



دانشگاه صنعتی شریف

دانشکده مهندسی و علم مواد

آزمایشگاه خواص مکانیکی مواد

آزمایش شماره 3 :

آزمایش خمش

نگارش :

پیام مرادی بانیارانی

**98107728**

گروه :

**دوشنبه ساعت 13:30 تا 16:30**

اساتید :

دکتر سیامک سراج زاده

مهندس جعفر مهدی اخگر

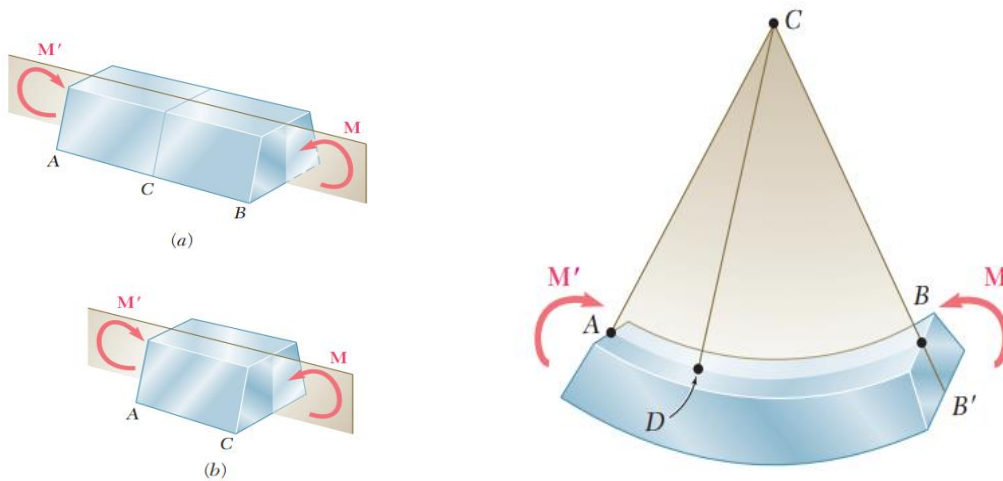
تاریخ انجام آزمایش :

**1401/01/15**

## عنوان آزمایش و آزمایش خاص

با در نظر گرفتن فرضیات زیر چگونگی خمش کمان تیر در این آزمایش مورد بررسی واقع می شود.

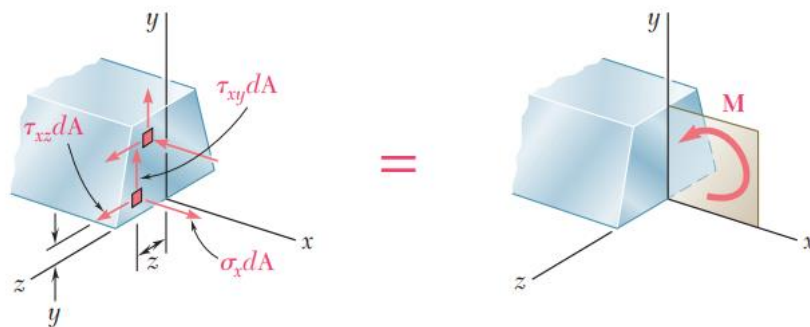
- 1- مقاطع صفای تیر به صورت صفحه باقی می ماند.
- 2- جسم بصورت خطی بوده و از قانون هوک پیروی می کند.
- 3- تیر در ابتدا مستقیم بوده و دارای سطح مقطع یکسان است.
- 4- مدول کشسان در فشار و کشش یکسان است.
- 5- صفحه باردهی شامل یک محور اصلی از مقطع تیر می باشد و بار اعمالی عمود بر محور طول تیر وارد می شود.



شکل 1.1 قبل و بعد از اعمال نیروی خمشی بر روی تیر

همان طور که در شکل بالا مشخص است، قرار است به تیری با سطح مقطع مشخص نیرویی وارد شود که باعث خم شدن تیر می شود.

در شکل زیر نتایج از آنجمله که بر سطح مقطع تیر اتفاق افتد نشان داده شده است.



شکل 1.2 نیروی های وارده بر سطح مقطع تیر

همانطور که از علم استاتیک می دانیم، معادله نتیجه دو نیروی مخالف هم می باشد و می توان آنرا به صورت خطی رادربجست  
 داشته باشیم باید جمع نیروها در جهات دیگر صفر شود. از طرفی جسم از جای خود حرکت نمی کند و نیروی  
 $\sigma_x dA$  در راستای محور  $x$  باید صفر شود.

$$\int \sigma_x dA = 0 \quad (1-1)$$

در جهت محور  $x$

از طرفی همانطور که اشاره کردیم، معادله در راستای  $z$  باید صفر شود. پس معادله حول محور  $y$  باید صفر شود.

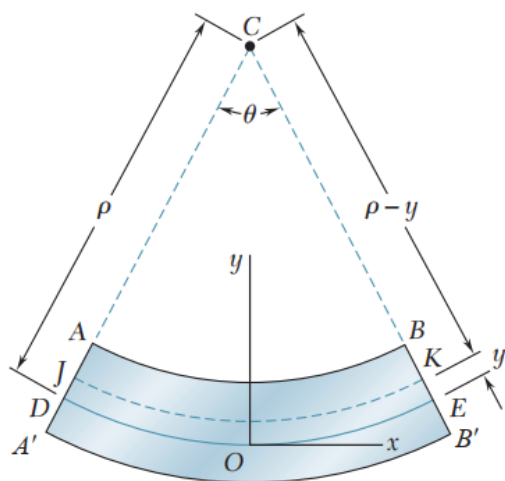
$$\int z \sigma_x dA = 0 \quad (1-2)$$

معادله حول محور  $y$

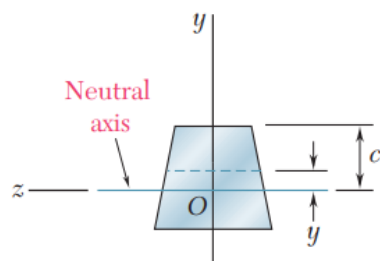
اما همانطور که می توان از شکل فهمید معادله در راستای محور  $z$  یا همان حول محور  $x$  صفر نیست و برابر  
 با  $M$  می باشد. پس

$$\int (-y \sigma_x dA) = M \quad (1-3)$$

معادله حول محور  $x$



(a) Longitudinal, vertical section  
(plane of symmetry)



(b) Transverse section

شکل 1.3 نمایش سطح مقطع تیر و تیر خم شده به همراه اسم گذاری مکان های مختلف تیر



همانطور که در تصویر بالا مشاهده می‌کنیم، در اثر اعمال نیروی کششی، تنش در صفحات مختلف نیز متفاوت می‌باشد به گونه‌ای که ما در کف این تیر بیشترین تنش کششی و در داخل خم تیر، بیشترین تنش فشاری را شاهد هستیم. حال در ادامه قصد داریم که تنش‌های به وجود آمده از اعمال نیروی کششی را در هر نقطه و یا صفحاتی از صفحات تیر بدست بیاوریم.

به این نکته باید توجه کنیم که بین بیشترین تنش کششی و بیشترین تنش فشاری، صفحاتی وجود دارد هیچ تنش به آن اعمال نمی‌شود، به این صفحه، صفحه خنثی می‌گوییم. در شکل بالا صفحه DE صفحه خنثی می‌باشد. در ادامه قصد داریم تنش‌های به صفحه AC وارد می‌شود را محاسبه کنیم. همان‌گونه که تیر خم می‌شود، یک شعاع انحنایی در آن به وجود می‌آید که مرکز این انحناء در نقطه C می‌باشد. طول صفحه خنثی (DE) را می‌توان به صورت زیر نوشت:

$$L = \rho \theta \quad (1-4)$$

که در آن L همان طول DE و  $\rho$  شعاع کمان DE می‌باشد. حال طول کمان AC که با کمان DE فاصله ی دارد را به صورت زیر محاسبه می‌کنیم:

$$L' = (\rho - y) \theta \quad (1-5)$$

از آنجایی که قبل از خم شدن تیر طول کمان AC با DE یکسان بوده و حالا به ازای خم شدن متفاوت است، این اختلاف را به صورت زیر تعریف می‌کنیم.

$$\delta = L' - L \quad (1-6)$$

حال با جایگزینی روابط (1-4) و (1-5) در رابطه (1-6) خواهیم داشت:

$$\delta = (\rho - y) \theta - \rho \theta = -y \theta \quad (1-7)$$

حال اگر  $\delta$  را به طول اولیه AC که همان DE است تقسیم کنیم که تنش را خواهیم داشت که تنش در راستای طولی را، که تنش طولی می‌نامیم و داریم:

$$\epsilon_x = \frac{\delta}{L} = \frac{-y \theta}{\rho \theta} \Rightarrow \boxed{\epsilon_x = -\frac{y}{\rho}} \quad (1-8)$$

علامت منفی در رابطه (۸-۱) بیان خاطرات که موجب نشان داده شد معان را مثبت در نظر گرفته ایم پس صفحه ای که در بالای صفحه خنثی باشد دچار فشار و در نتیجه کم شدن طول و یا منفی شدن کرنش می شود.

با توجه به فرضی که در ابتدای بحث انجام دادیم، فرض شعاع  $\perp$  که در آن مقاطع صفحه ای گیر به صورت صفحه باقی ماند پس تغییر شکل یکسانی در همه صفحات حوضی با صفحه تقارن خواهیم داشت. بنابراین بنا بر این رابطه (۸-۱) در همه جا صادق باشد. بنابراین می توان نتیجه گرفت که کرنش نرمال طولی  $(\epsilon_x)$  به صورت خطی با فاصله گرفتن از صفحه خنثی تغییر می کند.

در زمانی که ما یک جسم خود را بر سر که  $z$  یعنی فاصله صفحه خنثی از صفحه ای که ما قصد اندازه گیری تنش در آن را داریم به بیشترین مقدار خود برسانیم پس بیشترین فاصله از صفحه خنثی مربوط به صفحات انتهایی خم، یعنی بیشترین  $z$  خم و درونی ترین  $z$  خم می باشد. اگر این فاصله را با  $c$  نمایش دهیم خواهیم داشت:

$$\epsilon_m = \frac{c}{\rho} \quad (1-9)$$

که در رابطه با  $\epsilon_m$ ، بیشترین کرنش ممکن را نشان می دهد.

حال با جایگزینی  $m$  از رابطه با  $c$  در رابطه (۸-۱) خواهیم داشت:

$$\left. \begin{aligned} \epsilon_x &= -\frac{y}{\rho} \\ \rho &= \frac{c}{\epsilon_m} \end{aligned} \right\} \Rightarrow \boxed{\epsilon_x = -\frac{y}{c} \epsilon_m} \quad (1-10)$$

حال قصد ما استفاده از رابطه (۱۰-۱) در قانون هوک می باشد چرا که قصد ما از این آزمایش خنثی الاستیک است. با توجه به رابطه هوک و رابطه (۱۰-۱) داریم:

$$\left. \begin{aligned} \sigma_x &= E \epsilon_x \\ E \epsilon_x &= -\frac{y}{c} (E \epsilon_m) \end{aligned} \right\} \Rightarrow \sigma_x = -\frac{y}{c} \sigma_m \quad (1-11)$$

با توجه به رابطه (۱۱-۱) می توان گفت که کرنش نرمال، با فاصله گرفتن از صفحه خنثی به طور خطی تغییر می کند. چرا که در این رابطه  $\sigma_m$  و  $c$  اعداد ثابت و فقط  $y$  متغیر است.



حال با استفاده از روابطی که در ابتدا به آنگار رسیدیم یعنی روابط (1-1)، (1-2)، و (1-3) قصد داریم دیدن کنیم از روی معادله وارد به تیر را داریم. با توجه به رابطه (1-1) خواهیم داشت:

$$\int \sigma_x dA = \int \left(-\frac{y}{c} \sigma_m\right) dA = -\frac{\sigma_m}{c} \int y dA = 0 \quad (1-12)$$

می توان دید که  $\int y dA = 0$  پس معادله اول سطح مقطع حول محور خنثی آن باید منتهی شود، یا به عبارت دیگر بیان می کند که تحت خمش محض (pure bending) قرار می گیرد، تا زمانی که تنش ها در محدوده الاستیک باقی بمانند، محور خنثی از مرکز سطح مقطع عبور کند. برای همین است که معادله آن صغیر است. کمتر سوال می شود.

حال با توجه به رابطه (1-3) خواهیم داشت:

$$\left. \begin{aligned} \int (-y \sigma_x dA) &= M \\ \int (-y) \left(-\frac{y}{c} \sigma_m\right) dA &= M \end{aligned} \right\} \Rightarrow \frac{\sigma_m}{c} \int y^2 dA = M \quad (1-13)$$

معادله (1-13) می بینیم  $\int y^2 dA$  نمایانگر معادله اینرسی و یا همان معادله دوم سطح مقطع می باشد.

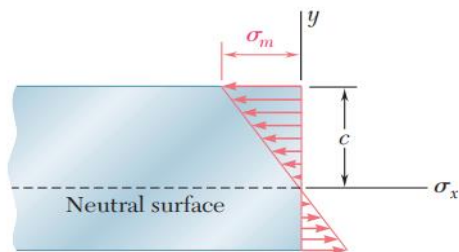
پس داریم:

$$\sigma_m = \frac{Mc}{I} \quad (1-14)$$

با جایگذاری کردن رابطه (1-14) در رابطه (1-11) خواهیم داشت:

$$\left. \begin{aligned} \sigma_m &= \frac{Mc}{I} \\ \sigma_x &= -\frac{y}{c} \sigma_m \end{aligned} \right\} \Rightarrow \boxed{\sigma_x = -\frac{My}{I}} \quad (1-15)$$

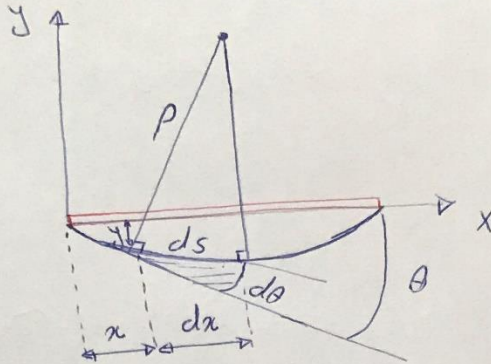
در رابطه بالا به  $\sigma_x$  که حاصل از خمش و خم کردن تیر است به آن «flexural stress» می گویند. حال اگر تنش فشاری باشد یعنی  $\sigma_x < 0$  پس  $y > 0$  یعنی بالاتر از محور خنثی اگر جهت  $M$  که در شکل نشان داده شده است را مثبت در نظر بگیریم. و هنگامی که  $\sigma_x > 0$  یعنی به نواحی تحت کشش می رسیم.



شکل 1.4 نمایش توزیع تنش نرمال

## روش انتگرال گیری دوبل و تعیین تغییر مکان خمشی (خیز)

در شکل زیر مقطع تغییر مکان خمشی یک تیر نشان داده شده است که انضای کشسان نامیده می شود.



شکل 1.5 . تغییر مکان خمشی یک تیر

فرض داریم مکان خمشی  $\theta$  در فاصله  $x$  را بدست می آوریم.

فرض بر این است که مقدار انحنای کوچک بوده لذا انحنای کشسان دارای نسبت خیلی کم می باشد. بنابراین  
نسبت برابر است با  $\tan \theta = \frac{d\theta}{dx}$  و چون  $\theta$  خیلی کوچک است، با در نظر گرفتن خطای کم می توان نوشت:

$$\theta = \frac{dy}{dx} \quad , \quad d\theta = \frac{d^2y}{dx^2} \quad (1-16)$$

حال اگر تغییرات  $\theta$  بران مقدار طول  $ds$  که در اثر خمشی تیر می باشد، نوشته شود، خواهیم داشت:

$$ds = \rho \cdot d\theta \quad (1-17)$$

$\rho$  شعاع انضای گویس به طول  $ds$  می باشد چون انحنای کم در نظر گرفته شده  $ds$  عملاً برابر  $dx$  است

$$\frac{1}{\rho} = \frac{d\theta}{ds} = \frac{d\theta}{dx} \Rightarrow \boxed{\frac{1}{\rho} = \frac{M}{EI}} \quad (1-18)$$

$$\left. \begin{aligned} \epsilon_x &= -\frac{y}{\rho} \\ \sigma_x &= E \epsilon_x \end{aligned} \right\} \Rightarrow \sigma_x = -\frac{Ey}{\rho} = -\frac{My}{I} \Rightarrow \boxed{\frac{1}{\rho} = \frac{M}{EI}}$$

از ریاضیات بهر شعاع انحنای داریم:

$$\frac{1}{\rho} = \frac{\frac{d^2y}{dx^2}}{\left[1 + \left(\frac{d^2y}{dx^2}\right)^2\right]^{\frac{3}{2}}} \quad (1-19)$$

چون  $\frac{dy}{dx}$  مقدار کوچکی است، می توان در مقایسه با 1 از آن صرف نظر کرد.

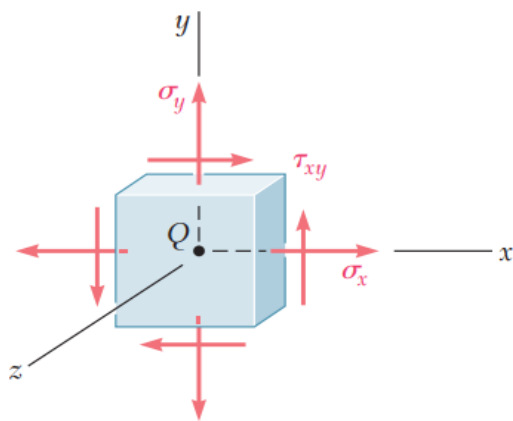
$$\frac{1}{\rho} = \frac{d^2y}{dx^2} = \frac{M}{EI} \Rightarrow EI \frac{d^2y}{dx^2} = M \quad (1-20)$$



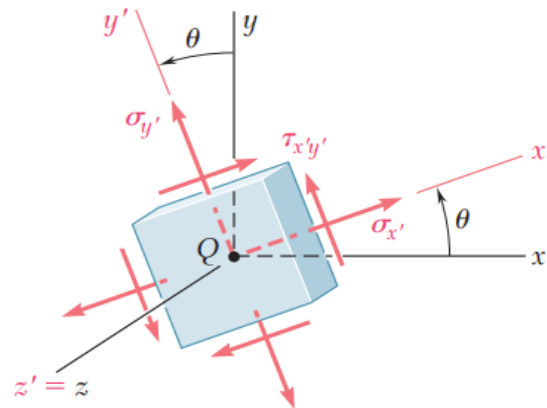
در این روابط ۲۱ مقدار معادله بر حسب  $x$  باشند  
 (۱-۲۱)  

$$EI \frac{d^2 y}{dx^2} = Mx + C_1$$
  
 (۱-۲۲)  

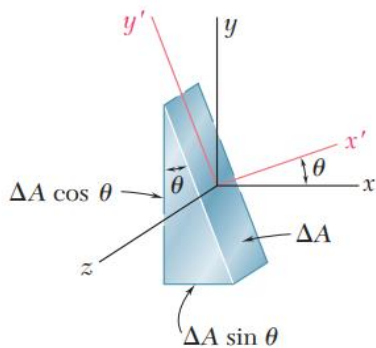
$$EI y = \frac{M}{2} x^2 + C_1 x + C_2$$
  
 $C_1$  و  $C_2$  کوادشی هستند که بر حسب شرایط باردهی مشخص می‌شوند



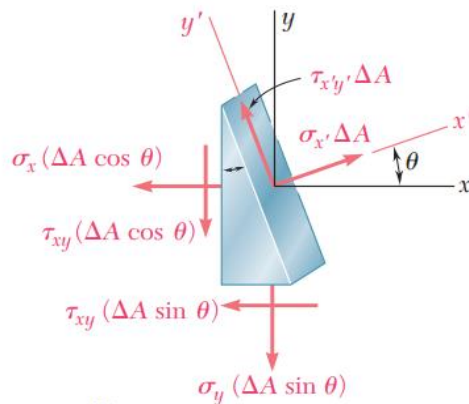
(a)



(b)



(a)



(b)

شکل 1.6 تجزیه نیروها

تنش صفی

باتوجه به شکل بالا داریم:

$$\sum F_{x'} = 0 : \sigma_{x'} \Delta A - \sigma_x (\Delta A \cos \theta) \cos \theta - \tau_{xy} (\Delta A \cos \theta) \sin \theta - \sigma_y (\Delta A \sin \theta) \sin \theta - \tau_{xy} (\Delta A \sin \theta) \cos \theta = 0 \quad (1-23)$$

$$\sum F_{y'} = 0 : \tau_{x'y'} \Delta A + \sigma_x (\Delta A \cos \theta) \sin \theta - \tau_{xy} (\Delta A \cos \theta) \cos \theta - \sigma_y (\Delta A \sin \theta) \cos \theta + \tau_{xy} (\Delta A \sin \theta) \sin \theta = 0 \quad (1-24)$$

با دو معادله رابطه (1-23) و (1-24) را دست می یابیم.

$$\sigma_{x'} = \sigma_x \cos^2 \theta + \sigma_y \sin^2 \theta + 2 \tau_{xy} \sin \theta \cos \theta \quad (1-25)$$

$$\tau_{x'y'} = -(\sigma_x - \sigma_y) \sin \theta \cos \theta + \tau_{xy} (\cos^2 \theta - \sin^2 \theta) \quad (1-26)$$

$$\begin{aligned} \sin 2\theta &= 2 \sin \theta \cos \theta, & \cos 2\theta &= \cos^2 \theta - \sin^2 \theta \\ \cos^2 \theta &= \frac{1 + \cos 2\theta}{2}, & \sin^2 \theta &= \frac{1 - \cos 2\theta}{2} \end{aligned}$$

$$\sigma_{x'} = \sigma_x \frac{1 + \cos 2\theta}{2} + \sigma_y \frac{1 - \cos 2\theta}{2} + \tau_{xy} \sin 2\theta$$

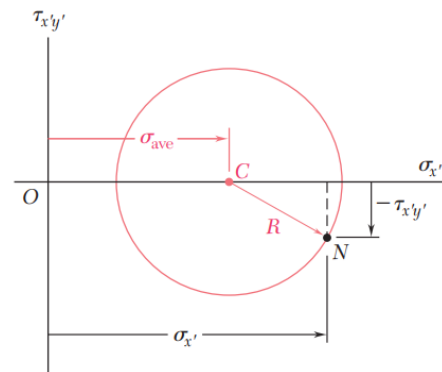
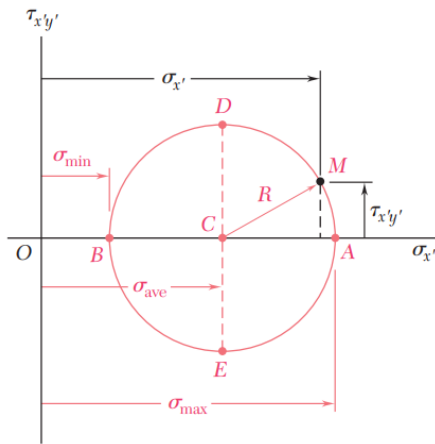
$$\Rightarrow \sigma_{x'} = \frac{\sigma_x + \sigma_y}{2} + \frac{\sigma_x - \sigma_y}{2} \cos 2\theta + \tau_{xy} \sin 2\theta \quad (1-27)$$

$$\tau_{x'y'} = -\frac{\sigma_x - \sigma_y}{2} \sin 2\theta + \tau_{xy} \cos 2\theta \quad (1-28)$$

$$\left( \sigma_{x'} - \frac{\sigma_x + \sigma_y}{2} \right)^2 + \tau_{x'y'}^2 = \left( \frac{\sigma_x - \sigma_y}{2} \right)^2 + \tau_{xy}^2 \quad (1-29)$$

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

$$(\sigma_{x'} - \sigma_{ave})^2 + \tau_{x'y'}^2 = R^2 \quad (1-30)$$



شکل 1.7 دایره مور



برای بدست آوردن کرنش اصلی به وسیله کرنش سنج از دایره مور استفاده می شود. برای اینکار کرنش را می گیریم که سه کرنش سنج روی صفحه های به طور دلخواه با زاویه  $\alpha$  و  $\beta$  نسبت به یکدیگر در جهات  $oa$ ,  $ob$ ,  $oc$  قرار گرفته و به ازای یک سیستم کرنش اعمال این سه کرنش سنج مقدار کرنشهای  $\epsilon_a$ ,  $\epsilon_b$ ,  $\epsilon_c$  را نشان می دهند. دایره مور به روش زیر رسم می شود:

① دو محور عمود بر هم  $x$  و  $y$  را به طور دلخواه رسم کرده و سه خط به موازات  $\frac{x}{2}$  و به فاصله  $\epsilon_a$  و  $\epsilon_b$  و  $\epsilon_c$  از آن رسم می کنیم.

② از یک نقطه دلخواه مثل  $D$  روی خط  $bb$  خطی رسم می کنیم که با  $ba$  زاویه  $\alpha$  بسازد و از همان نقطه خط دیگری که با آن زاویه  $\beta$  بسازد نیز رسم می شود. (زوایای  $\alpha$  و  $\beta$  در همان جهتی هستند که بین کرنش سنجها وجود دارد) نقطه تقاطع خط اولی را با محور  $aa$  نقطه  $A$  و محل برخورد خط دوم با محور  $cc$  را نقطه  $C$  می نامیم.

③ از سه نقطه  $D$ ,  $A$ ,  $C$  حاصله یک دایره رسم می کنیم. این دایره، دایره مور است.

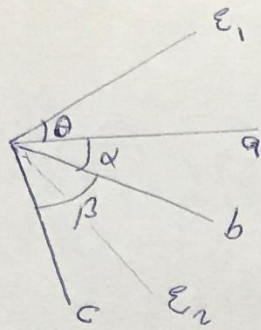
④ از مرکز دایره خطی عمود بر محور  $\frac{x}{2}$  رسم کنیم. این خط محور  $\epsilon$  است.

⑤ نقاط  $D$ ,  $A$ ,  $C$  مقادیر  $\frac{x}{2}$  و  $\epsilon$  را بر روی سه کرنش سنج نشان می دهد. (در سیستم جدید  $\epsilon - \frac{x}{2}$ )

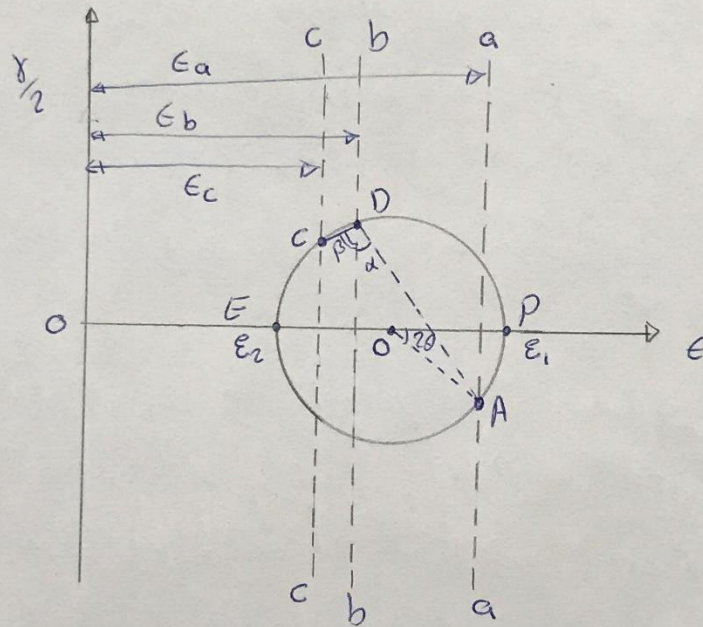
⑥ میزان کرنش های اصلی از محل برخورد دایره مور با محور جدید ( $\epsilon$  و  $x$ ) بدست می آید.

زاویه  $\epsilon_1$  با کرنش سنج ( $\alpha$ ) نصف زاویه  $AOP$  در دایره مور است ( $AOP = 2\alpha$ )

نقاط  $P$ ,  $E$  مشخص کننده کرنشهای اصلی هستند.

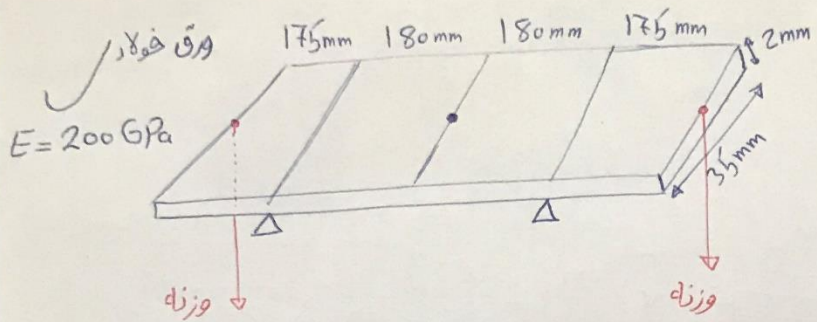


شکل (۱.۸) : طرح واره، موقعیت کر نشن نسبت به کر نشان اصلی



شکل (۱.۹) : شفا تیک کر نشن دایره نور





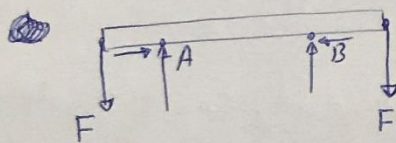
خواص هندسی ششگانه  $\perp$

م (mm)	$\epsilon$	$\sigma = E \epsilon$	
248	$83 \times 10^{-6}$	$\sigma = 200 \times 10^9 \times 83 \times 10^{-6} = 16.6 \text{ MPa}$	(الف)
523	$242 \times 10^{-6}$	$\sigma = 200 \times 10^9 \times 242 \times 10^{-6} = 48.4 \text{ MPa}$	
725	$317 \times 10^{-6}$	$\sigma = 200 \times 10^9 \times 317 \times 10^{-6} = 63.4 \text{ MPa}$	

$$\sigma = \frac{My}{I}$$

$$I = \frac{1}{12} bt^3 = \frac{1}{12} \times 35 \times 2^3 = 23.33 \text{ (mm)}^4$$

$$y = 1 \text{ mm}$$



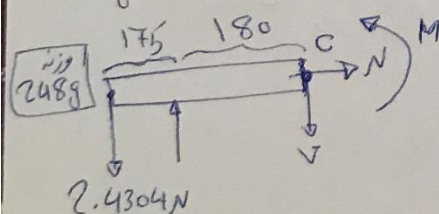
$$\sum F_x = 0 \Rightarrow A_x + B_x = 0 \Rightarrow A_x = B_x$$

$$\sum F_y = 0 \Rightarrow A_y + B_y = 2F$$

$$\sum M_A = 0 \Rightarrow F(175) + 360(B_y) - 535(F) = 0 \Rightarrow B_y = F$$

(+)

$$A_y + B_y = 2F \Rightarrow A_y = 2F - F = F$$



حال برای وزنهای مختلف M ها را بدست آوریم.

$$\sum F_x = 0 \Rightarrow N = 0$$

$$\sum F_y = 0 \Rightarrow 2.4304 - 2.4304 - V = 0 \Rightarrow V = 0$$

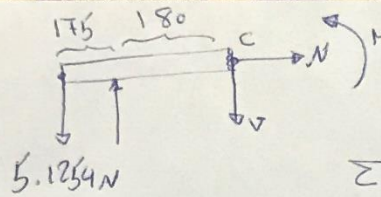
$$\sum M_C = 0 \Rightarrow M + 2.4304(180 + 175 - 180) = 0$$

$$\Rightarrow M = -425.32 \text{ N-mm}$$

جهت معاد و بکلیس در نظر در سیم و حالت منفی را مثبت بگیریم.



وزنه  
523g  $\Rightarrow$

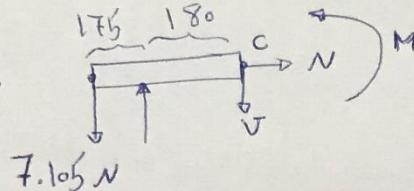


$$\sum F_x = 0 \Rightarrow N = 0$$

$$\sum F_y = 0 \Rightarrow 5.1254 - 5.1254 - V = 0 \Rightarrow V = 0$$

$$\sum M_C = 0 \Rightarrow M + 5.1254(175 + 180 - 180) = 0 \Rightarrow M = -896.945 \text{ N.mm}$$

وزنه  
725g  $\Rightarrow$



$$\sum F_x = 0 \Rightarrow N = 0$$

$$\sum F_y = 0 \Rightarrow 7.105 - 7.105 - V = 0 \Rightarrow V = 0$$

$$\sum M_C = M + 7.105(175 + 180 - 180) = 0$$

$$M = -1243.375 \text{ N.mm}$$

در تمام موارد با علامت معان و برعکس آن کنیم و بجای علامت منهای از علامت مثبت استفاده کنیم.

$$\sigma = \frac{My}{I}$$

for 248g  $\Rightarrow \sigma = \frac{485.32 \times 1}{23.33} = 18.23 \text{ MPa}$

for 523g  $\Rightarrow \sigma = \frac{896.945 \times 1}{23.33} = 38.446 \text{ MPa}$

for 725g  $\Rightarrow \sigma = \frac{1243.375 \times 1}{23.33} = 53.295 \text{ MPa}$

همانطور که می بینیم مقادیر خوانده شده بر وسیله کرنش سنج و استفاده از قانون هooke بیشتر از محاسبات استفاده از فرمول  $\sigma = \frac{My}{I}$  می شود. شاید شخصی که کرنش را از خواند با خطا این کار را انجام داده.

همچنین هر چه قدر که وزنه ها بیدسته شده، طبیعتاً دلیل ایجاد خزش و معان بیدسته، به تناسب کرنش نرمال بیدسته می وارد می کند.

خواسته شماره 2 :

$$\sigma_x = +\frac{y}{c} \sigma_m$$

$$\sigma_m = E \epsilon_m \Rightarrow \epsilon_m = \frac{\sigma}{E} \quad \left. \begin{array}{l} \frac{1}{\rho} = \frac{M}{E \cdot I} \end{array} \right\} \Rightarrow \sigma_m = \frac{E \cdot c \cdot M}{E \cdot I} = \frac{Mc}{I}$$

رسم نمودار توزیع کرنش نرمال :

$$\boxed{248g} \Rightarrow 248g \times \frac{1kg}{1000g} \times 9.8 = \underline{2.4304 N}$$

$$\sigma_m = \frac{M C}{I} = \frac{M_{max} C}{I} \Rightarrow \boxed{\sigma_m = 18.23 MPa}$$

$$M_{max} = 425.32 N \cdot mm$$

$$I = 23.33 (mm)^4$$

$$C = 1$$

$$\boxed{523g \text{ وزن}}$$

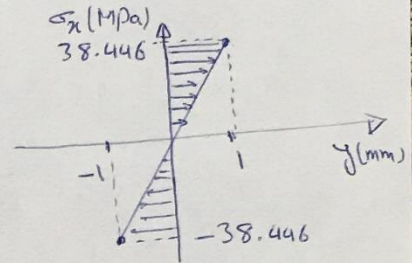
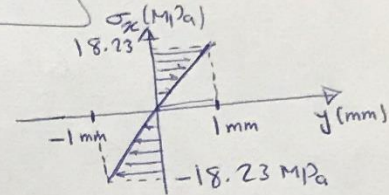
$$\sigma_m = \frac{M C}{I}$$

$$M_{max} = 896.945 N \cdot mm$$

$$I = 23.33 (mm)^4$$

$$C = 1 mm$$

$$\Rightarrow \boxed{\sigma_m = 38.446 MPa}$$



$$\boxed{725g \text{ وزن}}$$

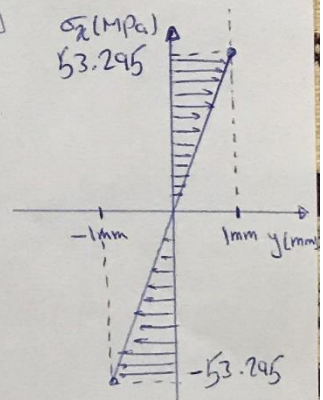
$$\sigma_m = \frac{M C}{I}$$

$$M_{max} = 1243.375 N \cdot mm$$

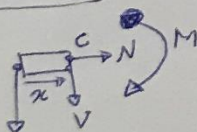
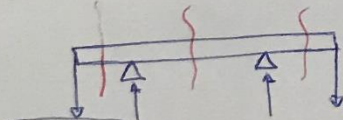
$$C = 1 mm$$

$$I = 23.33 (mm)^4$$

$$\Rightarrow \boxed{\sigma_m = 53.295 MPa}$$



3. بخش اصلاحات



$$2.4304 N$$

M جهت عقربه‌های ساعت

$$\sum F_x = 0 \Rightarrow N = 0$$

$$\sum F_y = 0 \Rightarrow -2.4304 - V = 0 \Rightarrow V = -2.4304$$

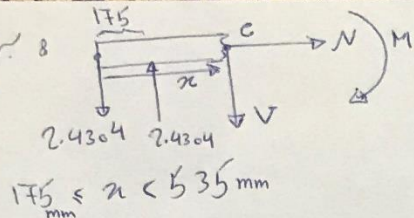
$$\sum M_c = 0 \Rightarrow M - 2.4304x = 0 \Rightarrow M = 2.4304x$$

$$0 \leq x < 175 mm$$

رسم نمودارهای توزیع تنش برشی و مکان خشی

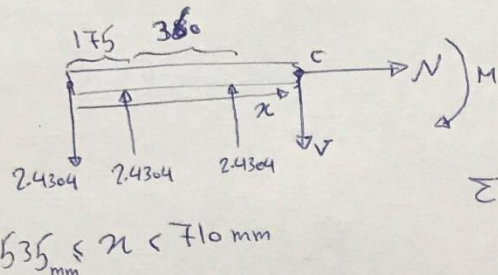


8 برش دوم  
وزنه 248g



$$\begin{aligned}\sum F_x = 0 &\Rightarrow N = 0 \\ \sum F_y = 0 &\Rightarrow -2.4304 + 2.4304 - V = 0 \Rightarrow V = 0 \\ \sum M_C = 0 &\Rightarrow M - 2.4304x + (x - 175)2.4304 = 0 \\ &\Rightarrow M = 425.32 \text{ N.mm}\end{aligned}$$

8 برش سوم  
وزنه 248g



$$\begin{aligned}\sum F_x = 0 &\Rightarrow N = 0 \\ \sum F_y = 0 &\Rightarrow -2.4304 + 2.4304 + 2.4304 - V = 0 \\ &\Rightarrow V = 2.4304 \\ \sum M_C = 0 &\Rightarrow M - 2.4304x + (x - 535)2.4304 \\ &\quad + (x - 175)2.4304 = 0 \\ &\Rightarrow M = -2.4304x + 1725.584\end{aligned}$$

M (N.mm)

425.32

0 175 523 710 x (mm)

V (N)

2.4304

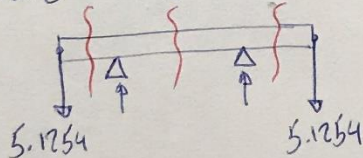
-2.4304

175 523 710 x (mm)

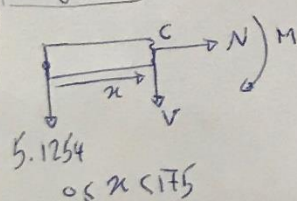
نقطه (1-1) خنودار کوز ریع معان خفشی بلر وزنه 248g

نقطه (1-1) خنودار کوز ریع کنش برش اولی وزنه 248g  
3 برش اضیاج دایم

برش اولی وزنه 523g

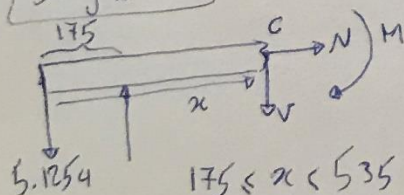


برش اول  
وزنه 523g



$$\begin{aligned}\sum F_x = 0 &\Rightarrow N = 0 \\ \sum F_y = 0 &\Rightarrow -5.1254 - V = 0 \Rightarrow V = -5.1254 \text{ N} \\ \sum M_C = 0 &\Rightarrow M - 5.1254x = 0 \Rightarrow M = 5.1254x\end{aligned}$$

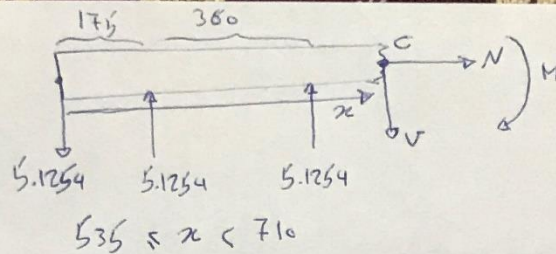
برش دوم  
وزنه 523g



$$\begin{aligned}\sum F_x = 0 &\Rightarrow N = 0 \\ \sum F_y = 0 &\Rightarrow -5.1254 + 5.1254 - V = 0 \Rightarrow V = 0 \\ \sum M_C = 0 &\Rightarrow M - 5.1254x + (x - 175)5.1254 = 0 \\ &\Rightarrow M = 896.945 \text{ N.mm}\end{aligned}$$



برش سوم  
وزنه 523g

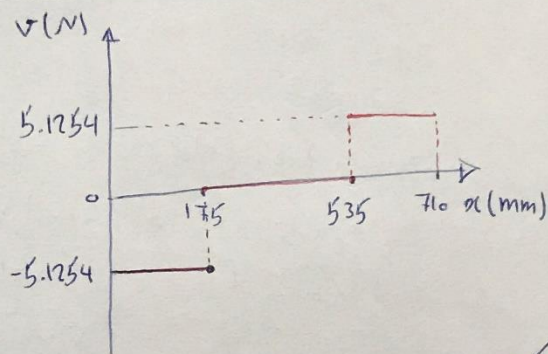
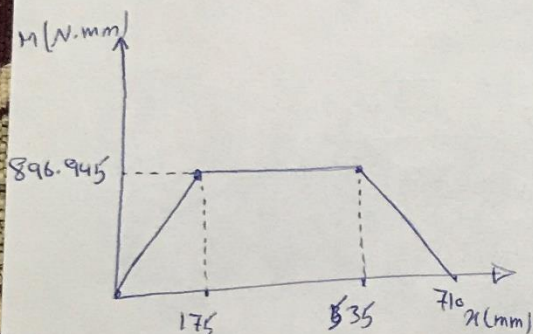


$$\sum F_x = 0 \Rightarrow N = 0$$

$$\sum F_y = 0 \Rightarrow -5.1254 + 5.1254 + 5.1254 - V = 0 \Rightarrow V = 5.1254 \text{ N}$$

$$\sum M_C = 0 \Rightarrow M - 5.1254x + (x - 175)5.1254 + (x - 360)5.1254 = 0$$

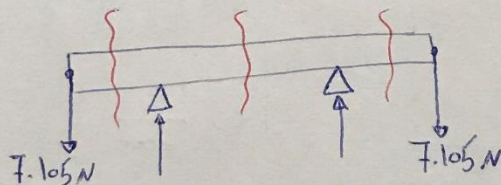
$$\Rightarrow M = -5.1254 + 2032.964$$



شکل (۱.۱۲) نمودار توزیع معان خمشی برای وزن ۵۲۳g

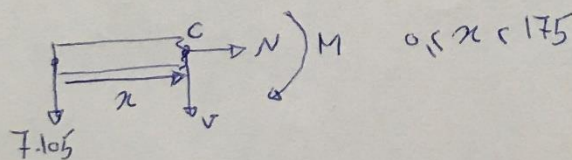
شکل (۱.۱۳) نمودار توزیع کنش برشی برای وزن ۵۲۳g

برای وزنه 725g



تا برش احتیاج داریم

برش اول  
وزنه 725g

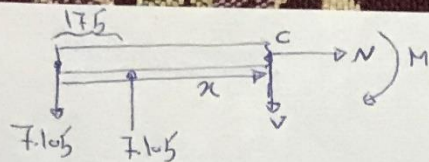


$$\sum F_x = 0 \Rightarrow N = 0$$

$$\sum F_y = 0 \Rightarrow -7.105 - V = 0 \Rightarrow V = -7.105 \text{ N}$$

$$\sum M_C = 0 \Rightarrow M - 7.105x = 0 \Rightarrow M = 7.105x$$

برش دوم  
وزنه ۷۲۵ گرام



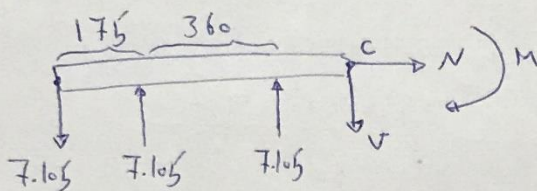
$$175 \leq x < 535$$

$$\sum F_x = 0 \Rightarrow N = 0$$

$$\sum F_y = 0 \Rightarrow -7.105 + 7.105 - V = 0 \Rightarrow V = 0$$

$$\sum M_c = 0 \Rightarrow M - 7.105x + (x-175)7.105 = 0 \Rightarrow M = 1243.375 \text{ N}\cdot\text{mm}$$

برش سوم  
وزنه ۷۲۵ گرام



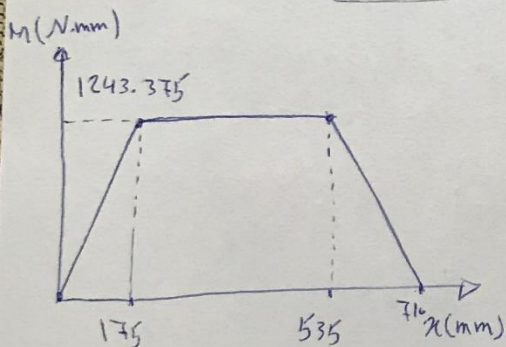
$$535 \leq x < 710$$

$$\sum F_x = 0 \Rightarrow N = 0$$

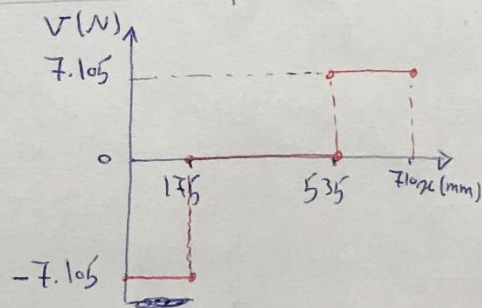
$$\sum F_y = 0 \Rightarrow -7.105 + 7.105 + 7.105 - V = 0 \Rightarrow V = 7.105 \text{ N}$$

$$\sum M_c = 0 \Rightarrow M - 7.105x + (x-175)7.105 + (x-535)7.105 = 0 \Rightarrow$$

$$M = -7.105x + 5044.55$$



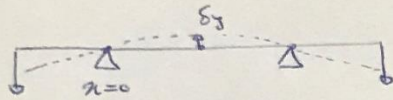
شکل (۱.۱۴) نمودار توزیع معال خفشی  
برای وزنه ۷۲۵ گرم



شکل (۱.۱۵) نمودار توزیع تنش برشی  
برای وزنه ۷۲۵ گرم



خواص سه ضلعی



$$EI y = \frac{M}{2} x^2 + C_1 x + C_2$$

$$x=0, y=0 \Rightarrow EI(0) = \frac{M}{2}(0)^2 + C_1(0) + C_2 \Rightarrow C_2 = 0$$

$$x=360, y=0 \Rightarrow EI(0) = \frac{M}{2}(360)^2 + C_1(360) \Rightarrow C_1 = -180M$$

$$EI y = \frac{M}{2} x^2 - 180Mx$$

$$248g \text{ سیمانه} : 200 \times 10^9 \frac{N}{m^2} \times 23.33 (mm)^4 y = \frac{425.32 N \cdot mm}{2} (180 mm)^2 - 180 mm (425.32 N \cdot mm) (180 mm)$$

$$\Rightarrow y \approx 1.4767 mm$$

$$523g \text{ سیمانه} : 200 \times 10^9 \frac{N}{m^2} \times \frac{1m^2}{10^6 mm^2} \times 23.33 (mm)^4 y = \frac{896.946 N \cdot mm}{2} (180 mm)^2 - 180 mm (896.946 N \cdot mm) (180 mm)$$

$$\Rightarrow y \approx 3.114 mm$$

$$725g \text{ سیمانه} : 200 \times 10^9 \frac{N}{m^2} \times \frac{1m^2}{10^6 mm^2} \times 23.33 (mm)^4 y = \frac{1243.375 N \cdot mm}{2} (180 mm)^2 - 180 (1243.375) (180 mm)$$

$$\Rightarrow y \approx 4.3169 mm$$



مراجع : کتاب مکانیک مواد بیر – جانسون

جزوه آزمایشگاه خواص مکانیک مواد