

بنا جزا

ضمن عرض خسته نباشید خدمت تمام دادطلب عزیز؛

- با توجه به اینکه در دفترچه بار مختلف گزینه ها متفاوت می باشد لذا در پاسخ نامه تشریحی فراهم شده از ذکر گزینه اجتناب شده است لکن جواب نهایی هر تست مشخص گردیده است.

- قبلاً از اینکه دست خط اینجانب برای نوشتن روی "تخته" مسافه شده است و نه کاغذ! عذرخواهی می نمایم.

- در پایان هر سوال، تست هایی مشابه جهت فهم بیشتر سوال ذکر گردیده است.

با احترام

(عمران پایه)

زرنام

سؤال ۶۶

$$\epsilon_z = 0 \rightarrow \text{Plane stress} \rightarrow \epsilon_z = -\frac{\nu}{E} (\sigma_x + \sigma_y) \quad (\text{I})$$

$$\text{از طرفی: } \epsilon_x + \epsilon_y = \frac{1-\nu}{E} (\sigma_x + \sigma_y) \quad (\text{II})$$

< رابطه کرنش سطحی >

$$(\text{II}) \& (\text{I}) \Rightarrow \epsilon_z = -\frac{\nu}{1-\nu} (\epsilon_x + \epsilon_y) = \frac{0.0006 - 0.0012}{1-\frac{1}{4}} = 0.0002$$

$\nu = \frac{1}{4}$

★ این سؤال به صورت پارامتری است به تست شماره ۶۹ فعل دوم کتاب مقاومت مصالح اینجواب می باشد

سؤال ۶۷

$$\epsilon_z = 0 \rightarrow \text{Plane stress} \rightarrow \epsilon_A = \frac{\Delta A}{A} = \frac{1-\nu}{E} (\sigma_x + \sigma_y)$$

< کرنش سطحی >

$$\Delta A = 0 \Rightarrow \frac{1-\nu}{E} (\sigma_x + \sigma_y) = 0 \Rightarrow \sigma_x + \sigma_y = 0 \quad \nu \neq 1$$

★ رابطه کرنش سطحی ذکر شده در ملامی دکا برد آن درست ۶۶ فعل دوم کتاب مقاومت مصالح می باشد

سؤال ۴۸

$$K = \frac{6J\epsilon}{l} \xrightarrow{\text{ثابت}} K \propto J\epsilon$$

مقاومت ثابت:  $J_t^{(1)} = 2\pi R^3 t$  (حلقه)

مقاومت متغیر:  $J_t^{(2)} = \frac{4(A_m)^2}{\sum L_i/t_i} = \frac{4 \times (\pi R^2)^2}{\frac{\pi R^2}{(t/2)} \times 2 + \frac{\pi R^2}{1.5t} \times 2} = \frac{3}{2} \pi R^4$

$$\frac{K_2}{K_1} = \frac{J_t^{(2)}}{J_t^{(1)}} = \frac{\frac{3}{2} \pi R^4 t}{2\pi R^3 t} = \frac{3}{4}$$

★ استناد از روابط مربوط به مقطع دایره‌ای است با مقاومت ثابت و تغییر در محیط پیرامون مورد نظر بوده است.

سؤال ۴۹

در مقطع (۱۲) با توجه به اتسای چیب دیواره‌ها داریم:  $(\chi_{چیب}^{(2)} = 0)$

(سؤال ۴۹ فصل پنجم کتاب مقاومت مصالح اینجانب)

$$\chi_{چیب}^{(1)} = \frac{3}{2} \frac{P}{A} = \frac{3P}{40000} \quad \begin{array}{|c|} \hline 100 \\ \hline 200 \\ \hline \end{array} \quad \begin{array}{|c|} \hline \text{D} \\ \hline \end{array}$$

رست الی آرچون آرایش مستقیم کمران پایه در مثال آخر جزوه کلاسی مقاومت  
له جهت در نظر گرفتن اثرات تنش

سوال ۵۰

سختی بزرگتر  
 $K_1 = K_2 \Rightarrow J_{t1} = J_{t2}$

دو لوله یکسان به هم متصل شده است  
 $\Rightarrow \frac{4(A_m^{(1)})^2}{\frac{L_m^{(1)}}{t_1}} = \frac{4(A_m^{(2)})^2}{\frac{L_m^{(2)}}{t_2}} \quad (I)$

مقاومت  
 $\frac{T_{sw}^{(1)}}{T_{sw}^{(2)}} = \frac{2 \times 2 A_m^{(1)} t_1}{2 \times 2 A_m^{(2)} t_2} = \frac{A_m^{(1)} t_1}{A_m^{(2)} t_2} = \frac{2}{3}$  ← جواب است

(I)  $\Rightarrow \frac{A_m^{(1)}}{A_m^{(2)}} \times \frac{t_1}{t_2} = \frac{L_m^{(1)}}{L_m^{(2)}} \times \frac{A_m^{(2)}}{A_m^{(1)}} = \frac{2}{3}$   
 مقادیر:  $6a$ ,  $(2a)^2$ ,  $3 \times 2a$ ,  $6 \times a^2$

★ به تست شماره ۴۷ و ۶۸ فصل سوم کتاب ستادس مصالح اینجانب مراجعه شود

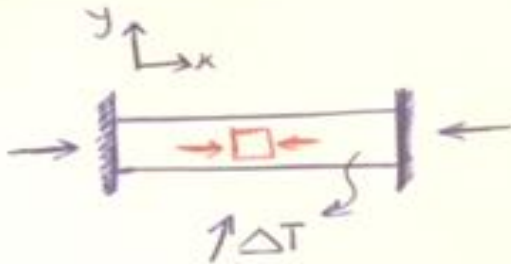
سوال ۱۱

$(\epsilon_k)_A = \frac{\delta_k^A}{E} = \frac{M_A \times C}{E I} \rightarrow \frac{2b \times t^3}{12}$   
 $(\epsilon_k)_B = \frac{\delta_k^B}{E} = \frac{M_B \times C}{E I} \rightarrow \frac{b \times t^3}{12}$   
 $\Rightarrow (\epsilon_k)_A = (\epsilon_k)_B$

★ این سوال مربوط به سختی جفتی در تیر با مقطع متغیر (تیر مشهوری) می باشد

به تست شماره ۴۶ فصل چهارم کتاب ستادس مراجعه نماید

سنت ۵۲



(نشانی)  $(\Delta x = 0) \Rightarrow \alpha \Delta T l - \frac{F l}{EA} = 0 \Rightarrow \delta_x = \frac{F}{A} = \alpha \Delta T E$

$\epsilon = \frac{\Delta R}{R_0} = -\nu \frac{\delta_x}{E} + \alpha \Delta T$   
 کرنش حرارتی

$\Rightarrow \frac{\Delta R}{R_0} = -\nu \left( \frac{\alpha \Delta T E}{E} \right) + \alpha \Delta T$

$\Rightarrow \Delta R = \alpha \Delta T (1 + \nu) \times R_0$  (I)

از طرفی:  $G = \frac{E}{2(1+\nu)} \Rightarrow (1+\nu) = \frac{E}{2G}$  (II)

(I) و (II)  $\Rightarrow \Delta R = \frac{E}{2G} \alpha \Delta T \cdot R_0$

★ به تست ۱۰۳ و ۱۰۴ فصل دوم کتاب ستادس مراجعه شود و همچنین تست شماره ۵۱ آزمون آزمایشی اهل عمران پایه و مثال کرنش حرارتی در فصل دوم جزوه ملامی.

سنت ۳۳

استهائ تغییر طول ناشی از بار  $10^4 \text{ kg}$  در سله ① را بیابیم

$$\Delta_1 = \frac{10^4 \text{ kg} \times 4 \text{ m}}{(EA)_1} = 4 \text{ cm} > 2 \text{ cm}$$

در نتیجه کلافک صلب به لوله ② نیز فشاری آورد اکتوائلی بایست مقدار نیرویی را که باعث ایبار تغییر مکان  $2 \text{ cm}$  در لوله ① شود بیابیم:

$$2 \text{ cm} = \frac{F_1 \times 4 \text{ m}}{(EA)_1} \Rightarrow F_1 = 5 \text{ kg}$$

نیروی باقیمانده که برابر با  $10^4 - 5^4 = 5^4 \text{ kg}$  و باشد به نسبت سختی بین ۲ لوله مطابق با رابطه زیر تقسیم یگر (موازی)

$$\Delta F'_1 = \frac{(EA)_1}{(EA)_1 + (EA)_2} \times 5^4 \text{ kg} = \frac{1000}{1000 + 500} \times 5^4 \text{ kg} = 10 \frac{2}{3} \text{ kg}$$

$$\Rightarrow P_1 = F_1 + F'_1 = 5^4 \text{ kg} + 10 \frac{2}{3} \text{ kg} = 25 \frac{2}{3} \text{ kg}$$

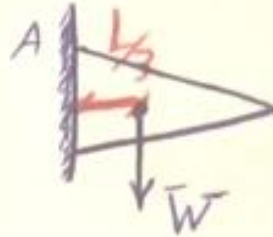
$$\Delta P_2 = \frac{(EA)_2}{(EA)_1 + (EA)_2} \times 5^4 \text{ kg} = \frac{500}{1000 + 500} \times 5^4 \text{ kg} = 5 \frac{2}{3} \text{ kg}$$

$$\Rightarrow \frac{P_2}{P_1} = \frac{5 \frac{2}{3}}{25 \frac{2}{3}} = \frac{1}{5}$$

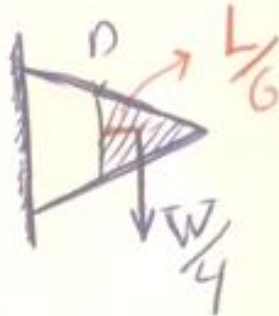
این سوال مشابه سنت مقاومت مصالح آزمون دکتری سال گذشته بود (سنت شماره ۱ دکتری ۹۳)

تست ۲۴

$$\sum_{x}^A = \frac{M_A \rightarrow W \times L/3}{I \rightarrow \frac{t \times L^2}{6}}$$



$$\sum_{x}^D = \frac{M_D \rightarrow W/4 \times L/6}{I \rightarrow \frac{t \times (L/2)^2}{6}}$$

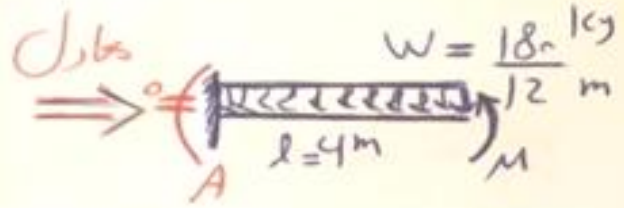
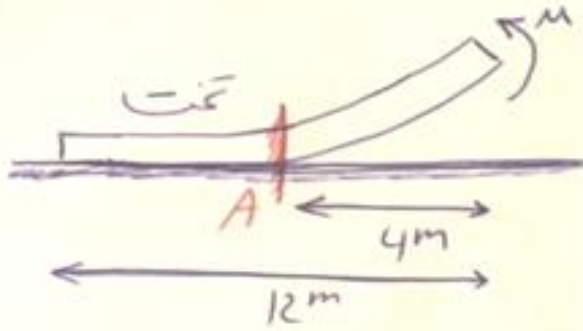


$$\Rightarrow \sum_{x}^A = 2 \sum_{x}^D \Rightarrow \underline{\underline{\sum_{x}^A = 2 \sum_{x}^D}}$$

- با توجه به اینکه حجم قسمت مخروط خورده در شکل فوت ۱/۴ حجم کل و باشد لذا وزن این قسمت نیز ۱/۴ وزن کل (W) و باشد

★ به تست شماره ۲۹ فصل چهارم کتاب متادیس مصالح اینجانب (ص ۲۶۵) مراجعه نمایید!

تست ۵۵



$$(M_A = \frac{EI}{P_A} = 0)$$

$$\sum M_A = 0 \Rightarrow$$

$$(w \cdot l) \times \frac{l}{2} = M$$

$$\Rightarrow M = \frac{w \cdot l^2}{2} = \frac{(180 \times 4)(4)^2}{2}$$

$$\Rightarrow M = 120 \text{ kg.m}$$

★ به تست شماره ۷۶ فصل چهارم کتاب مقاومت و همچنین مثال تیموشنکو

در فصل هفتم جزوه کلاسی مراجعه نمایید!

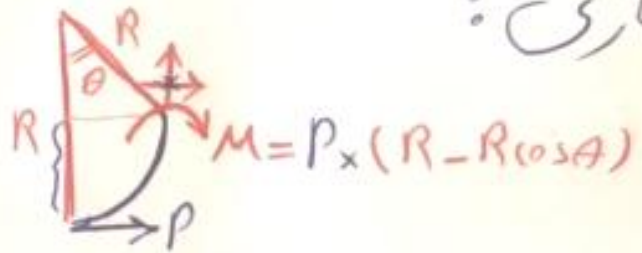
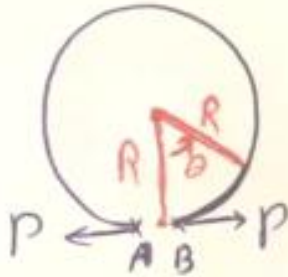
صورتی بکشید

زرنگ



تست ۲۶

- کار مجازی:



$$1 \times \delta_{A,B} = 2 \times \int_0^{\pi} \frac{m \times M}{EI} d\theta \rightarrow R d\theta$$

رابطه کار مجازی

$$\Rightarrow \delta_{A,B} = \frac{2}{EI} \int_0^{\pi} \underbrace{R(1-\cos\theta)}_m \times \underbrace{PR(1-\cos\theta)}_M \times R d\theta$$

$$= \frac{2PR^3}{EI} \int_0^{\pi} (1-\cos\theta)^2 d\theta = \frac{3\pi PR^3}{EI}$$

★ به تست شماره ۲۱ فصل نهم کتاب تحلیل سازه اینجانب مراجعه نماید !!

در همین تست هر حل شده در کلاس مربوط به طبعاً.

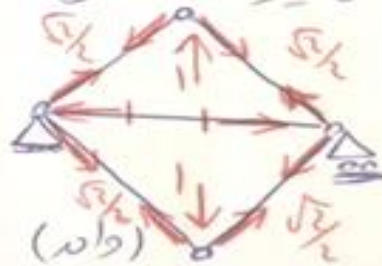
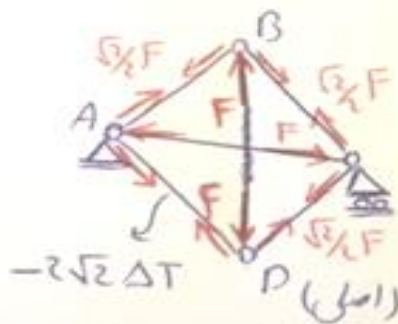
سنت ۱۷

نیروی داخلی سازه  $BD$  را برابر با  $F$  (فشار) در نظر بگیریم در این صورت تغییر طول این سازه برابر است با:

$$\Delta_{BD} = \alpha (\sqrt{2} \Delta T) \times \sqrt{2} - \frac{F(\sqrt{2}l)}{EA} \quad (I)$$

از طرفی تغییر مکان نقاط  $B$  و  $D$  نسبت به یکدیگر مطابق با روش کارباری

و با توجه به شکل زیر می‌توانیم بگوییم:



$$1 \times \Delta_{B,D} = \sum \frac{nNl}{EA} + n \alpha (-2\sqrt{2}\Delta T) l$$

رابطه کارباری

$\downarrow$   
 $+\sqrt{2}/2$

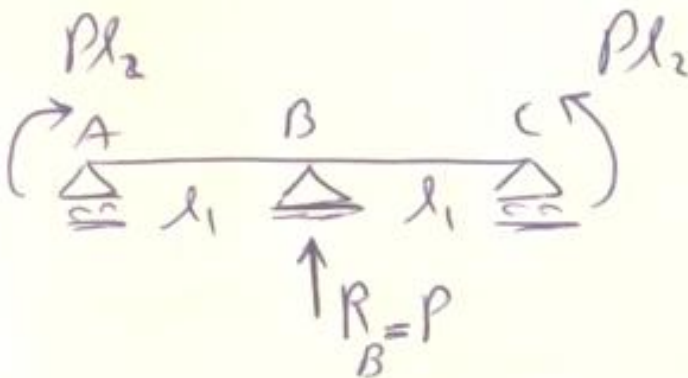
$$\left( 4 \times \frac{(\sqrt{2}/2)(\sqrt{2}/2 F) \times l}{EA} + \frac{(1)(F) \times \sqrt{2}l}{EA} \right)$$

$$\Rightarrow \Delta_{B,D} = (2 + \sqrt{2}) \frac{Fl}{EA} - 2 \alpha \Delta T l \quad (II)$$

$$\Delta_{BD} = \Delta_{B,D} \xrightarrow{(I)} \xrightarrow{(II)} F = \frac{4}{2 + \sqrt{2}} \alpha \Delta T EA = (2\sqrt{2} - 2) \alpha \Delta T EA$$

★ به سنت ۴ مطابق کتاب تحلیل سازه اینجانب مراجعه شود!  
سنت ۶ از سوال که عمران پایه

ت ۵۸



$$(\delta_B = 0) \Rightarrow \frac{(Pl_2)(2l_1)^2}{8EI} = \frac{(P)(2l_1)^3}{48EI}$$

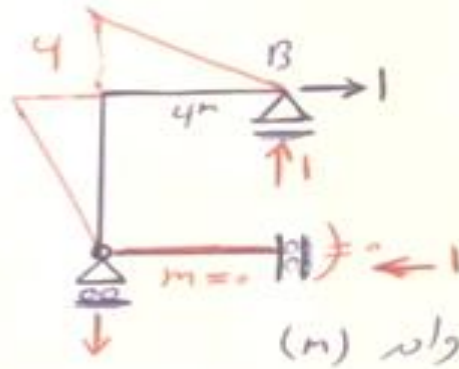
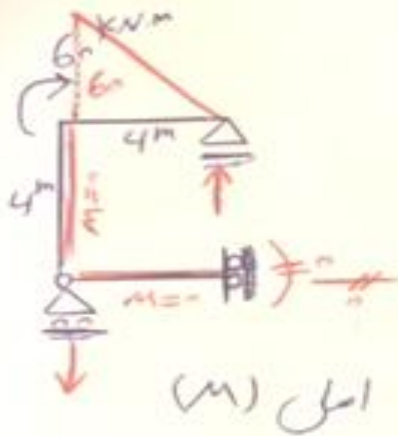
سازگاری

فصل شماره ۱۴ کلاس ۲

فصل شماره ۱۲ کلاس ۲

$$\Rightarrow \frac{l_1}{l_2} = 3$$

★ به بت ۴۴ فصل ۱۲ کتاب تحلیل سازه مراجعه نمائید



ت ۹  
کامیابی

$$1 \times \Delta_B^k = \frac{Am}{EI} \cdot \bar{m} + \int m \alpha \left( \frac{T_2 - T_1}{h} \right) dx + \int n \alpha \Delta T dx$$

$$\frac{(6 \times 4)/2}{EI} \times \frac{2}{3}(4) = \frac{32\alpha}{EI}$$

$$\alpha \left( \frac{0.5T_0 - 2T_0}{h} \right) \left( \int m dx \right) = -12 \frac{\alpha T_0}{h}$$

$\downarrow$   
 $\frac{4 \times 4}{2}$

$$\Rightarrow \Delta_B^k = \frac{32\alpha}{EI} - 12 \frac{\alpha T_0}{h}$$

★ با توجه به گزینش که داده شده از جمله سوم صرف نظر شده است!  $(\int n \alpha \Delta T dx)$

★ به تست ۴۲ فصل ۹، تست ۶۷ مین فصل، مثال فزوده کلاس مربوط به (ظرات در قاف مین در صحبت کار بازن) مراجعه شود.

★ تست ۶۳ آزمون ششم عمران پایه مراجعه نماییه.

ست ۹

$$\frac{\partial U}{\partial T} = \theta_c$$
 و قضیه دوم  

$$\frac{\partial U}{\partial T} = 0$$
 انرژی حداقل شود  

$$\theta_c = 0$$

سختی خمشی دورانی  
 (نمای مری)

$$\theta_B = \frac{(12/25 EI/l)}{(4EI/l) + (4EI/l/2)} = 1/25 = 0.04$$

سختی خمشی دورانی عضو در انتها گیردار

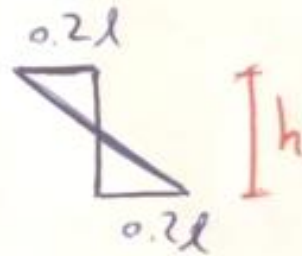
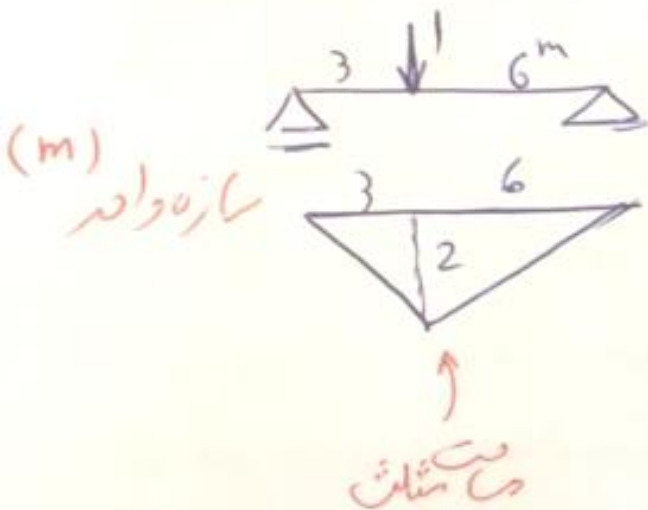
- این ست ترکیبی از روش سختی و قضیه دوم کاستیگلیانو می باشد

★ به مثال از انرژی حداقل شود در صحت قضیه کاستیگلیانو نزوده کلاسی  
 و همچنین ست ۹ ص ۵۲۴ کتاب تحلیل سازه اینجانب دست شده  
 فصل ۱۳ کتاب مراجعه نماید

تست ۶۱

کاربازی:

$$1 \times \delta_c = \int m d\theta = \int m \times \frac{0.4}{h} \times dx = \frac{0.4}{h} \int m dx$$



$$\theta = \frac{0.2l + 0.2l}{h} = \frac{0.4l}{h}$$

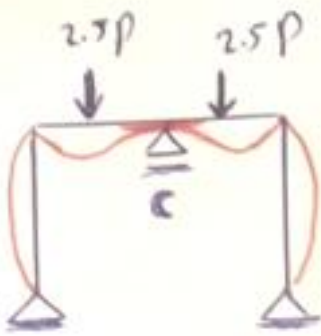
$$\Rightarrow d\theta = \frac{0.4 dx}{h}$$

$$\Rightarrow \delta_c = \left( \frac{9 \times 2}{2} \right) \times \left( \frac{0.4}{h} \right)$$

$$\Rightarrow \delta_c = \frac{3 \cdot 6}{h}$$

★ به تست شماره ۸ ص ۱۴۵ کتاب تحلیل سازه مراجعه نماید !!

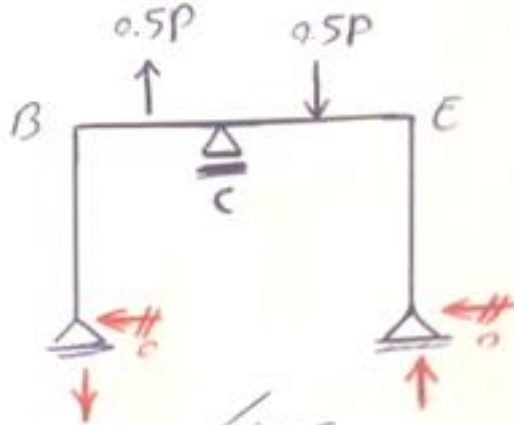
ست ۶



مشکل مستقیم

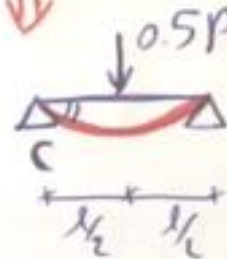
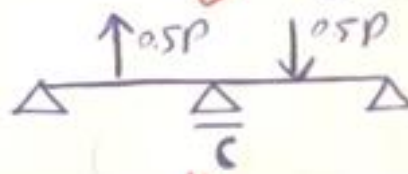
↓  
( $\theta_c = 0$ )

+



مشکل معکوس

نقطه عطف در نمودار تغییر شکل است



$$\theta_c = \frac{(0.5P)l^2}{16EI}$$

فرمول ۱۱ جزء کلاس

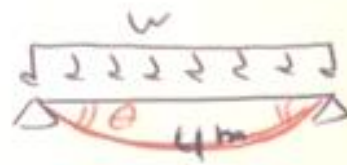
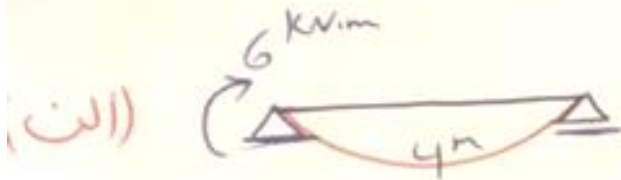
$$\Rightarrow \theta_c = \frac{Pl^2}{32EI}$$

★ تبدیل سازه متعارف با بارگذاری دلخواه به صورت دو سازه مستقیم و معکوس

و پس استفاده از روابط فقط ایده حل سوال بوده که می توان به ست ۱۱

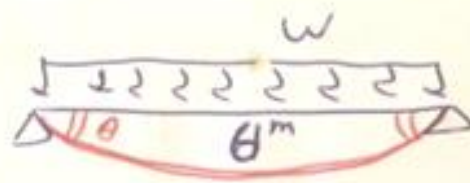
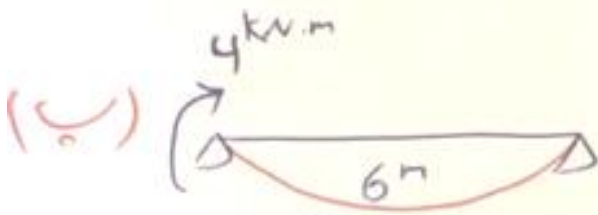
فصل ۱۷ و همچنین ست ۱۶ فصل ۱۰ مراجعه نماید.

تست ۶۲



بسی ماکول :  $w \times A_{(الف)} = 6 \times \theta$

زیر بار جزده کلاسی  $\rightarrow \frac{w(4)^3}{24EI}$



بسی ماکول :  $w \times A_{(ب)} = 4 \text{ kNm} \times \theta$

$\rightarrow \frac{w(6)^3}{24EI}$

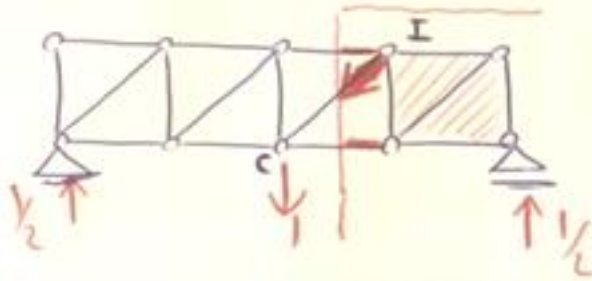
$$\Rightarrow \frac{A_{(ب)}}{A_{(الف)}} = \frac{4 \times (6)^3}{6 \times (4)^3} = \left(\frac{6}{4}\right)^2 = \frac{9}{4} = 2.25$$

★ به مثال آخر جزده کلاسی در صحبت بسی ماکول و همچنین تست 9 مثال دستار 9 و ده ادر 16 فصل 14 کتاب تحلیل سازه اینجانب مراجعه نمایند



سؤال ۶۴

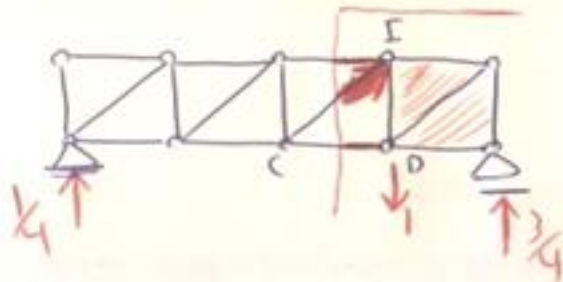
تنها لازم است ارتفاع نمودار خطا تأثیر نیروی کمتر CI را وقتی که بار واحد روی نقاط C و D قرار دارد، بدست آوریم:



$$(\sum F_y = 0)$$

$$\Rightarrow F_{CI} \sin 45 = \frac{1}{2}$$

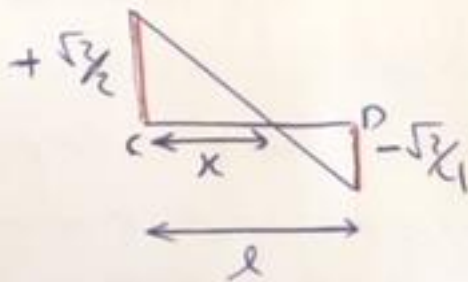
$$\Rightarrow F_{CI} = \frac{\sqrt{2}}{2}$$



$$(\sum F_y = 0)$$

$$\Rightarrow F_{CI} \sin 45 = \frac{1}{4}$$

$$\Rightarrow F_{CI} = \frac{\sqrt{2}}{4}$$



$$\Rightarrow \frac{x}{l} = \frac{\frac{\sqrt{2}}{2}}{\frac{\sqrt{2}}{2} + \frac{\sqrt{2}}{4}} = \frac{2}{3}$$

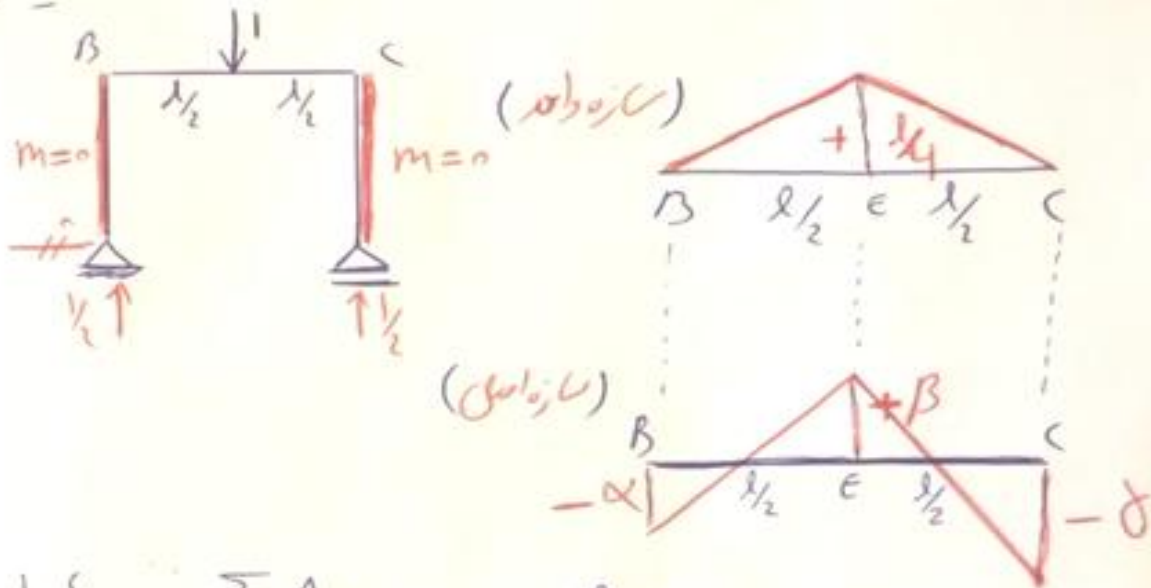
$$\Rightarrow x = \frac{2}{3}l$$

در ۱/۳ از گزردن D یا ۲/۳ از گزردن C ارتفاع نمودار خطا تأثیر منفرجه باشد.

★ هست ۶ آزمون دم عمران پایه دست ۱۱ کتاب تحلیل مباحثه

س ۲۵

طبق روش کار مجاری با توجه به اینکه در سازه اصلی نمودار گسسته مشخص می باشد  
و عمران سازه واحد را به دلخواه معین نمود به طوری که پایه آن نیز باشد بنابراین داریم



$$1 \times \delta_E = \sum \frac{A_m}{EI} \cdot \bar{m} = \frac{(l/2)}{6} [2 \times (1/4)(\beta) + (-\alpha)(1/4)] + \frac{(l/2)}{6} [2 \times (1/4)(\beta) + (-\delta)(1/4)]$$

$$\Rightarrow \delta_E = \frac{l^2}{12} (\beta - \alpha/4 - \delta/4) = \frac{l^2}{48} (4\beta - \alpha - \delta)$$

★ به سوال آخر توجه کلاس اینجانب در سبب کار مجاری در همین تست ۱۲ ص ۲۵ کتاب تحلیل سازه راجعه منابع.

موفق باشید

زرنگ