



جزوه مقاومت مصالح

آقای مهندس جمالی

دانشگاه فنی و حرفه‌ای پسران بروجرد

تهیه و تنظیم: جزوه: رضا آرن

Date: / /

Subject:

« مقاومت مصالح »

- ۱ سرفصل درس ۱
- ۲ تنش و محدودیت و تغییر شکل محدودیت
- ۳ کشش بار دو محوره و سه محوره
- ۴ تبدیل تنش و کشش (دایره مور)
- ۵ تنش در اعصاب
- ۶ برش در اعصاب

۱-۱ تنش

تنش: شدت نیروی وارد بر واحد سطح ناشی از انقباض در فیزیکی مقدارهای مفهومی برناک
 بلکه که عبارت از تقسیم نیرو بر واحد سطح است.

$$\sigma = \frac{P}{A}$$

$$\text{تنش} = \frac{\text{نیرو}}{\text{واحد سطح}}$$

این مفهوم ۲ محدودیت را در بر می گیرد.
 ۱ نیروی آن تا باید بر سطح محدود باشد.
 ۲ جهت نیرو در فشار همواره به سمت داخل است.
 تنش را با صرف یونانی σ و τ و به کمک دو اندیس تعریف می کنند.

جهت نیرو σ τ

حدهای کششی و فشاری

اندیس اول نشان دهنده جهت است که تنش در آن واقع است و اندیس دوم نشان دهنده جهت نیروی ایجاد کننده می باشد.
 تعریف دقیق ریاضی تنش رابطه زیر است.

$$\tau_{xy} = \lim_{\Delta A \rightarrow 0} \frac{\Delta F_{xy}}{\Delta A}$$

$$\tau = \lim_{\Delta A \rightarrow 0} \frac{\Delta F_{xy}}{\Delta A}$$

$$\tau = \lim_{\Delta A \rightarrow 0} \frac{\Delta P_{xy}}{\Delta A}$$

Date: / /

Subject:

روابط فوق مقادیر دقیق تنش نقطه‌ای را ارائه می‌کند که خواص شیبانه مانند ظاهری معمولاً با مقادیر تنش متوسط کنار می‌زنیم.

نکته: از آنجایی که هر عنصر با برادر برزغال آن (برابری که برصوف نمود است) معرفی می‌شود. اندیس اول این تنش را برعهده دارد و اندیس دوم جهت نیرو را نشان می‌دهد.

۱-۲ انواع تنش

بطور کلی تنش را به دو دسته تقسیم می‌کنند:

- ① تنش قائم (مخوری-برزغال): اگر نیرو عمود بر سطح مقطع وارد شود. ایجاد تنش مخوری می‌کند. این تنش با توجه به جهت نیرو به نوع تبدیل می‌شود. ایجاد تنش مخوری قائم.
- ② تنش برشی: اگر نیرو موازی با مقطع بر سطح اعمال شود تولید تنش برشی می‌کند.

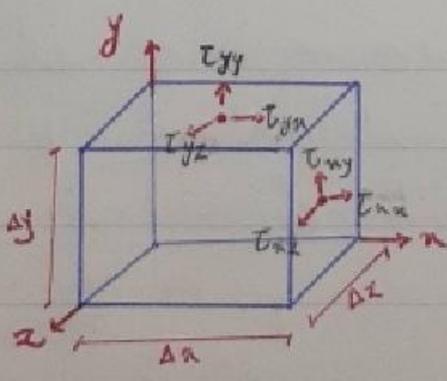
۱-۳ واحد تنش

از آنجایی که تنش نیروی وارد بر سطح است هر یابا متری که صورت آن نیرو و منحرف آن سطح باشد به عنوان واحد تنش معرفی می‌شود.

$$Kgf/cm^2 - t/m^2 - N/mm^2 - N/m^2$$

۱-۴ تانسور تنش

کلیدی حالات محفل تنش وارد بر یک جسم را تانسور تنش گوئیم.



$\begin{bmatrix} \tau_{xx} & \tau_{xy} & \tau_{xz} \\ \tau_{yx} & \tau_{yy} & \tau_{yz} \\ \tau_{zx} & \tau_{zy} & \tau_{zz} \end{bmatrix}$	$\tau_{xx} \rightarrow \sigma_x$
	$\tau_{yy} \rightarrow \sigma_y$
	$\tau_{zz} \rightarrow \sigma_z$
	تنش قائم
	تانسور تنش

Date / /

Subject:

تنش برشی در دو صفحه‌ای عمود بر هم همواره بصورت یک نواح عمل می‌کنند که از ... مقدار یک با هم برابر و جهت آن طوریست که با هم نزدیک می‌شوند یا از هم دور می‌شوند که در زیر این مسئله را اثبات می‌کنیم

نکته ۱: چنانچه مقطع هم توزیع تنش در مقطع بصورت یکنواخت صورت گیرد بایستی بار برکنار سطح مقطع وارد شود.

نکته ۲: اگر بار فوق بصورت کُشی به مقطع اعمال شود استناد از رابطه $\sigma = \frac{P}{A}$ و $\sigma = \frac{P}{A}$ میسر می‌گردد و تحلیل تنش کُشی می‌کند. در صورتی که بار بصورت کششی اعمال گردد بایستی مقطع چاق باشد. در غیر اینصورت جهت بروز پدیده‌ها در مقاطع لاغر فشاری بنام گانگی باید ملاحظاتی دیگری مدنظر قرار گیرد.

نکته ۳: اگر نسبت بشو حداقل مقطع به طول عمود کوچکتر از ۱۰ باشد مقطع لاغر است در غیر این صورت مقطع چاق است.

مثال: میل‌های تحت نیروی محوری ۱۰۲ تان را در نظر بگیرید. اگر تنش مجاز میل به 10 kg/cm^2 باشد اندازه قطر میل چقدر است؟

$$\sigma = \frac{P}{A} \rightarrow \sigma = \frac{P}{\pi r^2} \rightarrow \sigma = \frac{P}{\pi \left(\frac{d}{2}\right)^2}$$

$$\sigma = \frac{P}{\pi \frac{d^2}{4}} \rightarrow \sigma = \frac{4P}{\pi d^2}$$

$$10 = \frac{4 \times 10 \times 10^3 \text{ kgf}}{3.14 \times d^2}$$

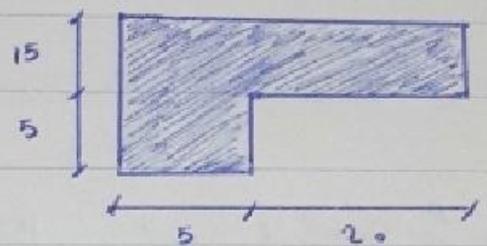
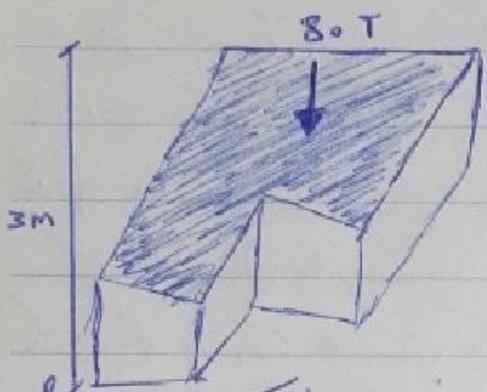
$$d^2 = \frac{4 \times 10 \times 10^3}{100 \times 3.14} = \frac{40000}{100 \times 3.14}$$

$$d^2 = 127.38 \rightarrow d = \sqrt{127.38} = 11.28 \text{ cm}$$

Date: / /

Subject:

مسئله: با توجه به شکل زیر:



الف - محل تأثیر بار 80 T را طوری محاسب کنید که توزیع تنش در مقطع یکدست باشد.
 ب - مقدار تنش حاصل از این نیرو را محاسب کنید.
 ج - آیا احتمال گشایش رخ می‌دهد.
 جدول الف: این بار 80 T بهر اینک توزیع تنش در آن یکدست باشد باید در مرکز سطح شکل وارد شود.

$$\bar{x} = \frac{\sum \bar{x}_i A_i}{\sum A_i} = \frac{(5 \times 5 \times 2.5) + (25 \times 15 \times 12.5)}{(5 \times 5) + (25 \times 15)}$$

$$\bar{y} = \frac{\sum \bar{y}_i A_i}{\sum A_i} = \frac{(5 \times 5 \times 17.5) + (25 \times 15 \times 7.5)}{(5 \times 5) + (25 \times 15)} = 8.12 \text{ cm}$$

$$\sigma = \frac{P}{A} = \frac{80 \times 10^3 \text{ Kj}}{400} = 200 \text{ Kj/cm}^2 \quad \text{جواب ب}$$

$$\frac{\sigma_{min}}{L} < \frac{1}{110} \quad \leftarrow \text{طول عضو} \quad \text{جواب ج}$$

$$\frac{5 \text{ کمترین تقاطع}}{300 \text{ تبدیل cm}} < \frac{1}{110} \rightarrow 0.016 < \frac{1}{110}$$

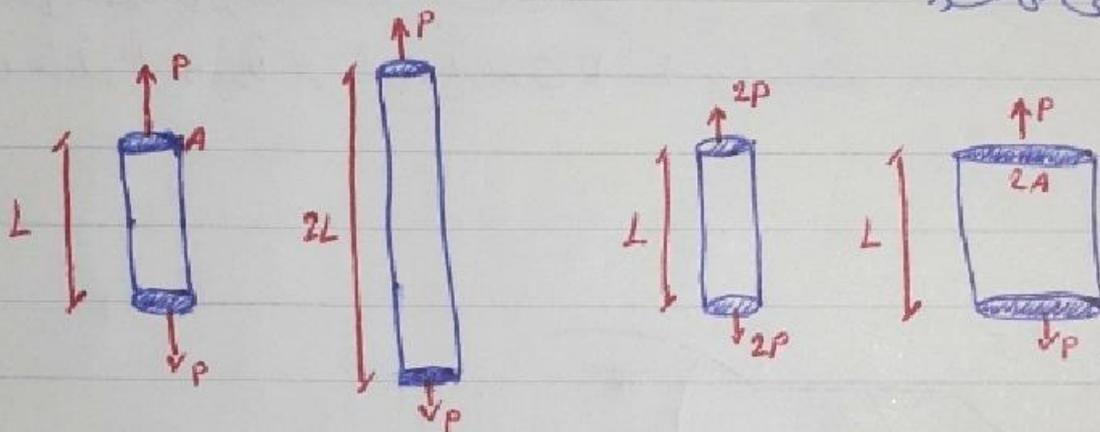
لازم احتمال گشایش وجود ندارد.

Date: / /

Subject:

5-1 تغییر شکل عمودی

نیروی است که همواره در راستای عمود وارد می‌شود.
 واقعیت رفتار مصالح را اجاب می‌کند که چنانچه چیزی نیرو وارد شود دیگر تغییر شکل
 (ک) دلتا می‌گردد. در این مقارنت مصالح ارتباط بین نیروها و تغییر شکل ناشی
 از آن بررسی می‌شود



5 تغییر شکل

2δ

δ . 5

اگر فرض کنیم فوق ایده‌ای در ذهن در مورد ارتباط نیروها عمودی و سطح مقطع و طول عضو
 ایلا می‌کند. اما چنانچه بطور مثال مقدار نیرو و مساحت برابر گردد اگر فرض کنیم فوق به تنهایی قادر
 به توصیف ارتباط بین موارد فوق نخواهد بود و چنانچه شکل سطح مقطع نیز تغییر کند
 ممکن است در نتایج حاصله تاثیر داشته باشد.
 می‌خواهیم پارامتری تعریف کنیم که با کمک آن نتایجی مستقل از شکل سطح مقطع و
 مقدار نیرو باشد.

6-1 کرنش (تغییر شکل نسبی)

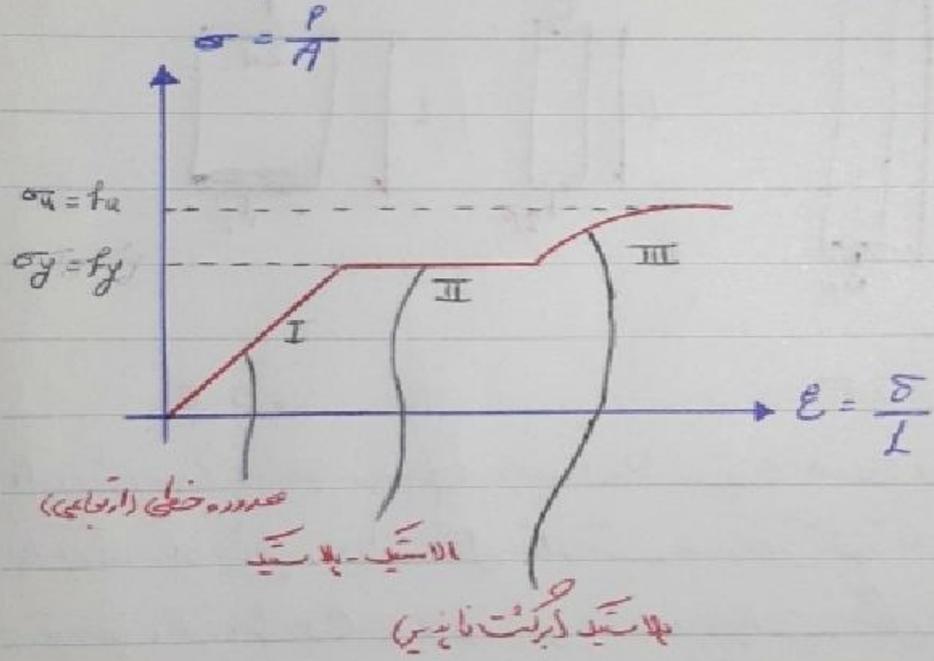
کرنش واحد ندارد. ϵ کرنش

Date: / /

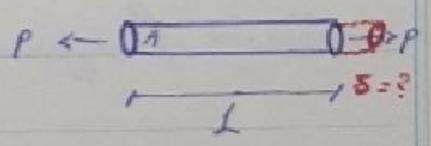
Subject:

7-1 اکرنایستی کششی مستقیم در فولاد

اکرنایستی کششی مستقیم یکی از ساده ترین و مهم ترین اکرنایستی در مقاومت مصالح است. هدف از انجام این اکرنایستی رسم نمودار تنش - کرنش به همراه ماده است. به همین منظور نمونه ای از ماده را تحت نیرو کششی P قرار داده و با اندازه گیری نیروی P طول اولیه L را در هر لحظه بدست می آوریم. این نمودار را معمولاً از شروع بارگذاری تا لحظه رسیدن به نقطه ماده رسم می کنند.



ناخطی بودن



$$\sigma = E \epsilon$$
 (نسبت ارتجاعی (کششی) ماده)

$$\frac{P}{A} = E \times \frac{\delta}{L} \rightarrow \frac{P}{A} = \frac{E \delta}{L} \Rightarrow \delta = \frac{PL}{EA}$$

نیروی محوری (کششی)
 تغییر شکل محوری
 نسبت ارتجاعی
 سطح مقطع

Date: / /

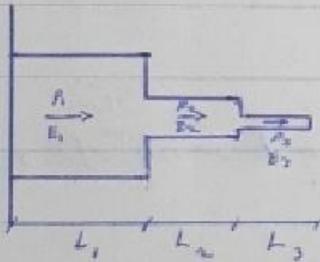
Subject:

نکته ۱. تنش که در آن فولاد دچار کشیدگی یا انفعال می شود تنش نهایی نامیده می شود. که با f_y نشان داده می شود.

نکته ۲. از آنجا که تغییر شکل در فولاد در خارج از محدوده الاستیک یا خطی بسیار بزرگ بوده و غیر قابل پذیرش است بنابراین در طراحی همواره سعی می شود که تنش موجود در فولاد همواره کمتر از تنش جاری شدن (تسلیم) باشد و تغییر شکل در فولاد بصورت برگشت پذیر رخ می دهد.

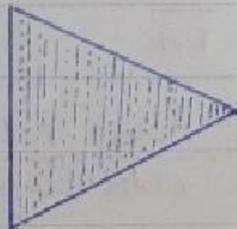
- استفاده از رابطه $\frac{PL}{EA}$ در صورتی میسر است که کلیه عوامل داخل در طول میله ثابت باشد. در صورت وجود تغییرات در طول میله ۲ حالت زیر در نظر می گیریم.

تغییر شکل پله ای:



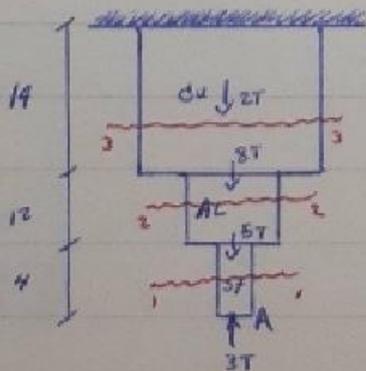
$$\epsilon = \sum_{i=1}^n \frac{PL}{EA}$$

تغییرات پیوسته:



$$\epsilon = \int \frac{P}{EA} dx$$

مثال ۱. مطلوبیت تعیین تغییر شکل انتهای میله زیر



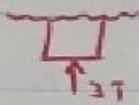
$$E_{cu} = 1.5 \times 10^6 \text{ kg/cm} \quad A_{cu} = 14 \text{ cm}$$

$$E_{AL} = 1.2 \times 10^6 \text{ kg/cm} \quad A_{AL} = 12 \text{ cm}$$

$$E_{st} = 2 \times 10^6 \text{ kg/cm} \quad A_{st} = 4 \text{ cm}$$

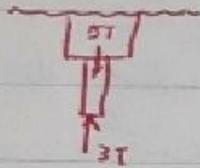
Date: / /

Subject



$$\sum F_y = 0 \rightarrow P_{1-1} + 3 = 0$$

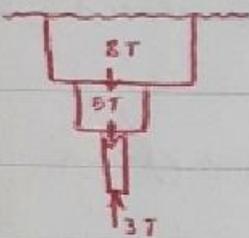
$$P_{1-1} = -3t$$



$$\sum F_y = 0 \rightarrow P_{2-2} - 5 + 3 = 0$$

$$P_{2-2} = 5 - 3 = 2t$$

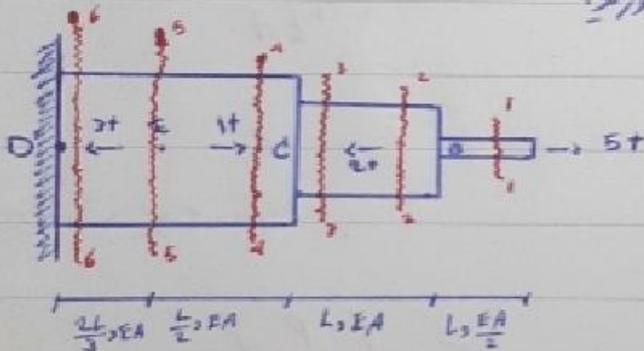
$$P_{2-2} = 2t$$



$$\sum F_y = 0 \rightarrow P_{3-3} = -8 - 5 + 3 = 0$$

$$P_{3-3} = 1t$$

مثال، تغییر شکل در سازه است با درجه

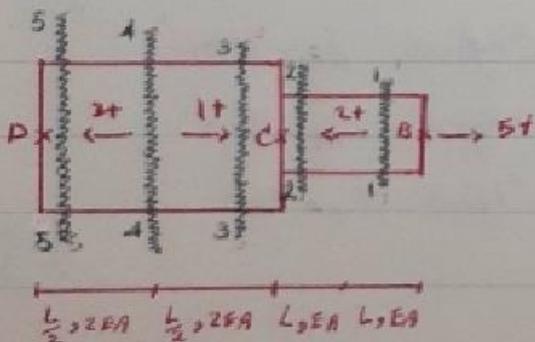


$$L = 2 \quad EA = 5 \times 10^7 \text{ kg/cm}^2$$

$$\sigma = \frac{PL}{EA}$$

$$\sigma = \sum_{i=1}^n \frac{P_i L_i}{E_i A_i} = \frac{P_1 L_1}{(EA)_1} + \frac{P_2 L_2}{(EA)_2} + \frac{P_3 L_3}{(EA)_3} + \frac{P_4 L_4}{(EA)_4} + \frac{P_5 L_5}{(EA)_5} + \frac{P_6 L_6}{(EA)_6}$$

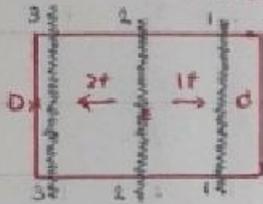
$$\sigma_A = \frac{5 \times 10^3 \times 200}{25 \times 10^7} + \frac{5 \times 10^3 \times 200}{5 \times 10^7} + \frac{3 \times 10^3 \times 200}{5 \times 10^7} + \frac{3 \times 10^3 \times 100}{1 \times 10^7} + \frac{4 \times 10^3 \times 100}{1 \times 10^7} + \frac{1 \times 10^3 \times 100}{1 \times 10^7} ?$$



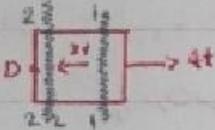
Date: / /

Subject:

$$\sigma_B = \frac{5 \times 10^2 \times 200}{5 \times 10^7} + \frac{3 \times 10^2 \times 200}{5 \times 10^7} + \frac{4 \times 10^3 \times 100}{100 \times 10^7} + \frac{1 \times 10^2 \times 100}{100 \times 10^7} = ?$$

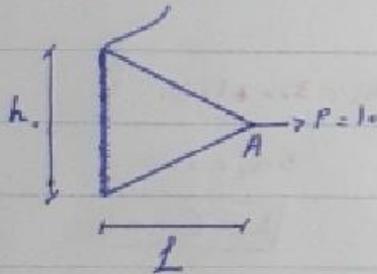


$$\sigma_C = \frac{3 \times 10^2 \times 200}{10 \times 10^7} + \frac{4 \times 10^3 \times 100}{10 \times 10^7} + \frac{1 \times 10^2 \times 100}{10 \times 10^7} = ?$$



$$\sigma_E = \frac{4 \times 10^2 \times 100}{100 \times 10^7} + \frac{1 \times 10^2 \times 100}{100 \times 10^7} = ?$$

تغییرات $t = 1 \text{ cm}$



مثال (تغییرات پوسته): جایابی نقطه A چقدر است!

$h_0 = 2 \text{ m}$

$L = 2 \text{ m}$

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

$\sigma_A = ?$

* باید به شکل می بینیم سطح مقطع پوسته را که تغییر می کند - لذا تغییرات پوسته پوسته پوسته است.

- برای حل مسئله یک امان مستطیلی را انتخاب می کنیم.

$$\frac{h_0}{L} = \frac{h}{x} \Rightarrow h = \frac{x h_0}{L}$$

$$EA \int_0^{L_0} \frac{P dx}{EA} = \int_0^{L_0} \frac{P dx}{E \cdot h \cdot t} = \int_0^{L_0} \frac{1 \times 10^3}{2 \times 10^4 \times \frac{x h_0}{L} \times 1} dx = \int_0^{L_0} \frac{1 \times 10^3 \times L}{2 \times 10^4 \times x h_0} dx$$

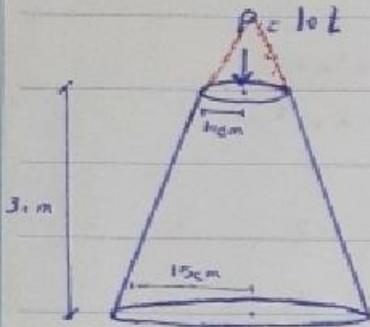
$$\frac{1 \times 10^3 \times L}{2 \times 10^4 \times t} \int_0^{L_0} \frac{dx}{x} \Rightarrow \frac{10^3 \times 2 \times 200}{2 \times 10^4 \times 1} \ln x \Big|_0^{L_0}$$

$$\frac{5}{1000} \ln 200$$

Date: / /

Subject:

مثال: در مخروط ناقص زیر تغییر شکل ناشی از محموله ناقص را می بینیم



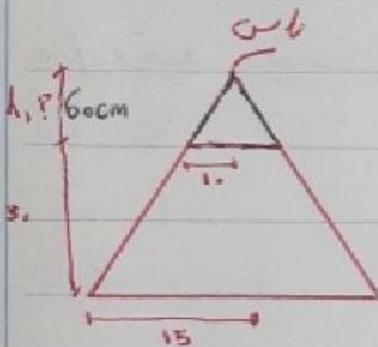
$$E S = 2 \times 10^6 \text{ kg/cm}^2$$

$$\int \frac{P dx}{EAx}$$

۱. در اینجا باید به شکل که سطح مقطع اکام - اکام تغییر می کند پس

تغییر شکل در حالت بیرون است.

۲. برای راحتی کار باس مورد نظر - باس مخروط را کامل در نظر بگیریم



$$\begin{matrix} 15 & 3.0 + h_1 \\ 10 & h_1 \end{matrix}$$

$$\Rightarrow 15 h_1 = 300 + 10 h_1$$

$$5 h_1 = 300$$

$$\boxed{h_1 = 60 \text{ cm}}$$

۳. همان راجه سطح πr^2 انتخاب می کنیم (برای یک کتون A_m و جابجایی آن در مخروط)

$$\begin{matrix} r_m & x \\ 10 & 60 \end{matrix} \Rightarrow r_m = \frac{10x}{60} \quad r_m = \frac{10x}{6}$$

$$A_m = \pi r^2 = \pi \left(\frac{x}{6} \right)^2 = \frac{\pi x^2}{36}$$

$$\int_0^9 \frac{P dx}{EAx} = \int_0^9 \frac{10 \times 10^3 dx}{2 \times 10^6 \times \pi \frac{x^2}{36}} = \int_0^9 \frac{36 \times 10^4}{2 \times 10^6 \times \pi} \frac{1}{x} dx = \frac{36 \times 10^4}{2 \times 10^6 \times \pi} \ln x \Big|_0^9$$

$$\int_0^9 0.05 x^{-2} dx = 0.05 \int_0^9 x^{-2} dx = x^{-2+1} \Big|_0^9 = -\frac{0.05}{x} \Big|_0^9$$

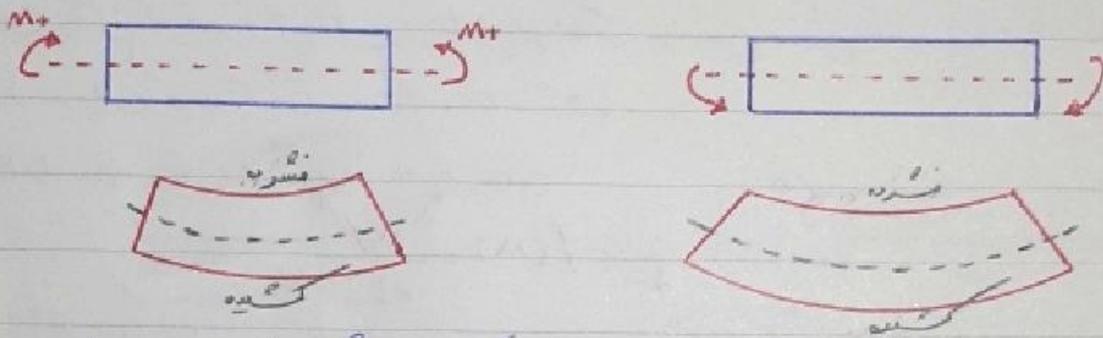
Date: / /

Subject:

$$= \frac{a^{-1}}{-1} = -\frac{1}{a^1} = -\frac{1}{a} \quad \left| \begin{array}{l} 90 \\ 60 \end{array} \right. \quad \left(-\frac{1}{90} - \frac{1}{60} \right) = \frac{1}{90} + \frac{1}{60} = ?$$

مضرب دوم - مضرب در اعصاب!

مقدمه: قبل از هر چیزی می‌باید نمونه‌ی ایجاد ضربه در اعصاب را بررسی کنیم.



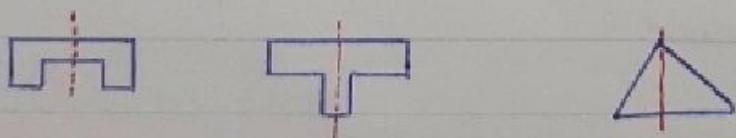
لنگر را مثبت در نظر می‌گیریم که زیر بند ضربه (تا) است که بر مرکز سطح قرار می‌گیرد و کشیده می‌شود و قسمت‌های بالایی کار ضربه می‌شود و در لنگر منفی لنگر است.

فرضیات ضربه

باید اصل استقامتی تنش ضربه ابتدا یکسری فرضیات را مطرح نموده و بر مبنای این فرضیات مسائل ضربه را حل می‌کنیم.

۱- مقدار همگن بوده و افتاد مصالح به کشش و منقبض یکسان است. یعنی اینکه جنس واحد یکی باشد که اگر یکی نبودند سطح کشش و منقبض مقابل جنس مصالح را یکی می‌کنیم.

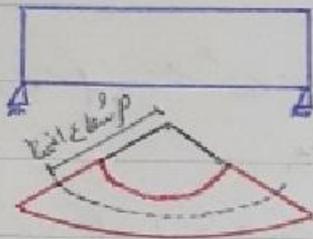
۲- ضربه‌ی مقطع دارای حداقل یک محور تقارن است که در این صفت وارد می‌شود که ضربه همگن و برای هر محور تقارن صورت می‌گیرد.



Date: / /

Subject:

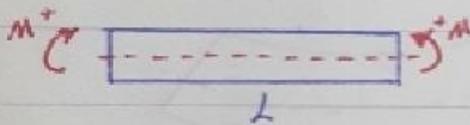
3. شعاع انحنای حاصل از ضربه بسیار بزرگ است درجه انحنای بیشتر باشد شعاع انحنای کوچک تر است



شعاع انحنای

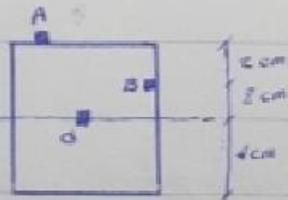
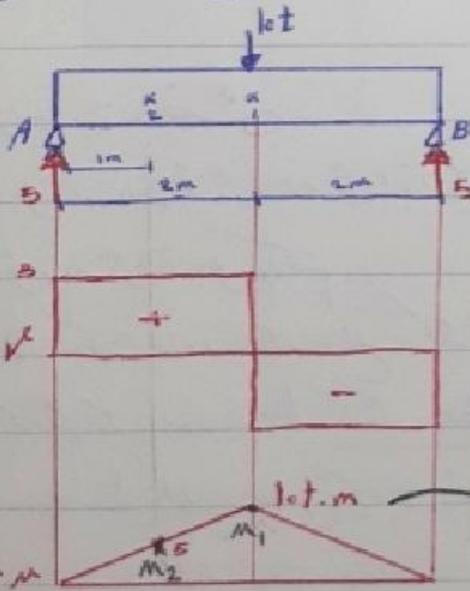
شعاع انحنای ۱ انحنای ۲

۴. از آنجایی که معمولاً در کمانده ضربه و محدود دارد برای تغییرش با شعاع انحنای کم صرف نظر کنیم.
 ۵. شعاع انحنای کم کنیم که تغییر شکل در حاصل از ضربه در ارتفاع مقطع صورت خطی تغییر کند یعنی (برقاری قانون هوب $\sigma = E \cdot \epsilon$)



فایده نظام مورد نظر تا انحنای لنگر ضربه
 $\sigma = f(M) = \frac{M \cdot y}{I}$
 نشان ضربه
 شعاع انحنای که مقطع حول مرکز شعاع

مثال ۱. مطلوب است گراف تنش ضربه در مقاطع A و B و C و در تیرهای A B C مقطع



$M_1 = 10t.m$

$M_2 = 5t.m$

$10 \times 10^3 \text{ Kg} \times \text{cm} \Rightarrow 10^5$

$I_m = \frac{bh^3}{12} = \frac{5 \times 8^3}{12} = 213.33 \text{ m}^4$

Date: / /

Subject:

$$\sigma_{1A} = \frac{m_{1A}}{I_m} = \frac{10 \times 10^5 \times 4}{213.3} = 18752.9 \text{ kg/m}^2$$

$$\sigma_{1B} = \frac{m_{1B}}{I_m} = \frac{10 \times 10^5 \times 2}{213.3} = 7128.53 \text{ kg/m}^2$$

$$\sigma_{1C} = \frac{m_{1C}}{I_m} = \frac{10 \times 10^5 \times 0}{213.3} = 0$$

$$\sigma_{2A} = \frac{m_{2A}}{I_m} = \frac{5 \times 10^5 \times 4}{213.3} = 9376.46 \text{ kg/m}^2$$

$$\sigma_{2B} = \frac{m_{2B}}{I_m} = \frac{5 \times 10^5 \times 2}{213.3} = 4686.46 \text{ kg/m}^2$$

$$\sigma_{2C} = \frac{m_{2C}}{I_m} = \frac{5 \times 10^5 \times 0}{213.3} = 0$$

خشش در تقاطع مرکب از چند ماده

در فرضیات مرسوم طول به خشش ممکن چون مقطع یک سرط استی برای حل مسئله خشش بوده، ضایع مصالح بکار رفته در مقطع از چند جنس تشکیل شده باشند به کمک تکنیک مقطع معادل ابتدا کلیدی مواد را به یک جنس تبدیل می کنیم که در این صورت تنش مورد نیاز برقرار گردد دیده است.

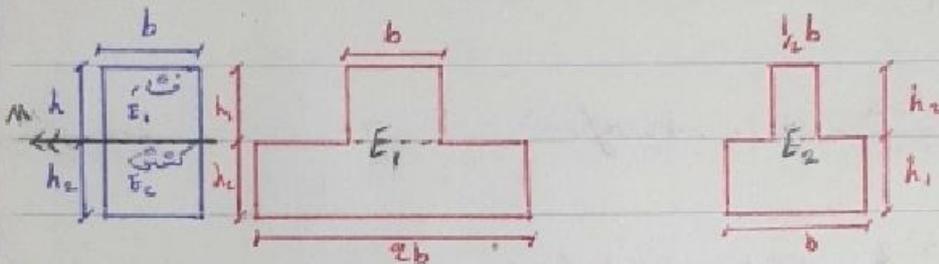
مراحل حل خشش برای تقاطع مرکب:

1- یکی از مواد را به عنوان ماده ی مبدا در نظر گرفته ضایع مواد را به ماده ی مبدا تعریف می کنیم.
 2- در این راستا ضایع تبدیل کردن مواد می باشد.
 3- ابتدا باید جهت تنش خشش را مشخص کنیم چون تنش به ارتفاع تارهای ضایع می باشد بنابراین تغییر ابعاد مقطع در جهت تنش انجام می گیرد.

Date: / /

Subject:

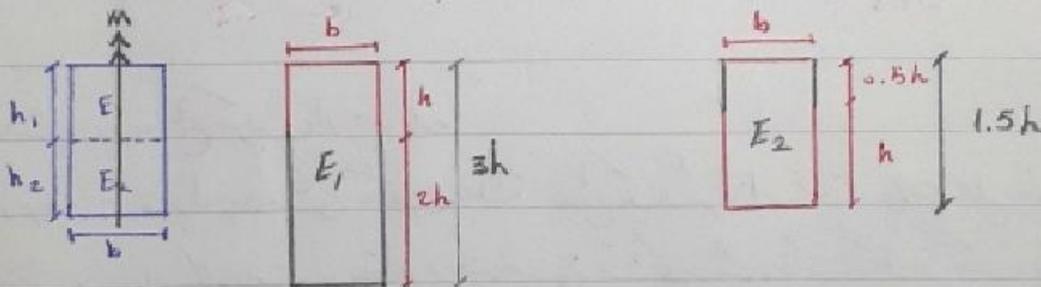
2. محور ضعیف مقطع معادل را تعیین و همان اینرسی را نسبت به آن محاسب می کنیم.
3. تنش در ارتفاع مقطع به کمک رابطه $m = \frac{d_{max}}{I}$ تعیین می کنیم.
4. برای اسیب به مقادیر واقعی تنش - تنش در نسبت $\frac{e_2}{e_1}$ و $\frac{e_3}{e_1}$ ضرب می کنیم. (e_1 مادی میانه است)



$E_2 = 2E_1$

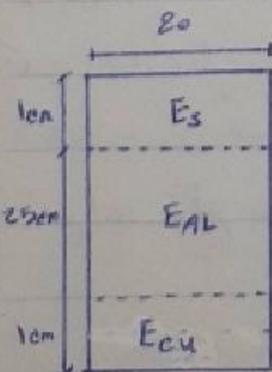
$n = \frac{E_2}{E_1} = \frac{2E_1}{E_1} = 2$

$n = \frac{E_1}{E_2} = \frac{E_1}{2E_1} = \frac{1}{2}$

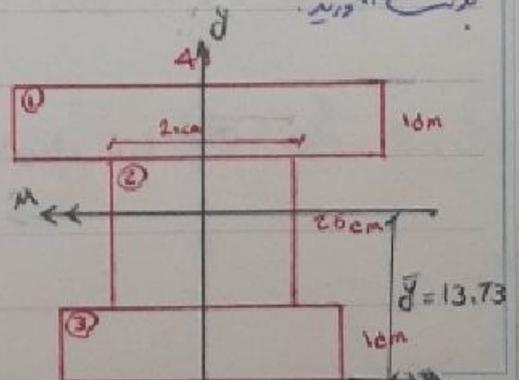


$n = \frac{E_2}{E_1} = \frac{2E_1}{E_1} = 2$

مثال: اگر تیر ضعیف دارد بر مقطع 5t.m باشد مطلوب است حرکت تنش در فولاد، مس و آلومینیوم با بدست آید.



$E_s = 2 \times 10^7 \text{ kg.cm}^2$
 $E_{AL} = 1 \times 10^7 \text{ kg.cm}^2$
 $E_{Cu} = 1.5 \times 10^7 \text{ kg.cm}^2$
 $M = 5t.m$



نسبت به محور \bar{x} است پس $\bar{x} = 0$

Date: / /

Subject:

$$\epsilon_{\text{نولاد}} = \frac{E_s}{E_{AL}} = \frac{E \times 10^6}{1 \times 10^6} = 2$$

$$\epsilon_{\text{س}} = \frac{E_{Cu}}{E_{AL}} = \frac{1.5 \times 10^6}{1 \times 10^6} = 1.5$$

نقطه ثقل مقطع

$$\bar{y} = \frac{\sum \bar{y}_i A_i}{\sum A_i} = \frac{(40 \times 1 \times 26.5) + (20 \times 25 \times 13.5)(1 \times 30 + 0.5)}{(40 \times 1) + (20 \times 25) + (1 \times 30)} = 13.73 \text{ cm}$$

$$I_{xc} = I_m + Ad^2 \rightarrow y - \bar{y}$$

$$I_{xc} = \left(\frac{40 \times 1^3}{12} + (40 \times 1)(12.75)^2 \right) + \left(\frac{20 \times 25^3}{12} + (20 \times 25)(0.23)^2 \right) +$$

$$\left(\frac{30 \times 1^3}{12} + (30 \times 1)(13.23)^2 \right) = I_{xc} = 37847.9 \text{ cm}^2$$

$$(\sigma_{\text{max}})_{AL} = \frac{M \cdot y_{\text{max}}}{I_m} = \frac{5 \times 10^5 \text{ kg} \cdot \text{cm} \times 12.73}{37847.9} = 168.17 \text{ kg} / \text{cm}^2$$

$$(\sigma_{\text{max}})_s = \frac{M \cdot y_{\text{max}}}{I_m} \times 2 = \frac{5 \times 10^5 \times 13.27}{37847.9} \times 2 = 350.61 \text{ kg} \cdot \text{cm}^2$$

$$(\sigma_{\text{max}})_{cu} = \frac{M \cdot y_{\text{max}}}{I_m} \times 1.5 = \frac{5 \times 10^5 \times 13.73}{37847.9} \times 1.5 = 272.07 \text{ kg} \cdot \text{cm}^2$$

فصل سوم - برش در اعضا

اگر در یک مقطع نیروی برشی قرار گیرد (نیروی که مورد برش است) در آن ایجاد تنش برشی تا (تاوا) که از آن بزرگتر نمیگردد.

نیروی برشی در هر سطح

$$T = \frac{VQ}{I_m t}$$

گشتاده اول سطح (نگواستاتیک)

عمق (بهدا) مقطع

مکان ایزو استاتیک مقطع

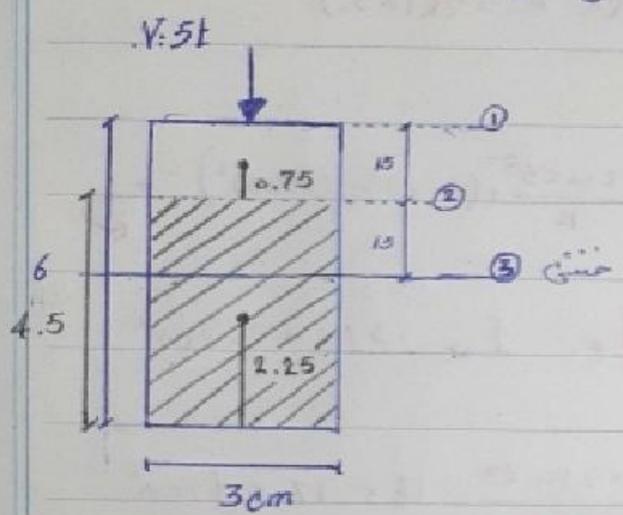
تار فضایی

Date: / /

Subject:

$A \cdot \bar{y} = Q$ ← فاصلہ مرکز سطح سے تا تاہر ضلعی
 سطح مقطع

مثلاً: تنش برشی تاہر تاہر تین سیدہ در شکل زیر حاصل ہو گیا ہے



$$\sigma = \frac{PQ}{I \cdot t} = \frac{P_n (A \cdot \bar{y})}{I \cdot t}$$

$$I_n = \frac{bh^3}{12}$$

بالاں تاہر کا $\frac{5 \times 10^3 \text{ kg} \cdot \text{m} \cdot \text{m}}{}$
 پائین تاہر کا $\frac{5 \times 10^3 \text{ kg} \cdot \text{m} \cdot \text{m}}{(18 \text{ m})} = 0$

$$\sigma_2 = \frac{P_n (A \cdot \bar{y})}{I_n \cdot t} = \frac{5 \times 10^3 \times (30 \times 2.25)}{\frac{3 \times 6^3}{12} \times 3} = 312.5 \text{ kg}$$

$$\sigma_3 = \frac{P_n (A \cdot \bar{y})}{I_n \cdot t} = \frac{5 \times 10^3 \text{ kg} \cdot \text{m} \cdot \text{m} (3 \times 3 \times 1.5)}{\frac{3 \times 6^3}{12} \times 3} = 416.66 \text{ kg}$$

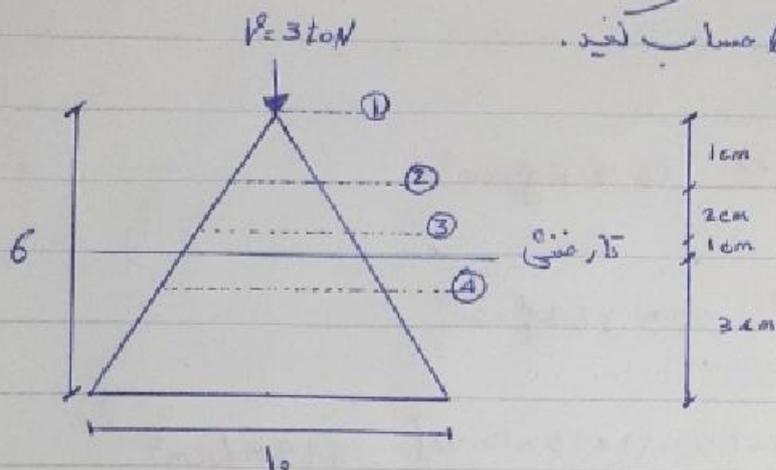
نتیجہ: 1

1- تنش برشی ہر سیدہ ترین فاصلہ تاہر ضلعی صفراست (مکمل تنش ضلعی)
 2- تنش برشی باہر مقاطعی کہ طرف یا پھار ان حالت است یا باجوکت ہر
 طرف تاہر ضلعی از طرف (بریں یا پھار) کم شود برہر تاہر ضلعی بیشتر مقدار است

Date: / /

Subject:

مثال: تنش برشی MAX و حساب کنید.



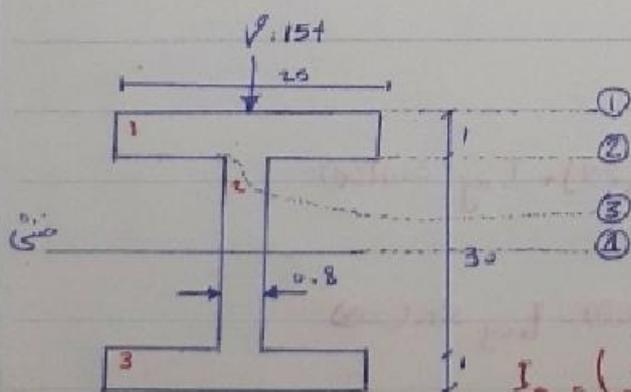
$$T_1 = \frac{PQ}{It} = \frac{3 \times 10^3 \times (0.0)}{It} = 0 \quad T_1 = 0$$

$$T_2 = \frac{PQ}{It} = \frac{3 \times 10^3 \times (\frac{1}{2} \times 4 \times 1.6 \times 3.33)}{\frac{1 \times 6^3}{36} \times 3.6} = 83.2 \text{ kgf } T_2$$

$$T_3 = \frac{3 \times 10^3 \times (\frac{1}{2} \times 5 \times 3 \times 2)}{\frac{1 \times 6^3}{36} \times 5} = 15. \text{ kgf } T_3$$

$$T_4 = \frac{3 \times 10^3 \times (\frac{1}{2} \times 4 \times 6.66 \times 1.33)}{\frac{1 \times 6^3}{36} \times 6.66} = 13.3 \text{ kgf } T_4$$

مثال: تنش برشی MAX و حساب کنید.



$$I_x = \left(\frac{25 \times 1^3}{12} + (25 \times 1)(15.5)^2 \right) \times 2 + \left(\frac{0.8 \times 30^3}{12} + (30 \times 0.8) \times 0 \right) = 13816.7 \text{ cm}^4$$



Date: / /

Subject:

$$\tau_{01} = \frac{15 \times 10^3 \times (-0.8)}{56}$$

$$\tau_{02} = \frac{15 \times 10^3 \times (1 \times 25 \times 15.5)}{13816.7 \times 25} = 16.8 \text{ kgf/cm}^2$$

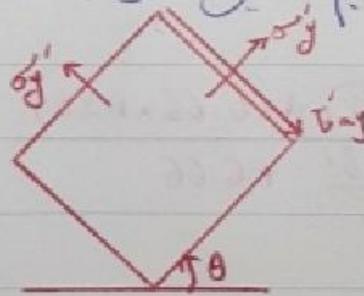
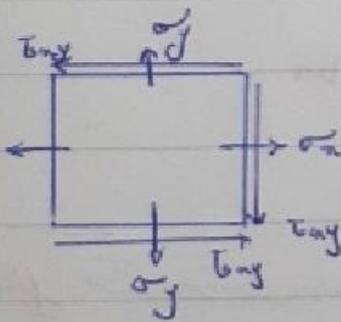
$$\tau_{03} = \frac{15 \times 10^3 \times (1 \times 25 \times 15.5)}{13816.7 \times 0.8}$$

$$\tau_{04} = \frac{15 \times 10^3 \times [(15 \times 0.8 + 7.5) + (1 \times 25 \times 15.5)]}{13816.7 \times 0.8} = 648 \text{ kgf/cm}^2$$

فصل چهارم - تغییرات تنش و کرنش (طایفه دوم)

تعیین تنش صفحه ای

فرض کنید المانی به صورت زیر داده شده باشد و مولفه های σ_x ، σ_y ، τ_{xy} بر حسب کوپن نشان داده شده است. جهت است. حال اگر این المان را به سمت منتهای اختلاف مقربا برسانیم (پیرامون یک نقطه) به صورت σ'_x ، σ'_y ، τ'_{xy} در آن داده شده است.



$$\sigma'_x = \frac{\sigma_x + \sigma_y}{2} + \frac{\sigma_x - \sigma_y}{2} \cos(2\theta) + \tau_{xy} \sin(2\theta)$$

$$\sigma'_y = \frac{\sigma_x + \sigma_y}{2} - \frac{\sigma_x - \sigma_y}{2} \cos(2\theta) - \tau_{xy} \sin(2\theta)$$

$$\tau'_{xy} = -\frac{\sigma_x - \sigma_y}{2} \sin(2\theta) + \tau_{xy} \cos(2\theta)$$

Date: / /

Subject:

نکته: اگر θ ساکنند پیرضه علامت θ منفی می شود.

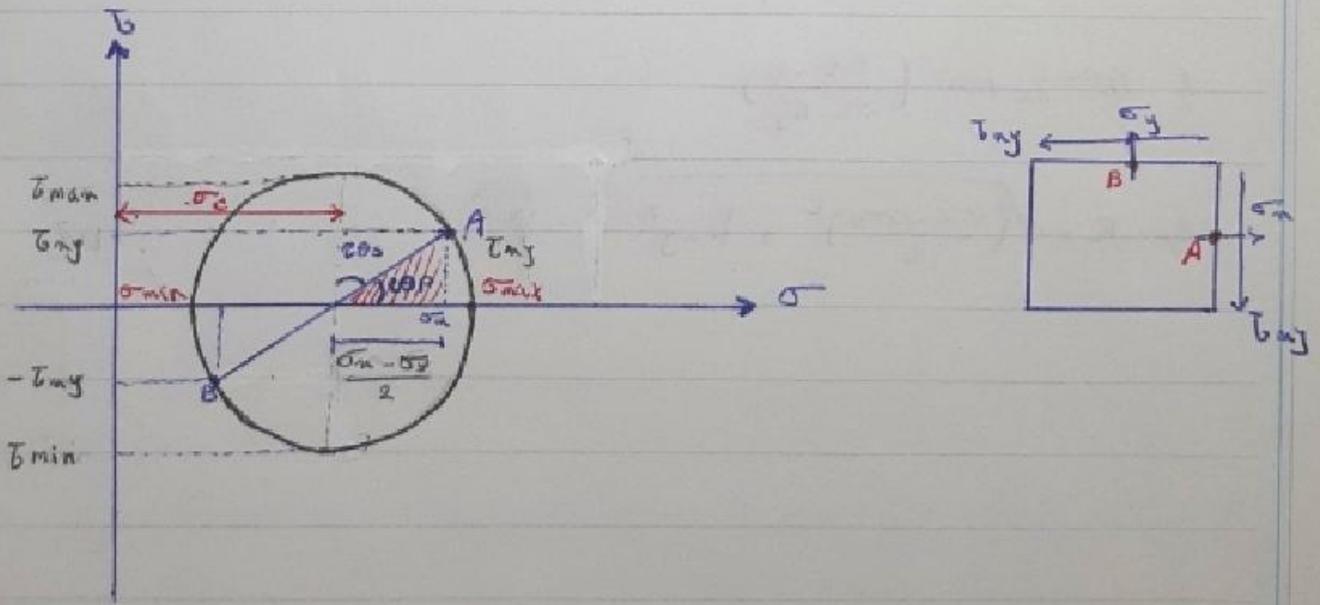
تنش هر قائم - نزول σ_x, σ_y
تنش برشی τ_{xy}

طریقه کشیدن دایره مور:

- قرار دادن:

۱. تنش هر قائم کششی مثبت است و منهای منفی
۲. اگر تنش برشی همان θ ساکنند پیرضه نسبت است در نیمه انقباض منفی است
۳. پیرضه همان به اندازه θ باریک است با پیرضه 2θ در دایره مور.

نکته: در ترسیم دایره مور یک محور مختصات داریم که محور افقی مربوط به تنش هر قائم و محور قائم مربوط به تنش هر برشی است



θ_1 : زاویه ای که همان می پیرضه تنش برشی به بیشترین مقادیر است.

θ_2 : زاویه ای که همان می پیرضه برشی به منفی است.

زاویه محور اصلی

2.

Date: / /

Subject:

منقول عن الأستاذ محمد

$$1, \tau_{max} = R$$

$$2, \tau_{min} = -R$$

$$3, \sigma_c = \frac{\sigma_x + \sigma_y}{2}$$

$$4, \sigma_{min} = \sigma_c - R$$

$$5, \sigma_{max} = \sigma_c + R$$

$$6, 2\theta_P + 2\theta_S = 90 \xrightarrow{\div 2} \theta_P + \theta_S = 45^\circ$$

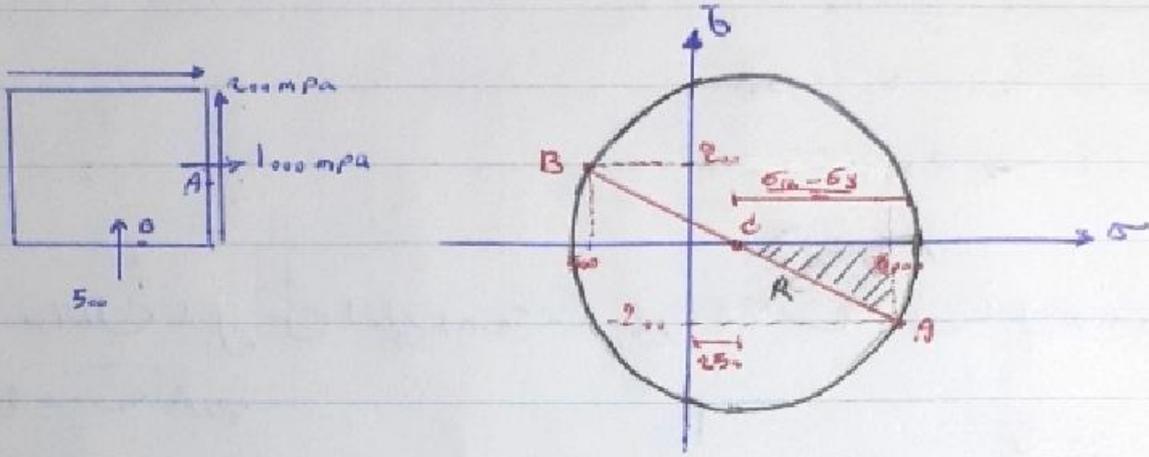
$$7, \theta_P = \frac{1}{2} \tan^{-1} \left(\frac{2\tau_{xy}}{\sigma_x - \sigma_y} \right)$$

$$8, R = \sqrt{\left(\frac{\sigma_x - \sigma_y}{2} \right)^2 + \tau_{xy}^2}$$

Date: / /

Subject:

مثال: با توجه به شکل زیر تمام پارامترهای طایفه مورد نیاز است را در برید.



$$\sigma_c = \frac{\sigma_x + \sigma_y}{2} = \frac{1000 + 500}{2} = 750$$

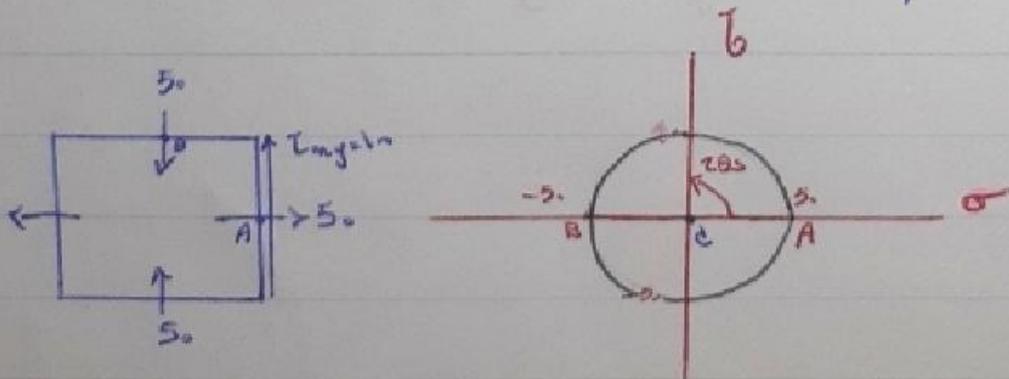
$$R = \sqrt{\left(\frac{\sigma_x - \sigma_y}{2}\right)^2 + (\tau_{xy})^2} = \sqrt{\left(\frac{1000 - 500}{2}\right)^2 + (200)^2} = R = \sqrt{(250)^2 + 40000} = 776.2$$

$$\tau_{max} = R = 776.2$$

$$\sigma_{max} = \sigma_c + R = 750 + 776.2 = 1526.2$$

$$\sigma_{min} = \sigma_c - R = 750 - 776.2 = -26.2$$

مثال: طایفه مورد نیاز زیر را رسم کنید و بیشترین و کمترین Max و Min چقدر است؟



Date: / /

Subject:

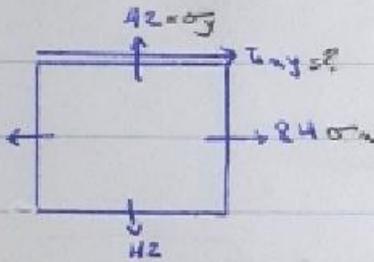
$$\sigma_{max} = R = 5$$

$$\sigma = \frac{\sigma_{max} + \sigma_{min}}{2} = \frac{5 + 5}{2} = 5$$

$$\sigma_{min} = \sigma_c - R = 5 - 5 = 0$$

$$28(5) = 9 \rightarrow \theta = 45 \Rightarrow \theta P = 0$$

شکل در الفان مقابل تنش اصلی (σ_{min}) برابر با 28 است تنش اصلی σ_{max} و تنش برگی
با را بدست آورید.



$$\sigma_{max} = \sigma_c + R$$

$$= 53 + 35 = 98$$

$$\sigma_c = \frac{\sigma_x + \sigma_y}{2} = \frac{84 + 42}{2} = \frac{126}{2} = 63$$

$$\sigma_{min} = \sigma_c - R$$

$$28 = 63 - R \rightarrow R = 63 - 28 = 35 = \tau_{max}$$

$$R = \sqrt{\left(\frac{\sigma_x - \sigma_y}{2}\right)^2 + \tau_{xy}^2}$$

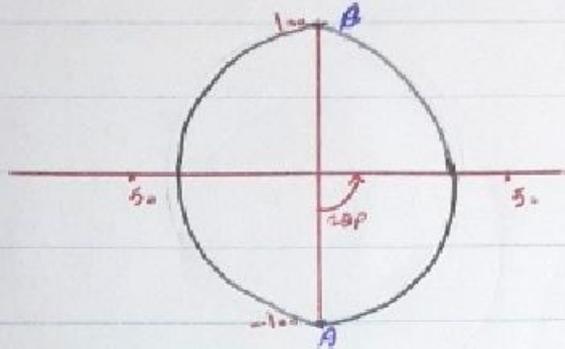
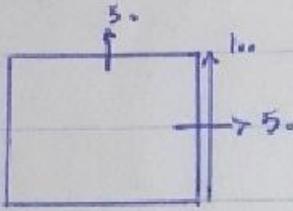
$$35 = \sqrt{\left(\frac{84 - 42}{2}\right)^2 + \tau_{xy}^2}$$

$$1225 = 441 + \tau_{xy}^2 \rightarrow 784 = \tau_{xy}^2 \rightarrow \tau_{xy} = \sqrt{784} = 28$$

Date: / /

Subject:

مثال: طایفه مورد القاب زیر را رسم کنید.



$$R = 100 = \tau_{max}$$

$$\sigma_{min} = \sigma_c - R$$

$$50 - 100 = -50$$

$$\sigma_{max} = \sigma_c + R = 50 + 100 = 150$$

$$2\theta_P = 90^\circ \rightarrow \theta_P = 45^\circ \quad \theta_{s=0}$$