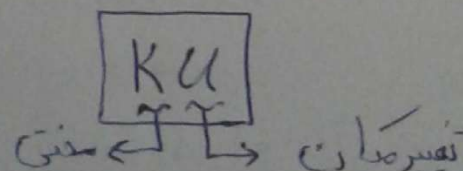
۱- نیروی اینرسی:



۲- نیروی میرایی:



۳- نیروی سختی:



* معادل دینامیکی:

نیروهای خارجی = جمع نیروهای داخلی

$$m\ddot{u} + c\dot{u} + ku = f(t)$$

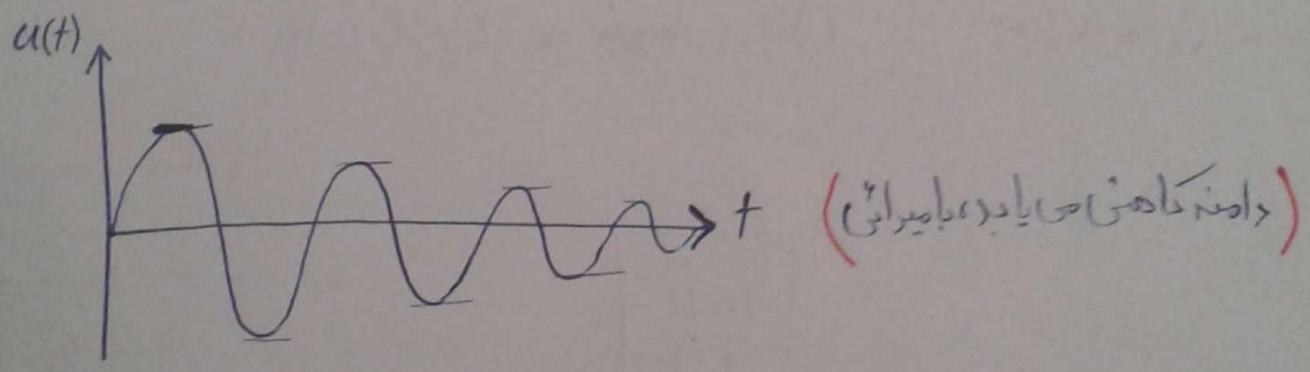
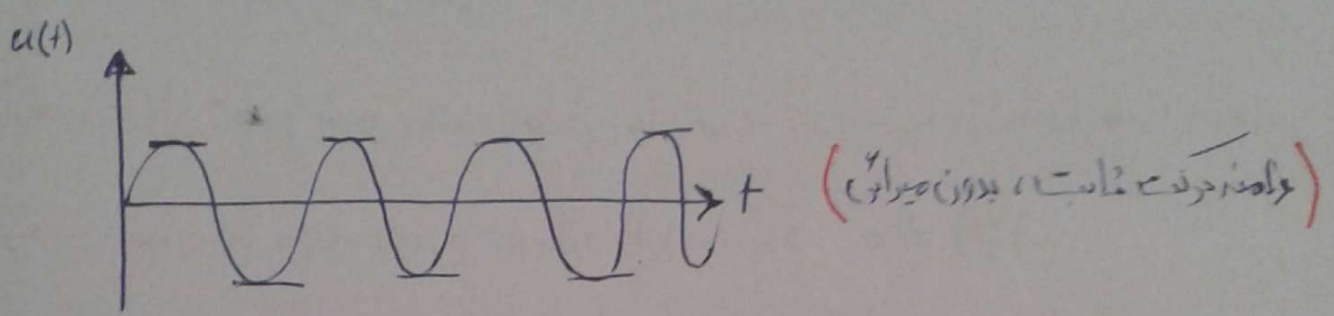
u ← تغییر مکان، جابجایی

\dot{u} ← سرعت (مشتق u)

\ddot{u} ← شتاب (دو بار مشتق u)

* هدف زلزله: حل معادله دینامیکی و محاسبه u

*



انواع مسئله:

- ① ارتعاشی آزاد با میرایی
- ② ارتعاشی آزاد با میرایی
- ③ ارتعاشی اجباری با میرایی تحت نیروی سینوسی
- ④ ارتعاشی اجباری با میرایی تحت نیروی ضربی
- ⑤ ارتعاشی اجباری با میرایی تحت نیروی دلخواه
- ⑥ ارتعاشی اجباری حرکت زمین

② سازه یک درجه آزاد با ارتعاشی آزاد بدون میرایی:

$$C=0$$

$$f(t)=0$$

$$u(t) = \frac{\dot{u}_0}{\omega} \sin \omega t + u_0 \cos \omega t$$

معادله حرکت:

\dot{u}_0 ← سرعت اولیه

u_0 ← جابجایی اولیه

ω ← فرکانس زاویه‌ای

$$\omega = \sqrt{\frac{K}{m}}$$

rad/s

kg

K ← سختی ستون‌ها

زمان تناوب (پریود سازه)

$$T = \frac{2\pi}{\omega}$$

فرکانس

$$f = \frac{1}{T}$$

(Hz) ، $\frac{1}{\text{sec}}$

$$u_{\max} = \sqrt{\left(\frac{\dot{u}_0}{\omega}\right)^2 + (u_0)^2}$$

$$F_{\max} = K \cdot u_{\max}$$

$$\frac{12EI}{h^3} = K \text{ هر ستون}$$

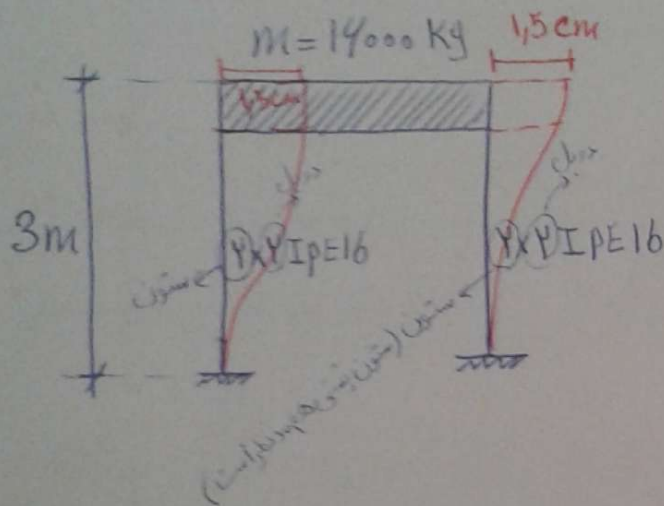
* مد ماشین صاب بر روی رادیاتور

مثال: در سازه‌ی زیر یک ملاتاب سازه را به اندازه‌ی 1.5cm جابه‌جایی کنیم سپس ملاتاب قطع می‌شود و به‌طور کلی:

الف - محادله‌ی حرکت

ب - جابه‌جایی در زمان $t = 3$ s

ج - نیروی مورد نیاز برای 1.5cm جابه‌جایی



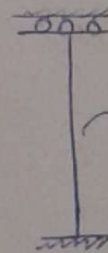
* 1 طبقه پس یک درجه آزادی

* نیروی خارجی نداریم پس ارتعاشی آزاد

* چون میرایی نداریم بدون میرایی

$$I = 4 \times 870$$

$$E = 2 \times 10^6 \text{ Kg/cm}^2$$



$$K = \frac{12EI}{h^3}$$

$$K = 4 \times \frac{12 \times E \times (2I)}{h^3}$$

K ستون

$$u(t) = \frac{\dot{u}_0}{\omega} \sin \omega t + u_0 \cos \omega t$$

حل:

$$u(t) = \frac{0}{\omega} \sin \omega t + u_0 \cos \omega t$$

$$\begin{aligned} \dot{u}_0 &= 0 \rightarrow \text{مشتق اول در } t=0 \\ u_0 &= 1,5 \text{ cm} = 0,015 \text{ m} \end{aligned}$$

$$\rightarrow \boxed{u(t) = 0,015 \cos \omega t} \quad *$$

$$K = 4 \times \frac{12 E (YI)}{h^3} = 4 \times \frac{12 \times (2 \times 10^9) \times 4 \times 10^{-6}}{300^3} = 4114,4 \text{ N/cm}$$

$$K = 4114,4 \text{ N/cm} \times 9,11 \times 100 = 404914 \text{ N/m}$$

$$\omega = \sqrt{\frac{K}{m}} = \sqrt{\frac{404914}{14000}} = 19,47 \text{ rad/s} \rightarrow \boxed{\omega = 19,47 \text{ rad/s}}$$

*

$$u(t) = 0,015 \cos \omega t = 0,015 \cos 19,47 t$$

$$\boxed{u(t) = 0,015 \cos 19,47 t}$$

$$t=3s \rightarrow u(t=3s) = 0.15 \cos(19.472 \times 3) = -4.28 \times 10^{-3} \text{ m}$$

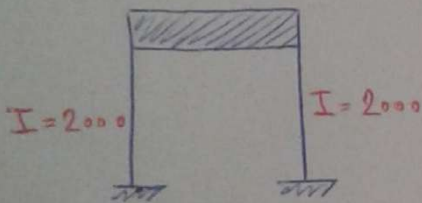
(ب)

(ج) 1.5 cm جابجایی به صورت استاتیکی باشد.

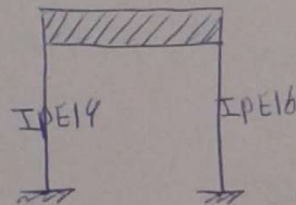
$$F_{st} = K u_{st}$$

$$F_{st} = 4114.94 \frac{\text{kg}}{\text{cm}} \times 1.5 \text{ cm} = 9280 \text{ kg}$$

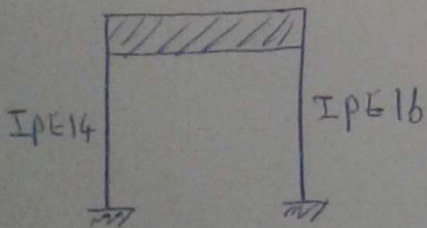
* نکاتی در مورد سختی ستون ها:



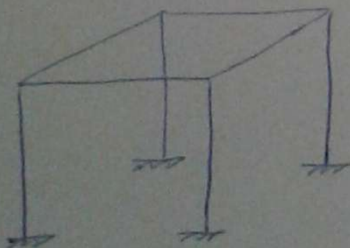
$$K = 2 \times \frac{12EI}{h^3}$$



$$K = 2 \times \frac{12EI}{h^3}$$

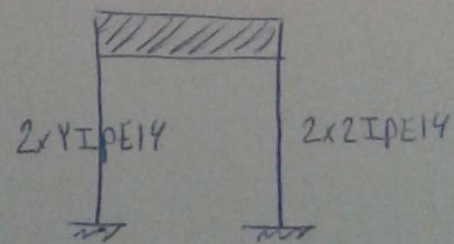


$$K = \frac{12EI}{h^3} + \frac{12EI}{h^3}$$



$$K = 2 \times \frac{12EI}{h^3}$$

≡



$$K = 4 \times \frac{12E(2I)}{h^3}$$

4

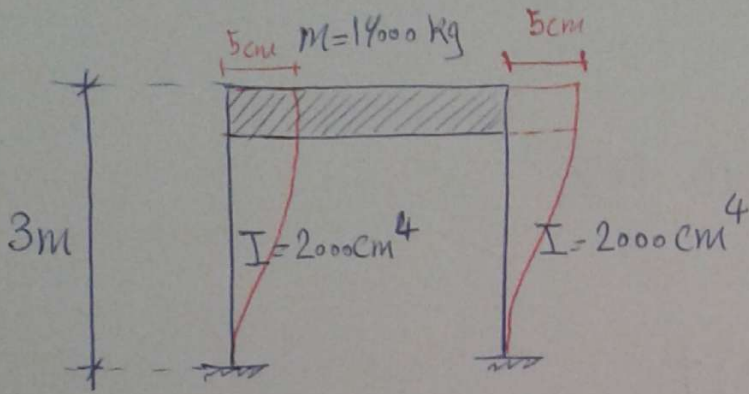
مثال: یک سازه‌ی یک درجه‌ای آزاد به جرم 14000 Kg (سازه‌ی فلزی است) می‌خواهیم 5 cm از راستای تعادلی خودی خارج کنیم:

الف) مطلوبیت محاسبه‌ی سختی سازه

ب) نیروی اولیه مورد نیاز جهت ایجاد تغییر مکان 5 cm

ج) محاسبه‌ی معادله‌ی حرکت

د) فرکانس و پریود سازه



* یک طبقه ← درجه‌ای آزاد

* چون میرایی نداریم ← بدون میرایی

* چون نیروی خارجی نداریم ← ارتعاشی آزاد

حل:

الف: سازه دو بُعدی: ۲ ستون

$$K = 2 \times \frac{12EI}{h^3} = \frac{2 \times 12 \times 2 \times 10^4 \times 2000}{(300)^3} = 3555.54 \text{ Kg/cm}$$

ب: 5 cm از حالت تعادل که خارج می‌شود استاتیکی است بعد شروع به ارتعاش می‌کند که دینامیکی است نیرویی که باعث ایجاد 5 cm جابه‌جایی می‌شود، نیروی استاتیکی است.

$$F_{st} = K \times u_{st} \rightarrow F_{st} = 3555.54 \frac{\text{Kg}}{\text{cm}} \times 5 \text{ cm} = 17777.8 \text{ Kg} \approx 18 \text{ t}$$

ج) معادله حرکت برای قسمت ارتعاشی آزاد نوشته می شود یعنی از $\delta \text{ cm}$ به بعد:

$$* \quad u(t) = \frac{\dot{u}_0}{\omega} \sin \omega t + u_0 \cos \omega t$$

$$\left| \begin{array}{l} \dot{u}_0 = 0 \\ u_0 = \delta \text{ cm} = 10 \text{ mm} \end{array} \right.$$

$$k = 2555,54 \frac{\text{kg}}{\text{cm}} \times 9,8 \times 100 = 25118000 \text{ N/m}$$

$$\omega = \sqrt{\frac{k}{m}} = \sqrt{\frac{25118000}{14000}} = 13,1740 \text{ rad/s}$$

$$\rightarrow u(t) = 0 + 10 \cos(13,1740)t$$

$$u(t) = 10 \cos 13,1740 t$$

ج) فرکانس و پریود ساز ۵:

زمان تناوب T

$$\text{زمان تناوب } T = \frac{2\pi}{\omega} = \frac{2\pi}{13,1740} = 0,48 \text{ sec}$$

$$\text{فرکانس } f = \frac{1}{T} = \frac{1}{0,48} = 2,08 \text{ Hz } \left(\frac{1}{\text{s}} \right)$$

② مازه یک درج آزاد با ارتعاشی آزاد، یا میرایی:

$$C \neq 0$$

$$f(t) = 0$$

پهنای حرکت:

$$u(t) = e^{-\xi \omega t} \cdot \left(\frac{\dot{u}_0 + \xi \omega u_0}{\omega_D} \sin \omega_D t + u_0 \cos \omega_D t \right)$$

$u_0 \leftarrow$ جابجایی اولیه

$\dot{u}_0 \leftarrow$ سرعت اولیه

$\omega \leftarrow$ فرکانس زاویه‌ای

$\omega_D \leftarrow$ فرکانس زاویه‌ای با میرایی

$\xi \leftarrow$ در صد میرایی

میرایی
 ξ

$$\xi = \frac{C}{C_{cr}} = \frac{C}{2m\omega}$$

$$\omega = \sqrt{\frac{k}{m}}$$

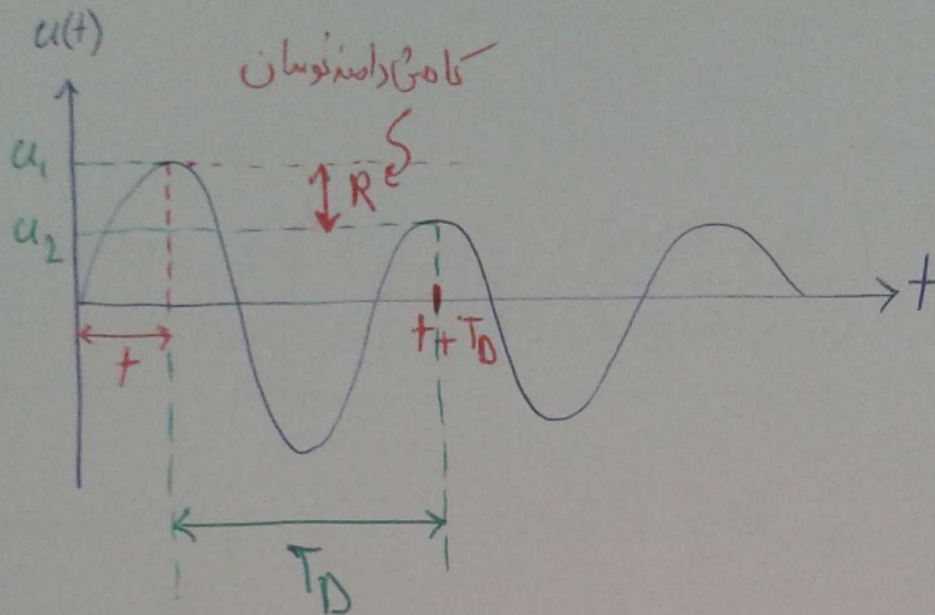
\rightarrow

$$\omega_D = \omega \sqrt{1 - \xi^2}$$

$$T_D = \frac{2\pi}{\omega_D}$$

$$f_D = \frac{1}{T_D}$$

* درصد کاهشی دامنه نوسان (بامیرایی):



$$R = \frac{u_2}{u_1}$$

$$R = e^{-2\pi\xi \frac{\omega}{\omega_D}} \rightarrow \text{رابطه دقیق}$$

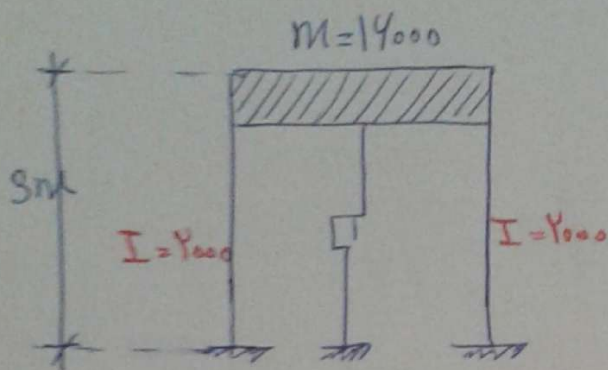
$$R = e^{-2\pi\xi}$$

رابطه تقریبی

$$\omega \approx \omega_D$$

$$\text{درصد کاهشی دامنه نوسان} = (1 - R) \times 100$$

مثال: سازه‌ای به جرم 14000 kg ، ارتفاع 3 m و میان اینرسی هر ستون $I = 2000 \text{ cm}^4$ ، 10 cm ، راستای تقادلی خود خارج کرده مطلوب است اگر $\xi = 0.05$ بحر باشد، معادله حرکت؟



یک طبقه یک درجه آزادی
می‌گیریم و بحر ← جابجایی
نیروی خارج می‌داریم ← ارتعاشی آزاد

$$K = 3 \times \frac{12EI}{h^3} = 3 \times \frac{12 \times 2 \times 10^4 \times 2000}{(300)^3}$$

$$\left. \begin{aligned} \theta_0 &= 0 \\ u_0 &= 0.05 \text{ m} = 5 \text{ cm} \end{aligned} \right\}$$

$$K = 20000.04 \frac{\text{kg}}{\text{cm}} \times 9.8 \times 100 = 2488000 \text{ N/m} \rightarrow K = 2488000 \frac{\text{N}}{\text{m}}$$

$$\omega = \sqrt{\frac{K}{m}} = \sqrt{\frac{2488000}{14000}} = 14.1745 \rightarrow \omega = 14.1745$$

$$\omega_D = \omega \sqrt{1 - \xi^2} = 14.1745 \sqrt{1 - (0.05)^2} = 14.1747 \rightarrow \omega_D = 14.1747$$

$$u(t) = e^{-\xi \omega t} \cdot \left(\frac{\dot{u}_0 + \xi \omega u_0}{\omega_D} \sin \omega_D t + u_0 \cos \omega_D t \right)$$

$$u(t) = e^{-0.05 \times 14.1745 t} \cdot \left(\frac{0 + 0.05 \times 14.1745 \times 0.05}{14.1747} \sin 14.1747 t + 0.05 \cos 14.1747 t \right)$$

$$u(t) = e^{-0.7087 t} \left(0.0025 \sin 14.1747 t + 0.05 \cos 14.1747 t \right)$$

* مثال ۱: با توجه به مثال قبل: ① در مدارهای داینامیک نوسان
 ② زمان یک نوسان کامل

$$\omega = 14,745$$

$$\omega_D = 14,74$$

$$* R = e^{-2\pi \xi \frac{\omega}{\omega_D}} = e^{-2\pi \times 0.5 \times \frac{14,745}{14,74}} = 0.73$$

$$\text{در مدارهای داینامیک نوسان} = (1 - R) \times 100 = (1 - 0.73) \times 100 = 27\%$$

$$\text{زمان یک نوسان کامل} T_D = \frac{2\pi}{\omega_D} = \frac{2\pi}{14,74} = 0.42 \text{ sec}$$

* مثال ۲: یک سازه یک درجه آزاد با میرایی تحت ارتعاشی آزاد در لحظه t خالص مقدار جابجایی 20 cm و پس از گذشت یک زمان تناوب در همان موقعیت صاف به میزان جابجایی 15 cm رسیده است. مطلوب است در میرایی $u(t + T_D)$

$$u_1 = 20 \text{ cm} \quad \rightarrow \quad R = \frac{u_2}{u_1} = \frac{15}{20} = 0.75$$

$$u_2 = 15 \text{ cm}$$

* چون مشخصات سازه را نداریم از روش تقریبی استفاده می‌کنیم.

$$R = e^{-2\pi \xi}$$

$$0.75 = e^{-2\pi \xi} \xrightarrow{\ln} \ln 0.75 = -2\pi \xi$$

$$\boxed{\xi = 0.044}$$

مثال: در یک سازه یک درجه آزاد سازه به شکل استاتیکی $1,5 \text{ cm}$ از وضعیت تعادلی خود خارج شدن و سپس بدون سرعت اولیه را می‌گردد: (مقدار در صد میرایی سازه $\xi = 5\%$ می‌باشد)

الف) معادله حرکت

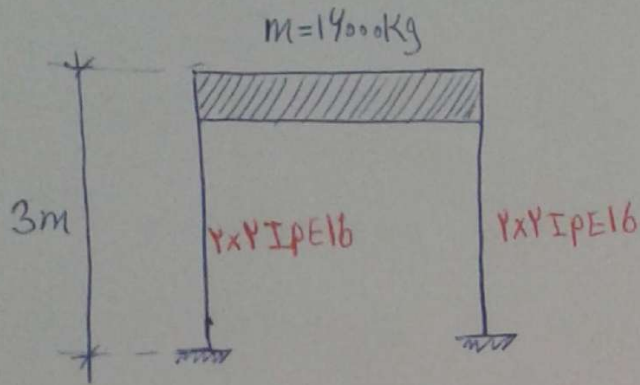
ب) پریدود حرکتی

ج) فرکانسی

د) نیروی حرکت سازه پس از رها شدن

ه) در صد کاهش دامنر نوسان

و) جابه جایی سازه در شروع سیکل دوم



$$* \quad u(t) = e^{-\xi \omega t} \left(\frac{\dot{u}_0 + \xi \omega u_0}{\omega_D} \cdot \sin \omega_D t + u_0 \cos \omega_D t \right) \quad \text{الف)}$$

$$* \quad u_0 = 1,5 \text{ cm} = 0,015 \text{ m}$$

$$* \quad \dot{u}_0 = 0 \quad \text{بدون سرعت اولیه}$$

$$* \quad K = 2 \times \frac{12 \times 2 \times 10^4 \times (2 \times 1870)}{(300)^2} = 4184,47 \text{ Kg/cm}$$

$$* \quad K = 4184,47 \frac{\text{Kg}}{\text{cm}} \times 9,81 \times 100 = 4099120 \text{ N/m}$$

$$\omega = \sqrt{\frac{K}{m}} = \sqrt{\frac{4099120}{14000}} = 19,472 \text{ rad/s}$$

$$\omega_D = \omega \times \sqrt{1 - \xi^2} = 19,472 \times \sqrt{1 - (0,05)^2} \rightarrow \omega_D = 19,452 \text{ rad/s}$$

$$u(t) = e^{-\gamma \omega \times 19,472 t} \times \left(\frac{0 + \gamma \omega \times 19,472 \times \gamma \omega}{19,472} \sin 19,472 t + \gamma \omega \cos 19,472 t \right)$$

$$u(t) = e^{-\gamma \omega \times 19,472 t} \cdot \left(\frac{\gamma \omega}{19,472} \sin 19,472 t + \gamma \omega \cos 19,472 t \right)$$

$$T_D = \frac{\gamma \pi}{\omega_D} = \frac{\gamma \pi}{19,472} = 7,222 \text{ sec}$$

(ب) چون با میرایی است T_D

(ج) چون با میرایی است f_D

$$f_D = \frac{1}{T_D} = \frac{1}{7,222} = 0,138 \text{ Hz}$$

(د) نیروی استاتیکی مدد طر است

$$F_{st} = K u_{st} = 9189,4 \frac{\text{kg}}{\text{cm}} \times 1,8 \text{ cm} = 16540 \text{ kg}$$

$$R = e^{-\gamma \pi \xi \frac{\omega}{\omega_D}} = e^{-\gamma \pi \times \gamma \omega \times \frac{19,472}{19,472}} \rightarrow R = 0,772$$

$$\text{درصد کاهش جابجایی} = (1 - R) \times 100 = (1 - 0,772) \times 100 = 22,8\%$$

(و) سیکل دوم یعنی یک زمان تمام بعد از لحظه شروع

$$t_1 = 0 \rightarrow u_1 = 1,8 \text{ cm}$$

$$t_2 = t_1 + T_D \rightarrow u_2 = 1,8 \times 0,772 = 1,39 \text{ cm}$$

مثال: در یک سیستم یک درجه آزادی با میرایی جابه جایی سیستم در یک لحظه خاص 1.5 cm و در سبیل بعدی حرکت در موقعیت مشابه تغییر مکان سیستم 1.2 cm را بوده است، مطلوب است محاسبه درصد میرایی؟

در لحظه t_1 $a_1 = 1.5 \text{ cm}$

در لحظه $t_1 + T_D$ موقعیت مشابه $a_2 = 1.2 \text{ cm}$
 سبیل بعدی

$$R = \frac{a_2}{a_1} = \frac{1.2}{1.5} = 0.8$$

$$R = e^{-2\pi \xi} \rightarrow 0.8 = e^{-2\pi \xi}$$

$$\rightarrow \ln 0.8 = -2\pi \xi \rightarrow \xi = \frac{\ln 0.8}{-2\pi} = 0.0255$$

$$\boxed{\xi = 2.55\%}$$

① فرکانس جابجایی در زمان $t = 1.323 \text{ sec}$

$$\left[\begin{array}{l} t_1 = 0 \\ T_D = 1.323 \end{array} \right] \rightarrow \left[\begin{array}{l} t = 1.323 \\ t = 0 + 1 \times 1.323 \end{array} \right] \rightarrow u = 1.5 \times 1.72$$

$\sim R$

② فرکانس جابجایی در زمان $t = 1.444 \text{ sec}$

$$\left[\begin{array}{l} t_1 = 0 \\ T_D = 1.323 \end{array} \right] \rightarrow \left[\begin{array}{l} t = 1.444 \\ t = 0 + 2 \times 1.323 \end{array} \right] \rightarrow u = 4.5 \times 1.72 \times 1.72$$

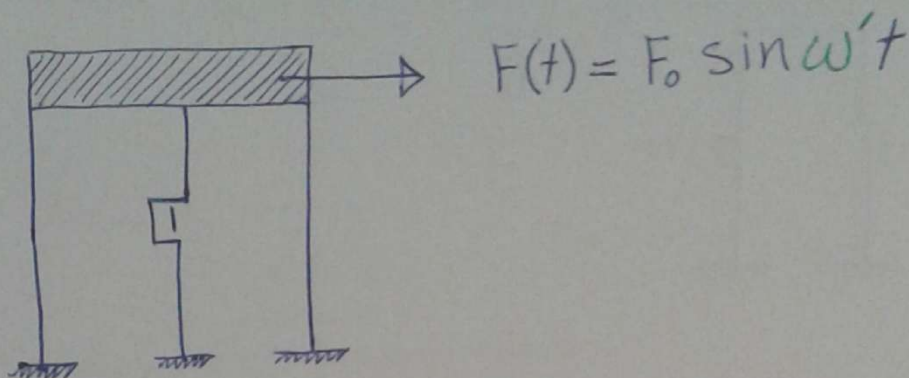
③ فرکانس جابجایی در زمان $t = 1.5 \text{ sec}$

$$\left[\begin{array}{l} t_1 = 0 \\ T_D = 1.323 \end{array} \right] \rightarrow \left[\begin{array}{l} t = 1.5 \\ t = 0 + n \times 1.323 \end{array} \right]$$

در نتیجه برای حالت ③ باید $1 \times$
 $2 \times$
 را در معادله فرکانس قرار داده و u را محاسبه کنیم

③ سازه‌ی یک درجه آزاد با ارتعاشی اجباری و پایداری و قدرت نیروی سینوسی:

$$C \neq 0 \quad f(t) \neq 0$$



u_{st} ضریب بزرگنمایی

$$* \quad u(t) = \frac{F_0}{K} \cdot \frac{1}{\sqrt{(1-\beta^2)^2 + (\gamma \beta)^2}} \cdot \sin(\omega' t + \phi)$$

u_{max}

$$u_{st} = \frac{F_0}{K}$$

$$\beta = \frac{\omega'}{\omega}$$

فرکانس بار

$\sqrt{\frac{K}{m}}$ فرکانس سیستم

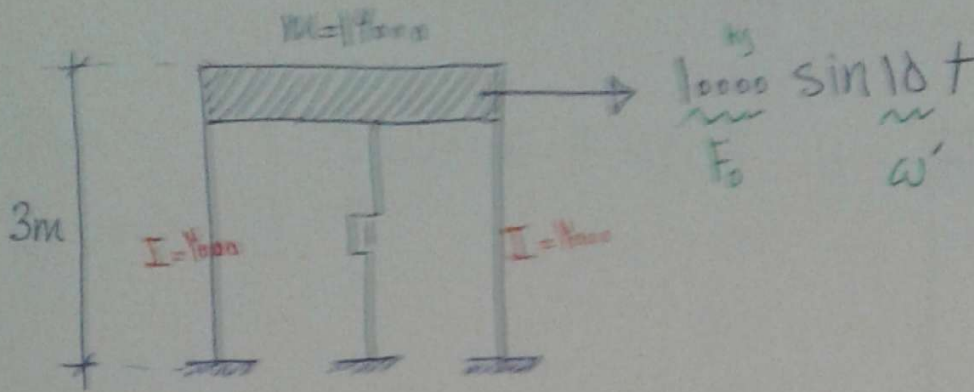
$$D = \frac{1}{\sqrt{(1-\beta^2)^2 + (\gamma \beta)^2}}$$

$$u_{max} \text{ دینامیکی} = u_{st} \times D$$

$$F_{max} \text{ دینامیکی} = F_0 \times D$$

مثال: مطلوب است حداکثر جابجایی و آیا سازه تخریب خواهد شد؟

$$\xi = 5\%$$



* یک طبقه، یک درجه آزادی

* نیروی خارجی داریم ← ارتعاش اجباری ← sin

* ξ داریم ← با میرایی

از مثال ما جابجایی

$$K = 3000,04 \text{ kg/cm}$$

$$\omega = 14,748$$

$$* u_{max} = u_{st} \times D$$

$$u_{st} = \frac{F_0}{K} = \frac{1000 \text{ kg}}{3000,04 \text{ kg/cm}} = 0,33 \text{ cm}$$

$$* D = \frac{1}{\sqrt{(1-\beta^2)^2 + (2\xi\beta)^2}} = \frac{1}{\sqrt{(1-(1)^2)^2 + (2 \times 0,05 \times 1)^2}} = 1,0$$

$$* \beta = \frac{\omega'}{\omega} = \frac{10}{14,748} \approx 0,68 \rightarrow$$

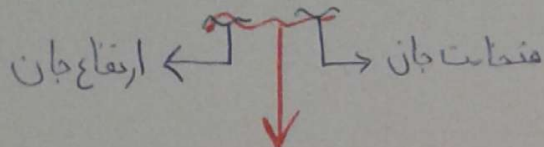
$$u_{max} = 0,33 \times 1,0 = 0,33 \text{ cm}$$

$$u_{max} = 0,33 \text{ cm}$$

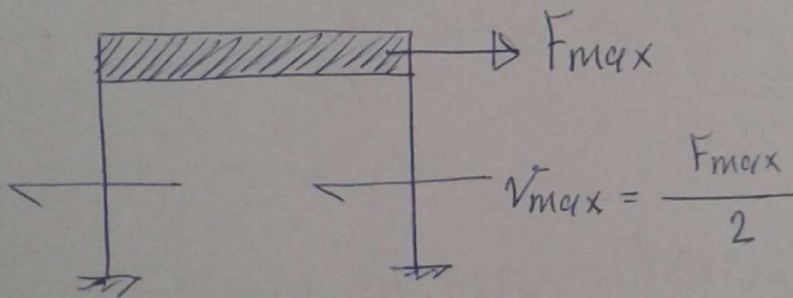
* برای بررسی تخریب مازه باید کنترل بررسی انجام دهیم:

تخریب نمی شود $\rightarrow \tau_{max} \leq 1/4 F_y$ تشریحی

$$\tau_{max} = \frac{V}{d \times t_w}$$



مماسات جان IPE ها (ستون ها)



$$F_{max} = F_0 \times D = 10000 \times 10 = 100000 \text{ Kg}$$

$$V_{max} = \frac{F_{max}}{2} = 50000$$

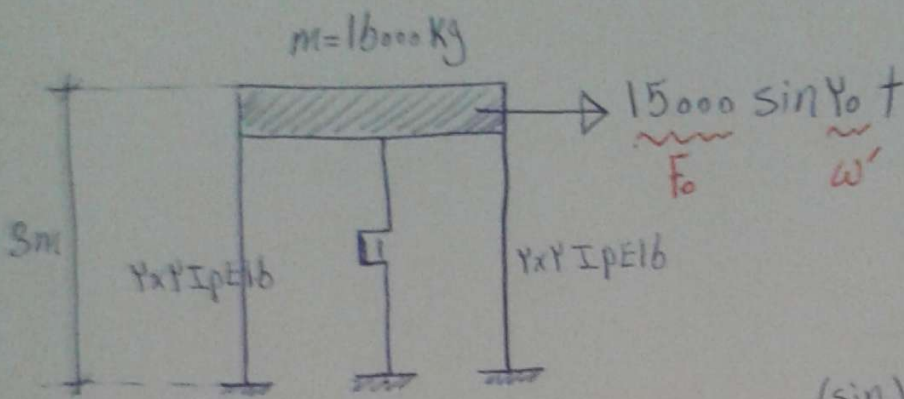
دو ستون داریم

$$\tau_{max} = \frac{V_{max}}{d \times t_w} = \frac{50000}{14 \times 10} = 3571 > 1/4 \times 2400 = 600$$

آرستون IPE 16
۲ فرجایی شود

N.O.K
تخریب می شود

مثال: در سازه مقابل مطلوبیت کنترل برشی سازه مقابل:



* یک طبقه پس یک درجه آزادی

* عم داریم: نامیرایی

* نیروی خارجی داریم \leftarrow ارتعاشی اجباری (\sin)

$$E = 2 \times 10^4$$

$$I = 4 \times 10^6$$

$$\xi = 0.5$$

حل:

$$* P_{\text{max}} = F_0 \times D$$

$$* K = 4 \times \frac{12 \times (2 \times 10^4) \times (4 \times 10^6)}{(300)^3} = 4189.4 \text{ Kg/cm}$$

$$* K = 4189.4 \frac{\text{Kg}}{\text{cm}} \times 9.8 \times 100 \text{ cm} = 410740 \text{ N/m}$$

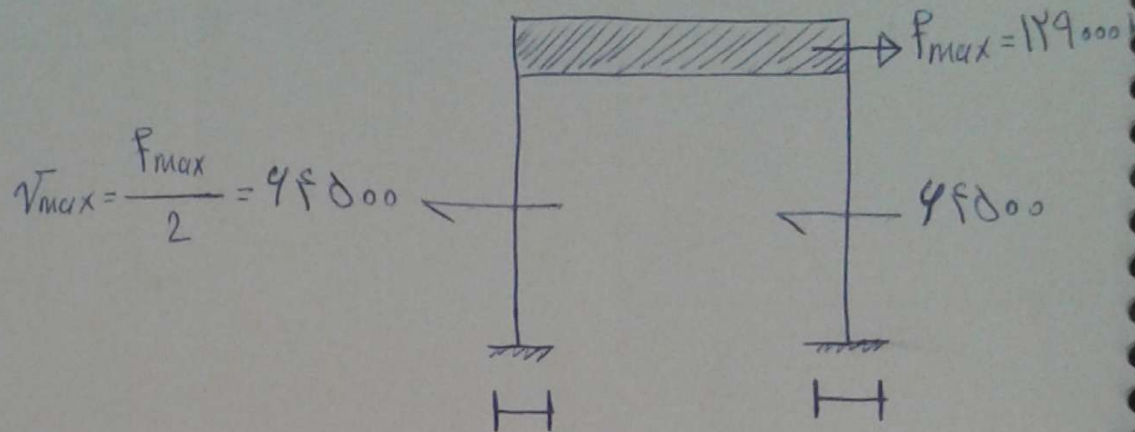
$$\omega = \sqrt{\frac{K}{m}} = \sqrt{\frac{410740}{16000}} = 19.97 \text{ rad/s}$$

$$\beta = \frac{\omega'}{\omega} = \frac{20}{19.97} = 1.002$$

$$D = \frac{1}{\sqrt{(1-\beta^2)^2 + (2\xi\beta)^2}} = \frac{1}{\sqrt{(1-(1.002)^2)^2 + (2 \times 0.5 \times 1.002)^2}} = 1.4$$

۴.

$$F_{max} = F_0 \times D = 15000 \times 8,6 = 129000 \text{ Kg}$$

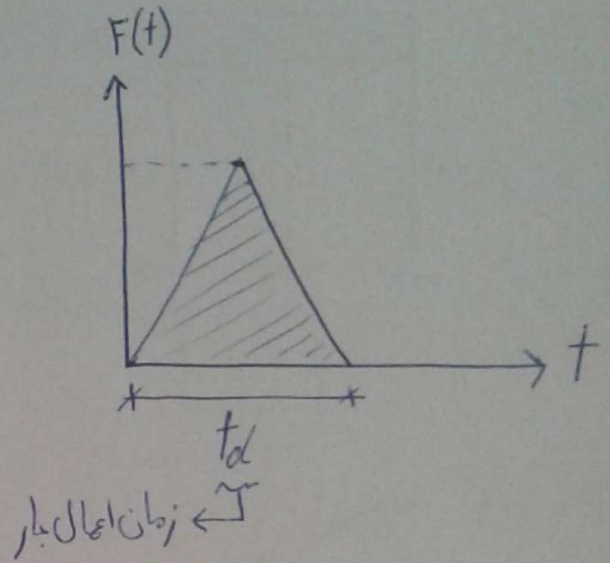
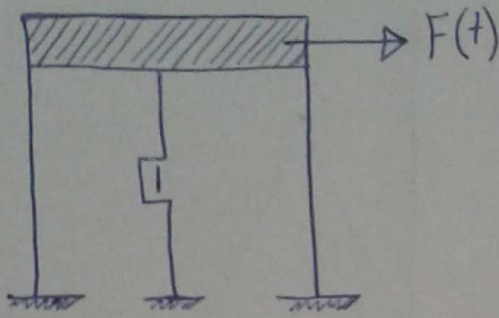


$$\tau_{max} = \frac{V_{max}}{d \times t_w} = \frac{49500}{4(14 \times 10)} = 10101 \text{ kg} > \tau_{all} = 15 f_y = 990$$

N.O.K

IPE 1400
استال مساحت 1400
دستور
d
tw

④ بررسی سازه‌ی یک درجه‌آزاد، ارتعاشی اجباری با میرایی تحت اثر ضربه:



شرط ضربه بودن نیرو:

$$t_d \ll \frac{1}{\omega_D} T_D$$

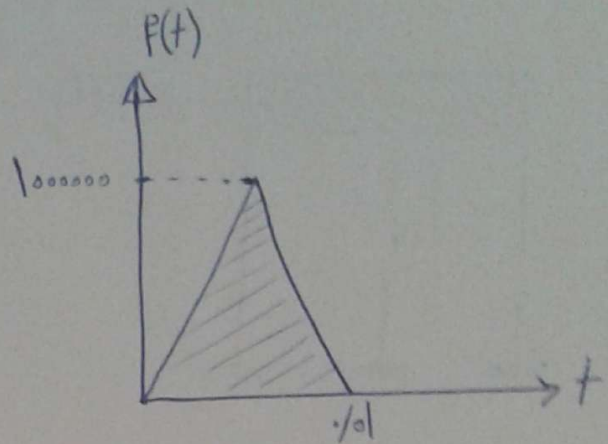
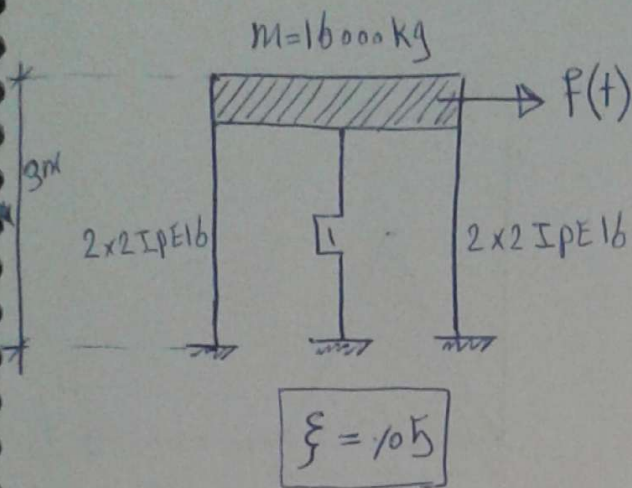
if ①: $t < t_d \rightarrow u(t) = 0$

if ②: $t \geq t_d \rightarrow u(t) = e^{-\xi \omega(t-t_d)} \cdot \left[\frac{\int_0^{t_d} F(t) dt}{m \omega_D} \cdot \sin \omega_D (t-t_d) \right]$

* $t = t_d + \frac{T_D}{4} \rightarrow u_{max}$

* $F_{max} = K \times u_{max}$

مثال: مطلوب است کنترل پرسی سازه مقابل:



$$E = 2 \times 10^4 \text{ Kg/cm}^2$$

$$I = 4 \times 870 \text{ cm}^4$$

- * یک طبقه پس یک درجه آزاد
- * یک داریم ← با میرایی
- * نیروی ما را می داریم ← ارتعاش اجباری
- * می دانیم که \sin دیت پس یا ضربه است یا دلخواه

شرط ضربه بودن پرسی: $t_d \leq T_D$ *

$$K = 99120 \text{ N/m}$$

$$\omega = \sqrt{\frac{K}{m}} = 19.472$$

$$\omega_D = \omega \times \sqrt{1 - \xi^2} = 19.452$$

$$T_D = \frac{2\pi}{\omega_D} = \frac{2\pi}{19.452} = 0.2222$$

* $\rightarrow 0.1 \leq 0.2222 \times 0.2222 = 0.2222 \rightarrow$ ضربه است ✓

$$* \quad t = t_d + \frac{T_D}{4} = 0.1 + \frac{0.222}{4} = 0.090V$$

$$* \quad \int_0^{t_d} F(t) dt = \text{المساحة تحت المنحنى} = \frac{1000000 \times 0.1}{4} \times 9.11 = 227750 \text{ N}$$

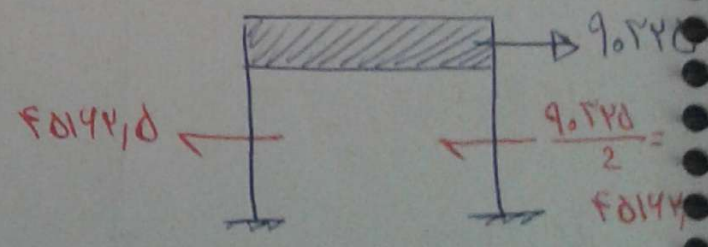
$$* \quad u(t) = e^{-\xi \omega(t-t_d)} \times \left[\frac{\int_0^{t_d} F(t) dt}{m \omega_D} \times \sin \omega_D (t-t_d) \right]$$

$$t = 0.090V \rightarrow u_{max}$$

$$u_{max} = e^{-0.08 \times 19.4V(0.090V - 0.1)} \times \left[\frac{227750}{14000 \times 19.4V} \times \sin(19.4V \times (0.090V - 0.1)) \right]$$

$$u_{max} = 0.159m = 15.9cm$$

$$F_{max} = K \times u_{max} = 9114.4V \frac{kg}{cm} \times 15.9cm = 144920 \text{ Kg}$$



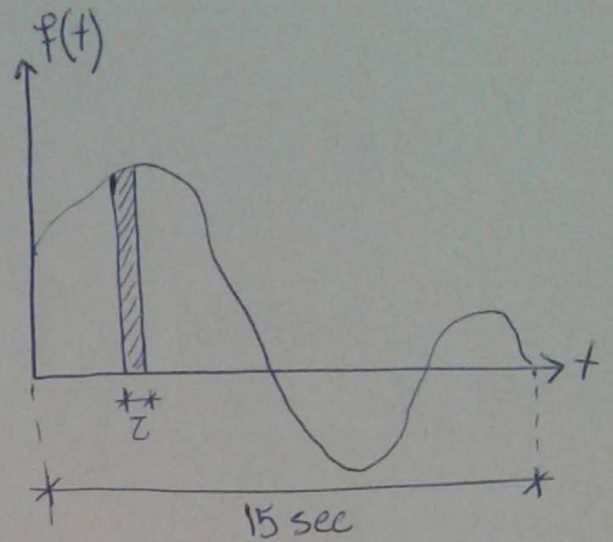
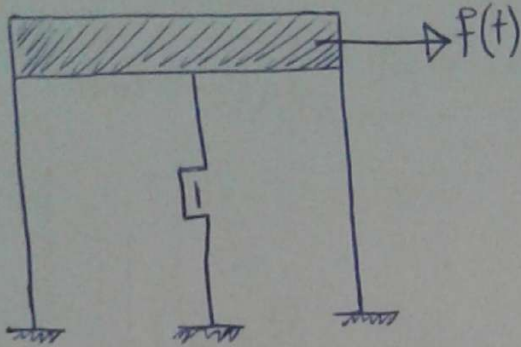
$$\tau_{max} = \frac{V_{max}}{d \times t_w} = \frac{144920}{4 \times (14 \times 10)} = 2591 > \tau_{all} = 1875 = 94\%$$

N.O.K



Yes

(5) بررسی سازه یک درجه آزاد تحت اثر نیروی دلخواه:



$$u(t) = \frac{1}{m\omega_D} \int_0^t e^{-\xi\omega(t-\tau)} \cdot f(\tau) \cdot \sin \omega_D(t-\tau) d\tau$$

انتگرال دو هامل:

از $\Delta t = 1$ فرم

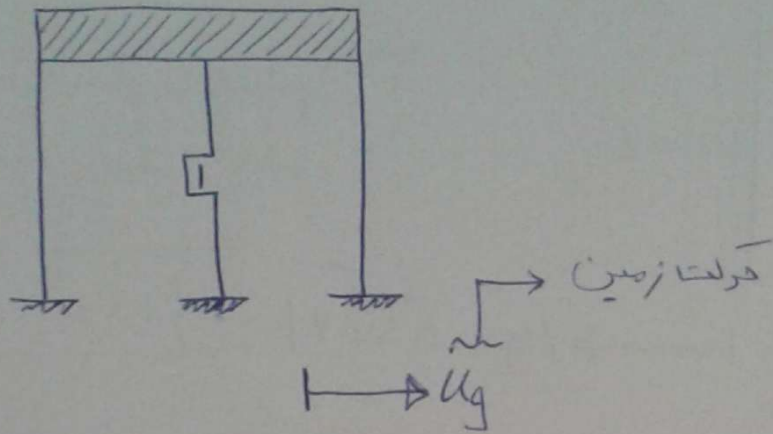
$$\left. \begin{aligned} u(1) &= \dots \\ u(2) &= \dots \\ u(3) &= \dots \\ u(4) &= \dots \\ u(t) &= 0 \end{aligned} \right\}$$

$\rightarrow u_{max} = \checkmark$

$$F_{max} = K \times u_{max}$$



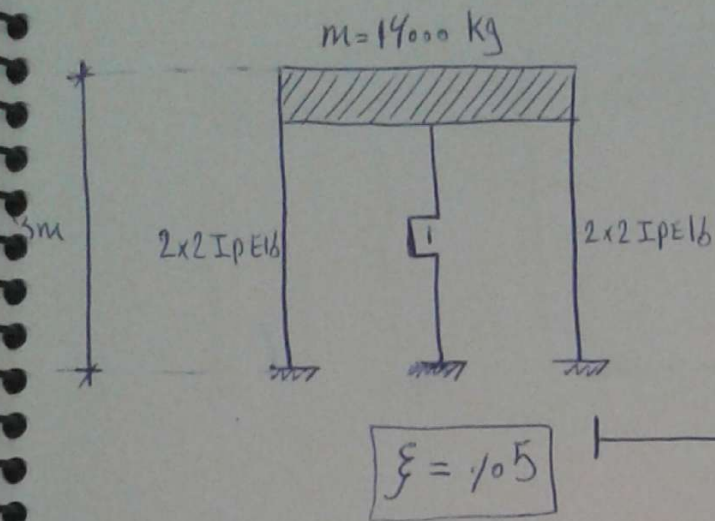
④ بررسی سازه تحت حرکت زمین:



$$m\ddot{u} + c\dot{u} + Ku = -m\ddot{u}_g$$

$F(t)$ که از طرف حرکت زمین به سازه وارد می شود

مثال: در سازه‌ی مقابل مطلوب است کنترل برشی سازه:



- * سطح بین یک درجه آزادی
- * داریم بین با میرایی
- * و این ارتعاش اجباری اما مدلی معلوم نیست

ساز
$$f(t) = -m \ddot{u}_g$$

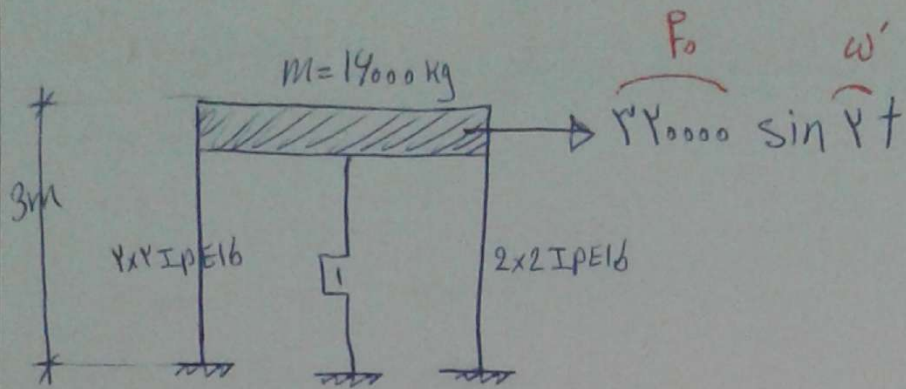
$$u_g = \delta \sin pt$$

$$\dot{u}_g = \delta \times p \cos pt$$

$$\ddot{u}_g = -\delta \times p \times p \sin pt \rightarrow \ddot{u}_g = -p_0 \sin pt$$

$$f(t) = -m \ddot{u}_g = -14000 \times (-p_0 \sin pt) = 320000 \sin pt$$

$$f(t) = 320000 \sin pt$$



$$* F_{max} = F_0 \times D$$

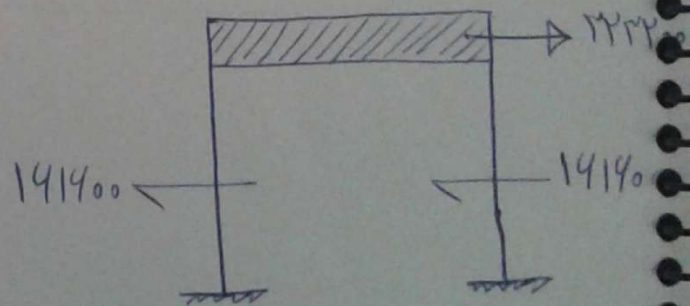
$$* K = 9049120 \text{ N/m}$$

$$* \omega = \sqrt{\frac{K}{m}} = 19,8 \text{ V}$$

$$* \beta = \frac{\omega'}{\omega} = \frac{\gamma}{19,8 \text{ V}} = 1,03$$

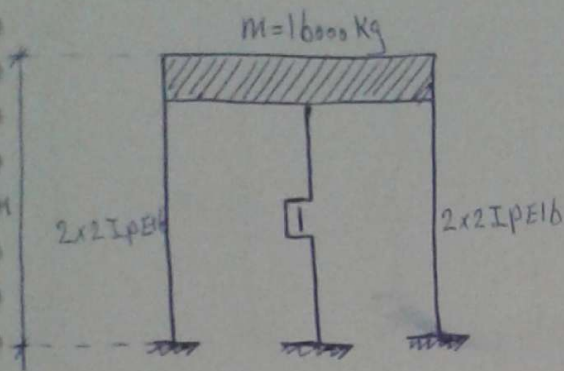
$$* D = \frac{1}{\sqrt{(1-\beta^2)^2 + (\gamma \xi \beta)^2}} = \frac{1}{\sqrt{(1-1,03^2)^2 + (\gamma \times 0,5 \times 1,03)^2}} = 1,01$$

$$* F_{max} = F_0 \times D = 320000 \text{ kg} \times 1,01 = 323200 \text{ kg}$$



$$\tau_{max} = \frac{v_{max}}{\xi \times d \times t_w} > \tau_{all} = \gamma_s \times f_y = 940$$

مثال: سازه مقابل تحت نیروی انفجاری قرار گرفته است، اگر زمان اعمال نیرو $t = 0.5$ ثانیه باشد مطلوب است تعیین لنگر ستون:



$$a_g = -2t^4 - 3t^2$$

$$\xi = 0.5$$

ساز، $P(t) = -m \ddot{a}_g$

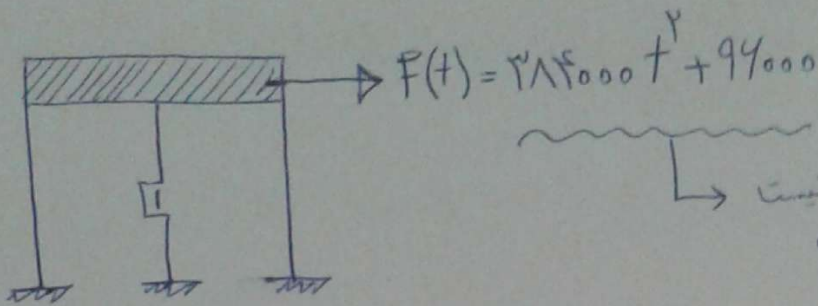
$$a_g = -2t^4 - 3t^2$$

$$\dot{a}_g = -8t^3 - 6t$$

$$\ddot{a}_g = -24t^2 - 6$$

$$\rightarrow P(t) = -m \ddot{a}_g = -14000 \times (-24t^2 - 6)$$

$$P(t) = 336000t^2 + 84000$$



الان می دانیم که \sin نیست
یا ضربه است یا لرزه

شرط ضربه بودن: $t_d \leq 1 T_D$

زمان اعمال نیرو: $t_d = 1$

$T_D = 1.222$ از مثال های قبلی

$\rightarrow t_d = 1 \leq 1 \times 1.222 = 1.222$ OK ضربه است.

$$* t = t_d + \frac{T_D}{4} = 1.0907$$

$$\int_0^{t_d} F(t) dt = \int_0^1 (384000t^2 + 94000) dt$$

$$= \left. \frac{384000t^3}{3} + 94000t \right|_0^1 = \frac{384000(1)^3}{3} + 94000(1) - (0+0) = 128000 + 94000 = 222000$$

$$u(t) = e^{-\xi \omega (t-t_d)} \times \left[\frac{\int_0^{t_d} f(t) dt}{m \omega_D} \cdot \sin \omega_D (t-t_d) \right]$$

$$t = 1.90V \rightarrow u_{max}$$

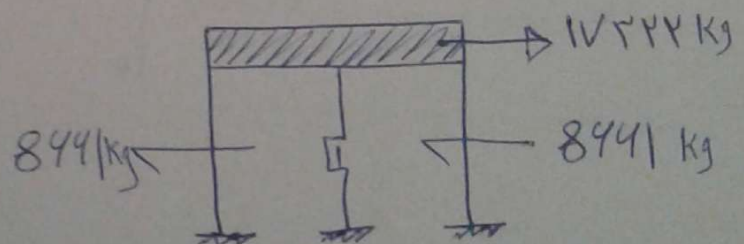
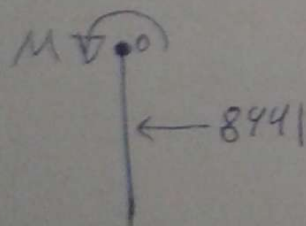
$$u_{max} = e^{-1.90 \times 19.8V \times (1.90V - 1.01)} \times \left[\frac{940.12 \times 9.81}{14000 \times 19.8V} \times \sin(19.8V \times (1.90V - 1.01)) \right]$$

$$u_{max} = 1.041 m \times 100 = 1.041 cm$$

$$F_{max} = \underbrace{K}_{\frac{kg}{cm}} \times \underbrace{u_{max}}_{cm} = 9184.4V \frac{kg}{cm} \times 1.041 cm = 14524.41 kg$$

$$K = F \times \frac{1/E(I)}{h^3} = F \times \frac{12 \times 10^9 \times 1.041}{(300)^3} = 9184.4V \frac{kg}{cm}$$

$$K = 9184.4V \frac{kg}{cm} \times 1.041 \times 100 = 9.42924 \frac{N}{m}$$



$$\sum M_o = 0 \rightarrow +M - (1441 \times 150 cm) = 0$$

$$M = 1499180 \text{ kg} \cdot \text{cm}$$

* بررسی سازه تک درجه آزاد تحت نیروی زمین لرزه با آیین نامی 2800 :

$$F_{st)eq} = C \cdot W \rightarrow F_{st)eq} = K \times u_{max}$$

$$C = \frac{ABI}{R} \quad \text{ضریب زلزله}$$

A ← ستاب صلبی طرح ← شهر سازه
I ← ضریب اهمیت سازه
R ← ضریب رفتار ساختمان
B ← ضریب بازتاب ساختمان

برای B:

$$\text{if ①} \quad T_{st} < T_0 \rightarrow B = (1 + \xi) \left(\frac{T_{st}}{T_0} \right)$$

$$\text{if ②} \quad T_0 \leq T_{st} \leq T_\xi \rightarrow B = 1 + \xi$$

$$\text{if ③} \quad T_{st} > T_\xi \rightarrow B = (1 + \xi) \left(\frac{T_\xi}{T_{st}} \right)^{\frac{2}{3}}$$

* T_0, T_ξ, ξ ← از جدول طبق نوع خاک (I, II, III, ...)

$$* \quad T_{st} = \frac{2\pi}{\omega}, \quad \omega = \sqrt{\frac{K}{m}}$$

$$* \quad W: \text{ وزن سازه} = W_{dead} + \gamma W_{LL}$$