



قلم را آن زبان نبود که سر عشق گوید باز
ورای حد تقریر است شرح آرزومندی
درین بازار اگر سودیست بادویش خرند است
خدایا مضموم گردان به درویشی و خرندی



فصل اول: تensor تنشی

Tension Tensor

اکبر اقبالی

تحليل تنش

تاسیسات تنش

صفمه و تنش

تبدیل تنش

دایره موهر

معادلات تعادل

استوانه ای

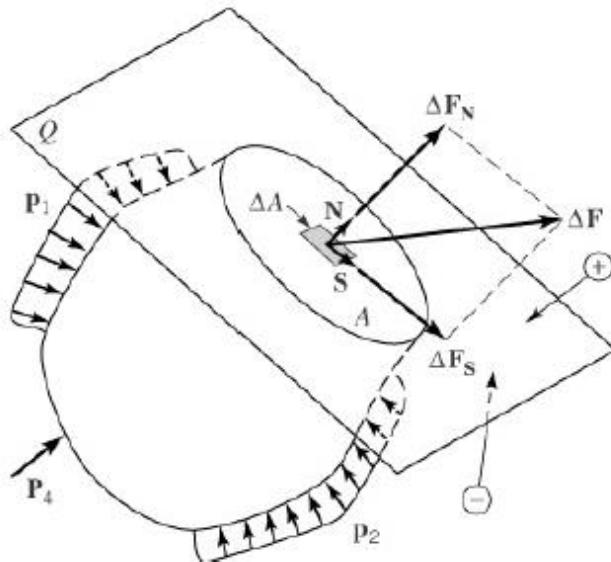
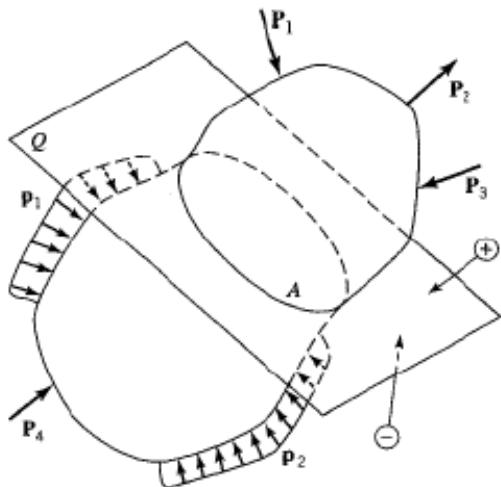
کروی

تحليل تنش

تنش در یک سمت صفحه مثبت و در سمت دیگر منفی است

المان صفحه ای را بصورت dA در نظر می گیریم

تنش ها را به دو مولفه نرمال و مماس بر صفحه تجزیه می کنیم



$$\Delta F = \sqrt{\Delta F_N^2 + \Delta F_S^2}$$



تحلیل تنش

تنش با فرض بسیار کوچک بودن صفحه تعریف می شود

$$\vec{\sigma}_S = \lim_{\Delta A \rightarrow 0} \frac{\overrightarrow{\Delta F}_S}{\Delta A}$$

$$\vec{\sigma}_N = \lim_{\Delta A \rightarrow 0} \frac{\overrightarrow{\Delta F}_N}{\Delta A}$$

$$\vec{\sigma} = \lim_{\Delta A \rightarrow 0} \frac{\overrightarrow{\Delta F}}{\Delta A}$$

جنس تنش از نیرو در واحد سطح

تنش در هر نقطه با دو مشخصه تعریف می شود: صفحه و جهت
در هر نقطه می توان بی نهایت تنش تعریف کرد

در فضا سه راستای مستقل وجود دارد
در هر نقطه با داشتن تنش در سه راستا، وضعیت تنش مشخص می شود

تحليل تنش

آنالیز تنش

صفمه و تنش

تبدیل تنش

دایره موهر

معادلات تعادل

استوانه ای

کروی



تملیل تنش

تائسور تنش

صفمه و تنش

تبديل تنش

دایره موهر

معادلات تعادل

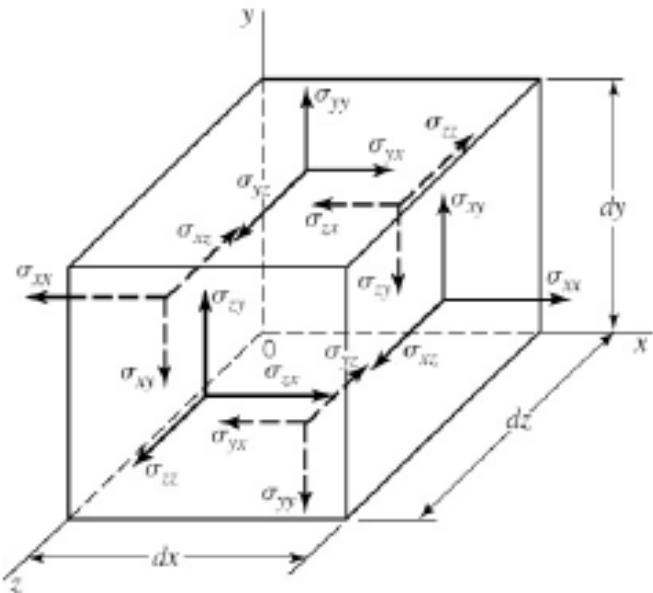
استواهه ای

کروی

دیاگرام آزاد یک المان با ابعاد کوچک dx , dy و dz را فرض می کنیم
هر صفحه با بردار نرمال مشخص می شود که تعیین کننده آن است

دو نوع نیرو به جسم وارد می شود:

- (۱) نیروهای سطحی Surface Forces
- (۲) نیروهای حجمی Body Forces



زیرنویس اول تنش بیانگر نرمال صفحه می باشد

زیرنویس دوم تنش بیانگر راستای تنش می باشد

علامت تنش: ضرب علامت صفحه در علامت راستای تنش



تمدید تنش

تansور تنش

صفمه و تنش

تبديل تنش

دایره موهر

معادلات تعادل

استوانه ای

کروی

تansور تنش

$$\overrightarrow{\sigma_{xx}} = \lim_{\Delta A \rightarrow 0} \frac{\overrightarrow{\Delta F_x}}{\Delta A}$$

$$\overrightarrow{\sigma_{xy}} = \lim_{\Delta A \rightarrow 0} \frac{\overrightarrow{\Delta F_y}}{\Delta A}$$

$$\overrightarrow{\sigma_{xz}} = \lim_{\Delta A \rightarrow 0} \frac{\overrightarrow{\Delta F_z}}{\Delta A}$$

$$\overrightarrow{\sigma_{yx}} = \lim_{\Delta A \rightarrow 0} \frac{\overrightarrow{\Delta F_x}}{\Delta A}$$

$$\overrightarrow{\sigma_{yy}} = \lim_{\Delta A \rightarrow 0} \frac{\overrightarrow{\Delta F_y}}{\Delta A}$$

$$\overrightarrow{\sigma_{yz}} = \lim_{\Delta A \rightarrow 0} \frac{\overrightarrow{\Delta F_z}}{\Delta A}$$

$$\overrightarrow{\sigma_{zx}} = \lim_{\Delta A \rightarrow 0} \frac{\overrightarrow{\Delta F_x}}{\Delta A}$$

$$\overrightarrow{\sigma_{zy}} = \lim_{\Delta A \rightarrow 0} \frac{\overrightarrow{\Delta F_y}}{\Delta A}$$

$$\overrightarrow{\sigma_{zz}} = \lim_{\Delta A \rightarrow 0} \frac{\overrightarrow{\Delta F_z}}{\Delta A}$$

$$T = \begin{bmatrix} \sigma_{xx} & \sigma_{xy} & \sigma_{xz} \\ \sigma_{yx} & \sigma_{yy} & \sigma_{yz} \\ \sigma_{zx} & \sigma_{zy} & \sigma_{zz} \end{bmatrix}$$

$$T = \begin{bmatrix} \sigma_{11} & \sigma_{12} & \sigma_{13} \\ \sigma_{12} & \sigma_{22} & \sigma_{23} \\ \sigma_{23} & \sigma_{23} & \sigma_{33} \end{bmatrix}$$

$$T = \begin{bmatrix} \sigma_{xx} & \tau_{xy} & \tau_{xz} \\ \tau_{xy} & \sigma_{yy} & \tau_{yz} \\ \tau_{xz} & \tau_{yz} & \sigma_{zz} \end{bmatrix}$$



انواع کمیت ها و خواص تانسور تنش

تانسور مرتبه صفر (اسکالر): دارای یک (3^0) متغیر مستقل است



تانسور مرتبه یک (بردار): دارای سه (3^1) متغیر مستقل است



تانسور مرتبه دو: دارای نه (3^2) متغیر مستقل است



تانسور مرتبه n ام: دارای (3^n) متغیر مستقل است



تمثیل تنش

تانسور تنش



تانسور تنش برای یک نقطه از جسم ارائه می شود



عناصر قطر اصلی تانسور تنش، مولفه های قائم یا نرمال تنش هستند



سایر عناصر تانسور تنش، مولفه های مماسی یا برشی تنش هستند



تانسور مفهومی از جنس ریاضی است برای بیان مفهوم تنش فیزیکی



تانسور تنش متقارن است

دایره موهر

معادلات تعادل

استوانه ای

کروی

$$\sum M_x = 0 \Rightarrow \sigma_{yz} dx dy dz - \sigma_{zy} dx dy dz = 0 \Rightarrow \sigma_{yz} = \sigma_{zy}$$

$$\sum M_y = 0 \Rightarrow \sigma_{zx} dx dy dz - \sigma_{xz} dx dy dz = 0 \Rightarrow \sigma_{zx} = \sigma_{xz}$$

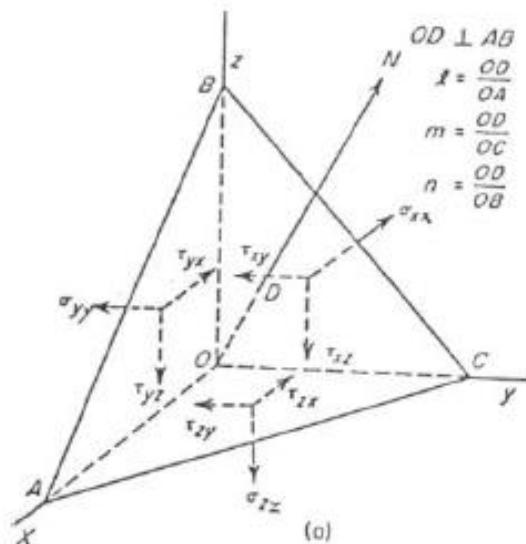
$$\sum M_z = 0 \Rightarrow \sigma_{yx} dx dy dz - \sigma_{xy} dx dy dz = 0 \Rightarrow \sigma_{yx} = \sigma_{xy}$$

مولفه های تنش در صفحه اختیاری

مولفه های تنش در هر صفحه عبارتند از:

$$\begin{cases} \vec{T}_x = \sigma_{xx} \vec{i} + \sigma_{xy} \vec{j} + \sigma_{xz} \vec{k} \\ \vec{T}_y = \sigma_{yx} \vec{i} + \sigma_{yy} \vec{j} + \sigma_{yz} \vec{k} \\ \vec{T}_z = \sigma_{zx} \vec{i} + \sigma_{zy} \vec{j} + \sigma_{zz} \vec{k} \end{cases}$$

برای هر صفحه دلخواه با بردار نرمال غیر واقع در سه راستای اصلی خواهیم داشت:



$$\begin{cases} n_x = OD/OA \\ n_y = OD/OB \\ n_z = OD/OC \end{cases}$$

$$\begin{cases} S_{OBC} = n_x dA \\ S_{OAB} = n_y dA \\ S_{OAC} = n_z dA \end{cases}$$

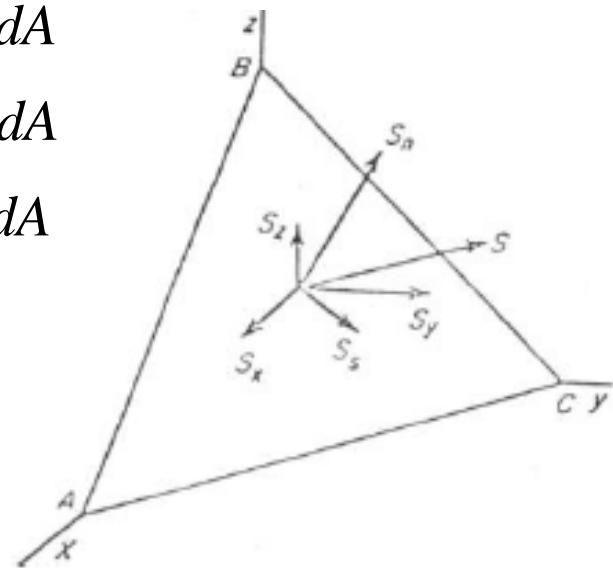
مولفه های تنش در صفحه اختیاری

مولفه های تنش را می توان هم در سه راستای اصلی و هم به دو مولفه نرمال و مماسی تجزیه کرد.

برای معادله تعادل در سه راستای اصلی خواهیم داشت:

$$\begin{cases} S_x dA = \sigma_{xx} n_x dA + \sigma_{yx} n_y dA + \sigma_{zx} n_z dA \\ S_y dA = \sigma_{xy} n_x dA + \sigma_{yy} n_y dA + \sigma_{zy} n_z dA \\ S_z dA = \sigma_{xz} n_x dA + \sigma_{yz} n_y dA + \sigma_{zz} n_z dA \end{cases}$$

$$\rightarrow \begin{cases} S_x = \sigma_{xx} n_x + \sigma_{yx} n_y + \sigma_{zx} n_z \\ S_y = \sigma_{xy} n_x + \sigma_{yy} n_y + \sigma_{zy} n_z \\ S_z = \sigma_{xz} n_x + \sigma_{yz} n_y + \sigma_{zz} n_z \end{cases}$$



شكل اندیسی معادلات فوق عبارتست از:

$$S_i = n_j \sigma_{ji}$$

تمثیل تنش

تانسور تنش

صفمه و تنش

تبديل تنش

دایره موهر

معادلات تعادل

استوانه ای

کروی



مولفه های تنش در صفحه اختیاری

در نهایت بردار تنش در صفحه مورد نظر برابر است با:

$$\vec{S} = S_x \vec{i} + S_y \vec{j} + S_z \vec{k}$$

حال برای محاسبه تنش نرمال و مماسی خواهیم داشت:

$$\begin{cases} S_N = \vec{N} \cdot \vec{S} \rightarrow \vec{S}_N = S_N (n_x \vec{i} + n_y \vec{j} + n_z \vec{k}) \\ \vec{S}_s = \vec{S} - \vec{S}_N \rightarrow S_s = \sqrt{S^2 - S_N^2} \end{cases}$$

$$S_N = n_i n_j \sigma_{ij}$$

حال اگر تنش برشی صفر باشد و تنش کلی برابر با تنش نرمال باشد،
تنش مورد نظر، تنش اصلی خواهد بود.

تمیل تنش

تانسور تنش

صفمه و تنش

تبديل تنش

دایره موهر

معادلات تعادل

استوانه ای

کروی



مولفه های تنش در صفحه اختیاری

برای زمانی که تنش کلی برابر با تنش نرمال باشد خواهیم داشت:

$$\begin{cases} S_x = n_x S, & S_x = \sigma_{xx} n_x + \sigma_{yx} n_y + \sigma_{zx} n_z \\ S_y = n_y S, & S_y = \sigma_{xy} n_x + \sigma_{yy} n_y + \sigma_{zy} n_z \\ S_z = n_z S, & S_z = \sigma_{xz} n_x + \sigma_{yz} n_y + \sigma_{zz} n_z \end{cases}$$

$$\rightarrow \begin{cases} (\sigma_{xx} - S) n_x + \sigma_{yx} n_y + \sigma_{zx} n_z = 0 \\ \sigma_{xy} n_x + (\sigma_{yy} - S) n_y + \sigma_{zy} n_z = 0 \\ \sigma_{xz} n_x + \sigma_{yz} n_y + (\sigma_{zz} - S) n_z = 0 \end{cases}$$

$$n_i (\sigma_{ij} - \delta_{ij} S) = 0$$

$$\delta_{ij} = \begin{cases} 0 & i \neq j \\ 1 & i = j \end{cases}$$

شكل اندیسی عبارتست از:

تمثیل تنش

تansور تنش

صفمه و تنش

تبديل تنش

دایره موهر

معادلات تعادل

استوانه ای

کروی



مولفه های تنش در صفحه اختیاری

جواب معادلات فوق را م توان از دترمینان معادل زیر نیز محاسبه کرد:

$$\begin{vmatrix} (\sigma_{xx} - S) & \sigma_{yx} & \sigma_{zx} \\ \sigma_{xy} & (\sigma_{yy} - S) & \sigma_{zy} \\ \sigma_{xz} & \sigma_{yz} & (\sigma_{zz} - S) \end{vmatrix} = 0$$
$$|\sigma_{ij} - \delta_{ij}S| = 0$$

از محاسبه دترمینان فوق، یک معادله درجه سه با خصوصیات زیر حاصل می گردد:

$$S^3 - I_1 S^2 + I_2 S - I_3 = 0$$

$$\begin{cases} I_1 = \sigma_{ii} = \sigma_{11} + \sigma_{22} + \sigma_{33} \\ I_2 = (\sigma_{11}\sigma_{22} + \sigma_{22}\sigma_{33} + \sigma_{11}\sigma_{33}) - (\sigma_{12}\sigma_{21} + \sigma_{23}\sigma_{32} + \sigma_{13}\sigma_{31}) \\ I_3 = |\sigma_{ij}| \end{cases}$$

تمیل تنش

تansور تنش

صفمه و تنش

تبديل تنش

دایره موهر

معادلات تعادل

استوانه ای

کروی



مولفه های تنش در صفحه اختیاری

سه حالت برای حل معادله فوق وجود دارد:

۱. اگر معادله سه جواب متمایز داشته باشد، سه تنش اصلی و سه راستای مشخص خواهیم داشت.
۲. اگر معادله دو جواب متمایز داشته باشد، یک راستای مشخص خواهیم داشت و تنش های تکراری می توانند در هر دو راستای عمود برهم و عمود بر راستای اول قرار داشته باشند.
۳. اگر معادله یک جواب متمایز داشته باشد، سه تنش اصلی می توانند در هر سه راستای عمود بر هم دلخواه قرار داشته باشند (تنش هیدرواستاتیک).

راستای هر تنش اصلی بدست آمده (σ_1) از حل معادلات زیر

محاسبه می شود:

$$\begin{pmatrix} (\sigma_{xx} - \sigma_1) & \sigma_{yx} & \sigma_{zx} \\ \sigma_{xy} & (\sigma_{yy} - \sigma_1) & \sigma_{zy} \\ \sigma_{xz} & \sigma_{yz} & (\sigma_{zz} - \sigma_1) \end{pmatrix} \begin{pmatrix} n_{x1} \\ n_{y1} \\ n_{z1} \end{pmatrix} = 0$$

$$\vec{\sigma}_1 = \sigma_1 (n_{x1} \vec{i} + n_{y1} \vec{j} + n_{z1} \vec{k})$$

تمیل تنش

تانسور تنش

صفمه و تنش

تبديل تنش

دایره موهر

معادلات تعادل

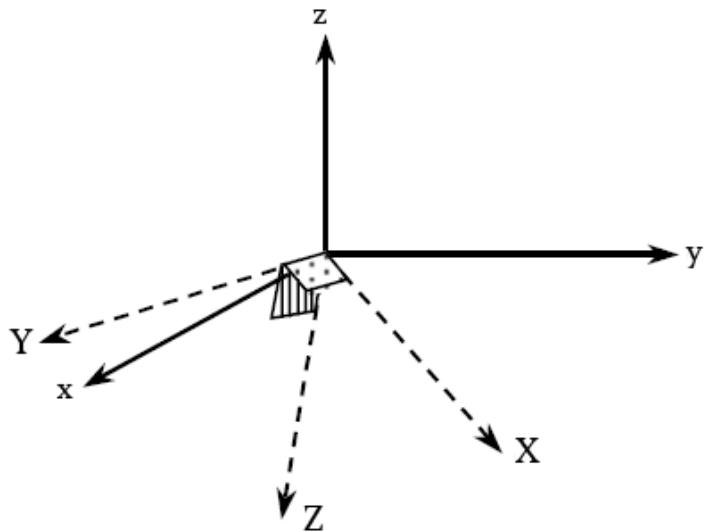
استوانه ای

کروی

تبديل تنش Transformation of Stress

مختصات (X,Y,Z) برای قبل از چرخش محورها و مختصات (x,y,z) برای بعد از چرخش می باشد.

کسینوس زوایای بین محورها را بصورت زیر در نظر می گیریم:



$$R = \begin{pmatrix} n_{Xx} = \cos(X, x) & n_{Xy} = \cos(X, y) & n_{Xz} = \cos(X, z) \\ n_{Yx} = \cos(Y, x) & n_{Yy} = \cos(Y, y) & n_{Yz} = \cos(Y, z) \\ n_{Zx} = \cos(Z, x) & n_{Zy} = \cos(Z, y) & n_{Zz} = \cos(Z, z) \end{pmatrix}$$



تمليل تنش

تاس سور تنش

صفمه و تنش

تبديل تنش

دایره موهر

معادلات تعادل

استوانه ای

کروی

تبديل تنش Transformation of Stress

با توجه به ماتریس کسینوس های هادی، اگر σ' تنش در مختصات (X,Y,Z) و σ تنش در مختصات (x,y,z) باشد، رابطه میان آنها عبارتست از:

$$\sigma' = R \cdot \sigma \cdot R^T$$

$$\begin{pmatrix} \sigma'_{XX} & \sigma'_{YX} & \sigma'_{ZX} \\ \sigma'_{XY} & \sigma'_{YY} & \sigma'_{ZY} \\ \sigma'_{XZ} & \sigma'_{YZ} & \sigma'_{ZZ} \end{pmatrix} =$$

$$\begin{pmatrix} n_{Xx} & n_{Xy} & n_{Xz} \\ n_{Yx} & n_{Yy} & n_{Yz} \\ n_{Zx} & n_{Zy} & n_{Zz} \end{pmatrix} \begin{pmatrix} \sigma_{xx} & \sigma_{yx} & \sigma_{zx} \\ \sigma_{xy} & \sigma_{yy} & \sigma_{zy} \\ \sigma_{xz} & \sigma_{yz} & \sigma_{zz} \end{pmatrix} \begin{pmatrix} n_{Xx} & n_{Yx} & n_{Zx} \\ n_{Xy} & n_{Yy} & n_{Yz} \\ n_{Xz} & n_{Yz} & n_{Zz} \end{pmatrix}$$



تمثیل تنش

تansور تنش

صفمه و تنش

تبديل تنش

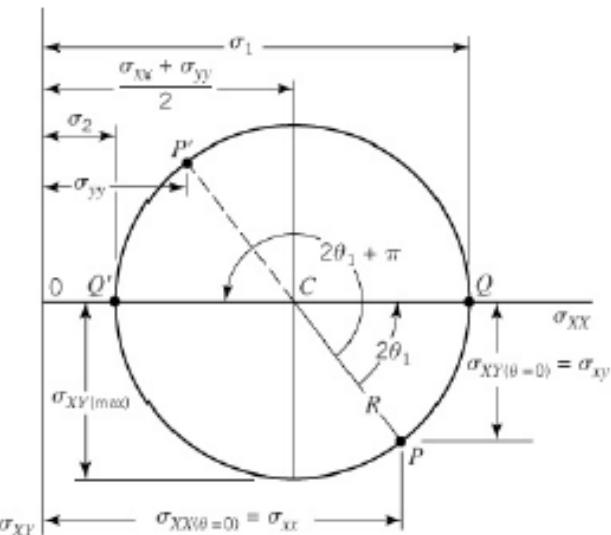
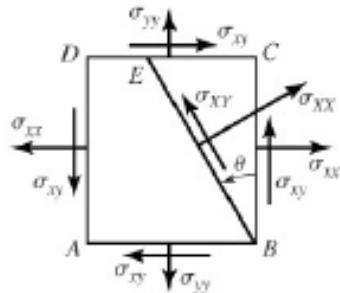
دایره موهر

معادلات تعادل

استوانه ای

کروی

دایره موهار دو بعدی



Center $\left[\frac{1}{2}(\sigma_{xx} + \sigma_{yy}), 0 \right]$

Radius $R = \sqrt{\frac{1}{4}(\sigma_{xx} - \sigma_{yy})^2 + \sigma_{xy}^2}$

$$\sigma_1 = \frac{1}{2}(\sigma_{xx} + \sigma_{yy}) + \sqrt{\frac{1}{4}(\sigma_{xx} - \sigma_{yy})^2 + \sigma_{xy}^2}$$

$$\sigma_2 = \frac{1}{2}(\sigma_{xx} + \sigma_{yy}) - \sqrt{\frac{1}{4}(\sigma_{xx} - \sigma_{yy})^2 + \sigma_{xy}^2}$$

$$\tau_{max} = \sqrt{\frac{1}{4}(\sigma_{xx} - \sigma_{yy})^2 + \sigma_{xy}^2}$$

یاداوری :

دایره مور دو بعدی بعدی

تمثیل تنش

کانسور تنش

صفمه و تنش

تبدیل تنش

دایره موهار

معادلات تعادل

استوانه ای

کروی

دایره موهار سه بعدی



تمیل تنش

تاسور تنش

صفمه و تنش

تبديل تنش

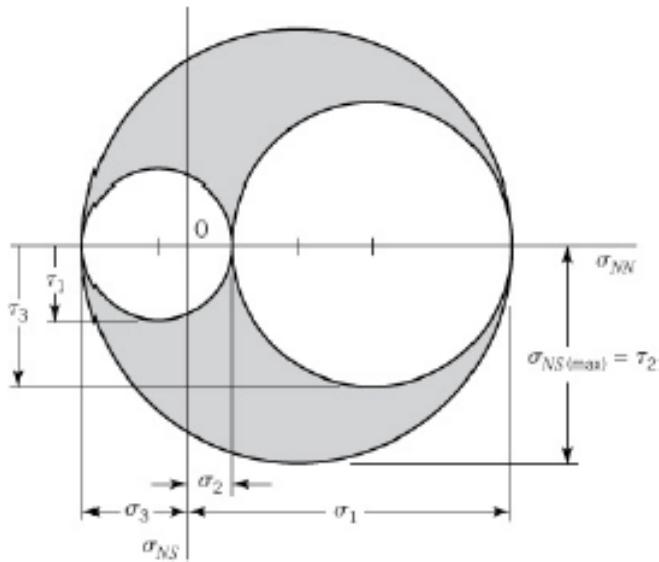
دایره موهار

معادلات تعادل

استوانه ای

کروی

مقاومت مصالح ۳ - فصل اول



- The best way to draw Mohr's circle in 3-D is first to find the principal stresses.
- Using the three principal stresses, the three circles can then be drawn.

تمیل تنش

تاسور تنش

صفمه و تنش

تبديل تنش

دایره موهر

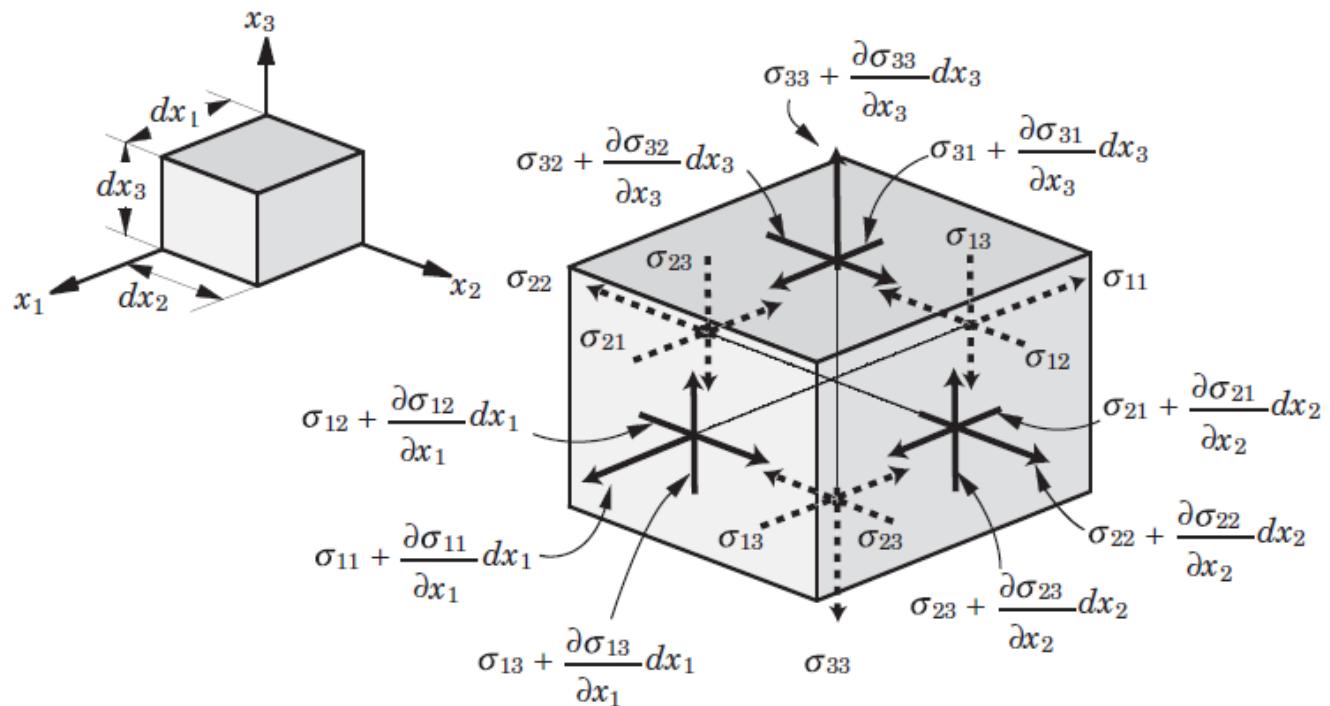
معادلات تعادل

استوانه ای

کروی

مقاومت مصالح ۳ - فصل اول

- برای بدست آوردن معادلات دیفرانسیل تعادل، از یک المان تغییر شکل پذیر استفاده می شود که در آن مقادیر تنش با تغییر مکان، تغییر می شود.
- برایند نیروهای حجمی توسط B نمایش داده می شود.





معادلات دیفرانسیل تعادل

با نوشتن معادلات تعادل خواهیم داشت:

$$\sum M_x = 0 \rightarrow \sigma_{yz} = \sigma_{zy},$$

$$\sum M_y = 0 \rightarrow \sigma_{xz} = \sigma_{zx},$$

$$\sum M_z = 0 \rightarrow \sigma_{xy} = \sigma_{yx}$$

$$\sum F_x = 0 \rightarrow \frac{\partial \sigma_{xx}}{\partial x} + \frac{\partial \sigma_{yx}}{\partial y} + \frac{\partial \sigma_{zx}}{\partial z} + B_x = 0$$

$$\sum F_y = 0 \rightarrow \frac{\partial \sigma_{xy}}{\partial x} + \frac{\partial \sigma_{yy}}{\partial y} + \frac{\partial \sigma_{zy}}{\partial z} + B_y = 0$$

$$\sum F_z = 0 \rightarrow \frac{\partial \sigma_{xz}}{\partial x} + \frac{\partial \sigma_{yz}}{\partial y} + \frac{\partial \sigma_{zz}}{\partial z} + B_z = 0$$

$$\sigma_{ij,j} + B_i = 0$$

تمیل تنش

تاسور تنش

صفمه و تنش

تبديل تنش

دایره موهر

معادلات تعادل

استوانه ای

کروی

تمیل تنش

تاسور تنش

صفمه و تنش

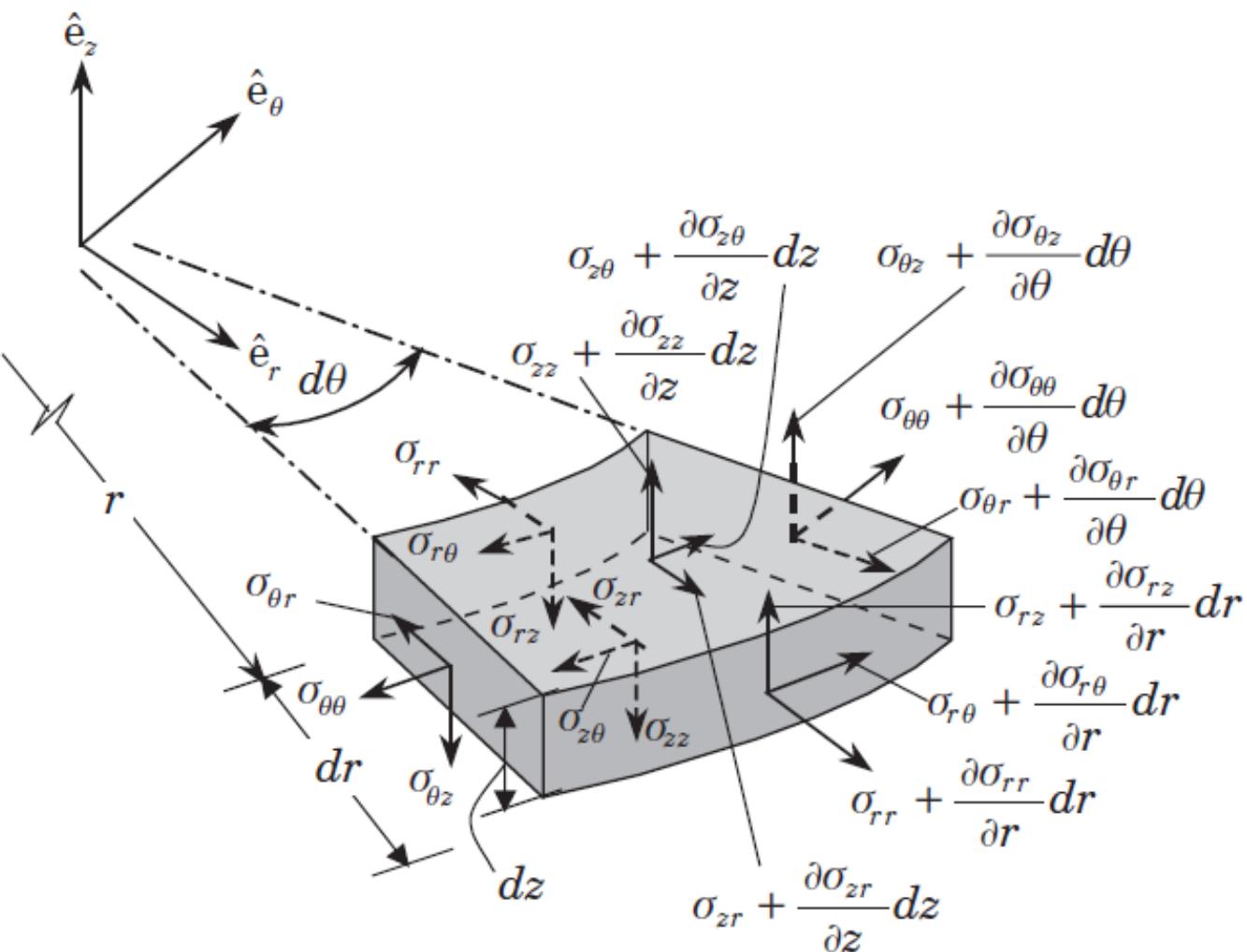
تبديل تنش

دایره موهر

معادلات تعادل

استوانه ای

کروی





معادلات تعادل در مختصات استوانه ای

$$\sum F_r = 0$$

$$-\sigma_{rr}r.d\theta.dz + \left(\sigma_{rr} + \frac{\partial \sigma_{rr}}{\partial r}dr \right) r.d\theta.dz - \left(\sigma_{\theta\theta} + \sigma_{\theta\theta} + \frac{\partial \sigma_{\theta\theta}}{\partial \theta}d\theta \right) \sin \frac{d\theta}{2} dr.dz$$

$$-\sigma_{\theta r}dr.dz + \left(\sigma_{\theta r} + \frac{\partial \sigma_{\theta r}}{\partial \theta}d\theta \right) dr.dz - \sigma_{zr}r.d\theta.dr + \left(\sigma_{zr} + \frac{\partial \sigma_{zr}}{\partial z}dz \right) r.d\theta.dr$$

$$\frac{\partial \sigma_{rr}}{\partial r} + \frac{1}{r} \frac{\partial \sigma_{\theta r}}{\partial \theta} + \frac{\partial \sigma_{zr}}{\partial z} + \frac{\sigma_{rr} - \sigma_{\theta\theta}}{r} + B_r = 0$$

$$\frac{\partial \sigma_{r\theta}}{\partial r} + \frac{1}{r} \frac{\partial \sigma_{\theta\theta}}{\partial \theta} + \frac{\partial \sigma_{z\theta}}{\partial z} + \frac{2\sigma_{r\theta}}{r} + B_\theta = 0$$

$$\frac{\partial \sigma_{rz}}{\partial r} + \frac{1}{r} \frac{\partial \sigma_{\theta z}}{\partial \theta} + \frac{\partial \sigma_{zz}}{\partial z} + \frac{\sigma_{rz}}{r} + B_z = 0$$

تمیل تنش

تاسور تنش

صفمه و تنش

تبديل تنش

دایره موهر

معادلات تعادل

استوانه ای

کروی

مقاومت مصالح ۳ - فصل اول

تمیل تنش

تansور تنش

صفمه و تنش

تبدیل تنش

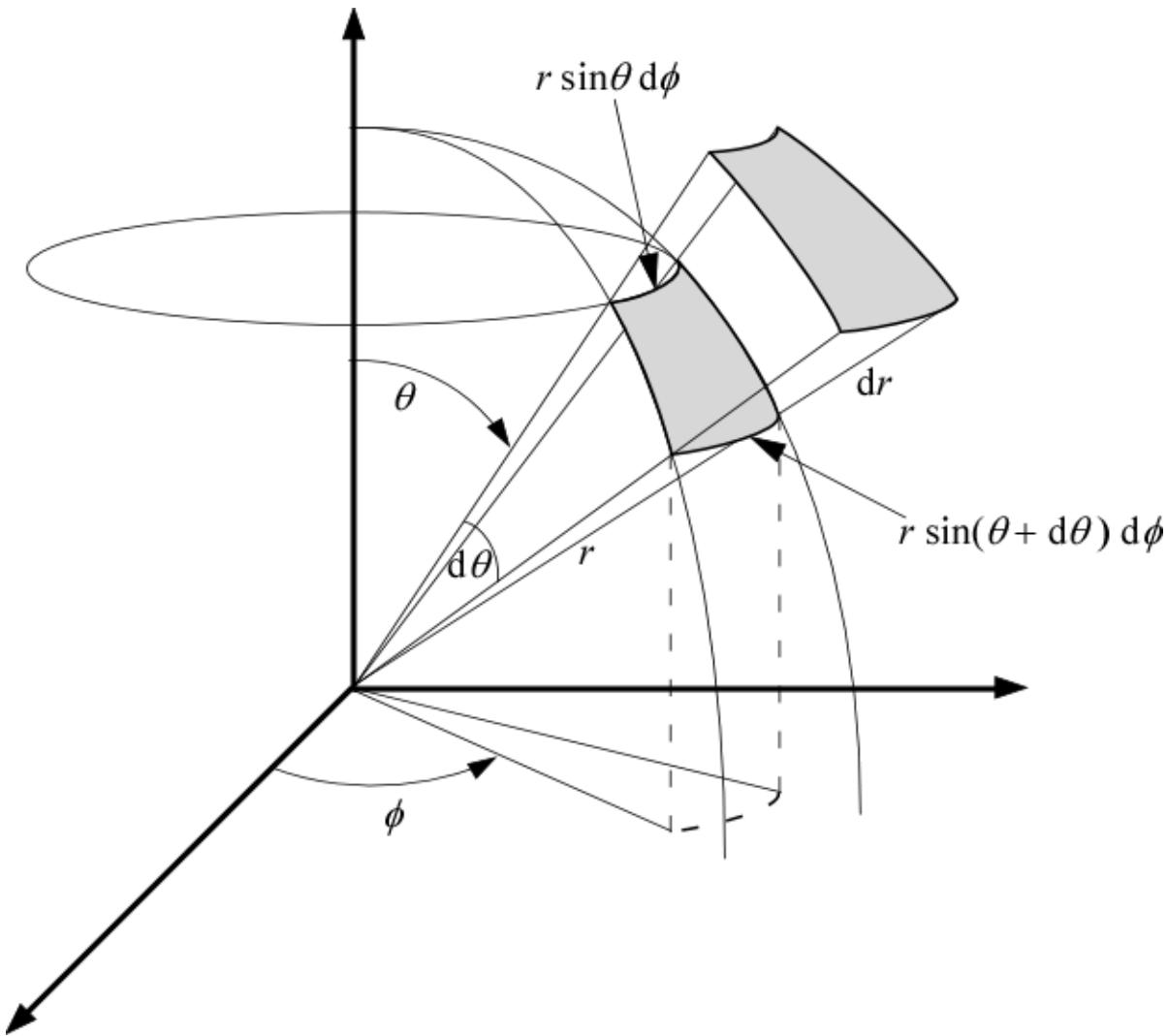
دایره موهر

معادلات تعادل

استوانه ای

کوئی

معادلات تعادل در مختصات کره ای





معادلات تعادل در مختصات کروی

$$\frac{\partial \sigma_{rr}}{\partial r} + \frac{1}{r} \frac{\partial \sigma_{\theta r}}{\partial \theta} + \frac{1}{r \sin \theta} \frac{\partial \sigma_{\phi r}}{\partial \phi} + \frac{1}{r} (2\sigma_{rr} - \sigma_{\theta\theta} - \sigma_{\phi\phi} + \sigma_{\theta r} \cot \theta) + B_r = 0$$

$$\frac{\partial \sigma_{r\theta}}{\partial r} + \frac{1}{r} \frac{\partial \sigma_{\theta\theta}}{\partial \theta} + \frac{1}{r \sin \theta} \frac{\partial \sigma_{\phi\theta}}{\partial \phi} + \frac{1}{r} [(\sigma_{\theta\theta} - \sigma_{\phi\phi}) \cot \theta + 3\sigma_{r\theta}] + B_\theta = 0$$

$$\frac{\partial \sigma_{r\phi}}{\partial r} + \frac{1}{r} \frac{\partial \sigma_{\theta\phi}}{\partial \theta} + \frac{1}{r \sin \theta} \frac{\partial \sigma_{\phi\phi}}{\partial \phi} + \frac{1}{r} (3\sigma_{r\phi} + 2\sigma_{\theta\phi} \cot \theta) + B_\phi = 0$$

تمثیل تنش

تansور تنش

صفمه و تنش

تبديل تنش

دایره موهر

معادلات تعادل

استوانه ای

کروی

مقاومت مصالح ۳ - فصل اول

زمانی که امت من دنیا را بزرگ دارند،

خداآوند شکوهِ اسلام را از آنان می‌گیرد.

پیامبر اکرم (ص)