

بِسْمِ اللَّهِ الرَّحْمَنِ الرَّحِيمِ

زاهد از کوچه زندان به سلامت بگذر
تا خرابت نکند صحبت بدنامی چند
پیرمخانه چه خوش گفت به دردی کش خویش
که مگو حال دل سوخته با حامی چند



مقاومت مصالح ۳

Introduction to Advanced Strength of Materials

اكبر اقبالی



ویژگی های مسائل تئوری ارتجاعی

حل یک مسئله الاستیک شامل محاسبه شش مولفه تنش، شش مولفه کرنش و سه مولفه تغییر مکان است (۱۵ مجهول).
 معادلات هر مسئله الاستیک عبارتند از سه معادله تعادل، شش معادله تنش-کرنش و شش معادله تغییر مکان (۱۵ معادله).

$$\begin{cases} \sigma_{ij,j} + B_i = 0 \\ \sigma_{ij} = \mu \varepsilon_{ij} + \lambda \delta_{ij} \varepsilon_{kk} \\ \varepsilon_{ij} = \frac{1}{2} (u_{i,j} + u_{j,i}) \end{cases} \Rightarrow \begin{cases} \sigma_{ij} \\ \varepsilon_{ij} \\ u_i \end{cases}$$

دو روش برای حل یک مسئله الاستیک وجود دارد:

- روش تغییر مکان: ابتدا تغییر مکان ها محاسبه می شوند، سپس کرنش ها از آنها محاسبه شده و در نهایت تنش ها بدست خواهند آمد.
 - روش نیروها: ابتدا تنش ها از نیروها محاسبه می شوند، سپس کرنش ها از آنها محاسبه شده و در نهایت تغییر مکان ها بدست خواهند آمد.
- در روش نیروها، در نظر گرفتن معادلات سازگاری الزامی است.

مسائل ارتجاعی

تغییر مکان

روش نیرو

جواب یکتا

کرنش دو بعدی

استوانه ای

تنش دو بعدی

استوانه ای



ویژگی های مسائل تئوری ارتجاعی

در حل یک مسئله الاستیک شرایط مرزی (Boundary Conditions) نیز باید ارضا شوند که این شرایط مرزی سه حالت خواهند بود:

۱) شرایط مرزی تغییر مکان

عامل اصلی شرایط مرزی، نیروهای حجمی و سطحی اعمال شده به جسم الاستیک است.

۲) شرایط مرزی نیرو

عامل اصلی شرایط مرزی، تغییر مکان های ایجاد شده در مرز جسم الاستیک است.

۳) شرایط مرزی تغییر مکان و نیرو

عامل اصلی شرایط مرزی، می توانند نیروهای اعمال شده به جسم الاستیک یا تغییر مکان های ایجاد شده در مرز جسم الاستیک است.

مسائل ارتجاعی

تغییر مکان

روش نیرو

جواب یکتا

گرنش دو بعدی

استوانه ای

تنش دو بعدی

استوانه ای

روش تغییر مکان Displacement Method



در این روش با جایگزینی عبارات تنش و کرنش در معادلات تعادل، معادلات حاکم به سه معادله کاهش می یابد.

$$\begin{cases} \sigma_{ij,j} + B_i = 0 \\ \sigma_{ij} = 2\mu\varepsilon_{ij} + \lambda\delta_{ij}\varepsilon_{kk} \\ \varepsilon_{ij} = \frac{1}{2}(u_{i,j} + u_{j,i}) \end{cases} \Rightarrow \begin{cases} \sigma_{ij,j} + B_i = 0 \\ \sigma_{ij} = \mu(u_{i,j} + u_{j,i}) + \lambda\delta_{ij}(u_{k,k}) \end{cases}$$

$$\mu\nabla^2 u_i + (\mu + \lambda) \frac{\partial (u_{k,k})}{\partial x_i} + B_i = 0$$

با حل معادلات فوق (ناویر-استوکس)، تغییر مکان ها بدست می آیند که از آنها کرنش ها و از کرنش ها، تنش ها محاسبه می شوند.

مسائل ارتجاعی

تغییر مکان

روش نیرو

جواب یکتا

کرنش دو بعدی

استوانه ای

تنش دو بعدی

استوانه ای

روش نیرو Force Method

در این روش برای محاسبه سه تغییر مکان اصلی از شش کرنش بدست آمده، باید از معادلات سازگاری استفاده نمود.

$$\begin{cases} \frac{\partial^2 \varepsilon_{11}}{\partial X_2^2} + \frac{\partial^2 \varepsilon_{22}}{\partial X_1^2} = 2 \frac{\partial^2 \varepsilon_{12}}{\partial X_1 \partial X_2} \\ \varepsilon_{ij} = \frac{1}{E} \left[(1+\nu) \sigma_{ij} - \nu \delta_{ij} \sigma_{kk} \right] \end{cases}$$

$$\frac{\partial^2}{\partial X_2^2} \left[\frac{(1+\nu)}{E} \sigma_{11} - \frac{\nu}{E} (\sigma_{22} + \sigma_{33}) \right] + \frac{\partial^2}{\partial X_1^2} \left[\frac{(1+\nu)}{E} \sigma_{22} - \frac{\nu}{E} (\sigma_{11} + \sigma_{33}) \right] = 2 \frac{\partial^2}{\partial X_1 \partial X_2} \left(\frac{\sigma_{12}}{2G} \right)$$

$$\Sigma = \sigma_{11} + \sigma_{22} + \sigma_{33}$$

$$(1+\nu) \left(\frac{\partial^2 \sigma_{11}}{\partial X_2^2} + \frac{\partial^2 \sigma_{22}}{\partial X_1^2} \right) - \nu \left(\frac{\partial^2 \Sigma}{\partial X_1^2} + \frac{\partial^2 \Sigma}{\partial X_2^2} \right) = 2(1+\nu) \frac{\partial^2 \sigma_{12}}{\partial X_1 \partial X_2}$$



مسائل ارتجاعی

تغییر مکان

روش نیرو

جواب یکتا

کرنش دو بعدی

استوانه ای

تنش دو بعدی

استوانه ای



روش نیرو Force Method

$$\left\{ \begin{aligned} (1+\nu) \left(\frac{\partial^2 \sigma_{11}}{\partial X_2^2} + \frac{\partial^2 \sigma_{22}}{\partial X_1^2} \right) - \nu \left(\frac{\partial^2 \Sigma}{\partial X_1^2} + \frac{\partial^2 \Sigma}{\partial X_2^2} \right) &= 2(1+\nu) \frac{\partial^2 \sigma_{12}}{\partial X_1 \partial X_2} \\ (1+\nu) \left(\frac{\partial^2 \sigma_{11}}{\partial X_3^2} + \frac{\partial^2 \sigma_{33}}{\partial X_1^2} \right) - \nu \left(\frac{\partial^2 \Sigma}{\partial X_1^2} + \frac{\partial^2 \Sigma}{\partial X_3^2} \right) &= 2(1+\nu) \frac{\partial^2 \sigma_{13}}{\partial X_1 \partial X_3} \\ (1+\nu) \left(\frac{\partial^2 \sigma_{22}}{\partial X_3^2} + \frac{\partial^2 \sigma_{33}}{\partial X_2^2} \right) - \nu \left(\frac{\partial^2 \Sigma}{\partial X_2^2} + \frac{\partial^2 \Sigma}{\partial X_3^2} \right) &= 2(1+\nu) \frac{\partial^2 \sigma_{23}}{\partial X_2 \partial X_3} \end{aligned} \right. \quad (A)$$

$$\left\{ \begin{aligned} \text{Equilibrium (1):} \quad & \frac{\partial \sigma_{11}}{\partial X_1} + \frac{\partial \sigma_{12}}{\partial X_2} + \frac{\partial \sigma_{13}}{\partial X_3} + B_1 = 0 \\ \text{Equilibrium (2):} \quad & \frac{\partial \sigma_{12}}{\partial X_1} + \frac{\partial \sigma_{22}}{\partial X_2} + \frac{\partial \sigma_{23}}{\partial X_3} + B_2 = 0 \\ \text{Equilibrium (3):} \quad & \frac{\partial \sigma_{13}}{\partial X_1} + \frac{\partial \sigma_{23}}{\partial X_2} + \frac{\partial \sigma_{33}}{\partial X_3} + B_3 = 0 \end{aligned} \right.$$

از معادله تعادل (۱) نسبت به X_1 ، از معادله تعادل (۲) نسبت به X_2 و از معادله تعادل (۳) نسبت به X_3 مشتق گیری می کنیم.

مسائل ارتجاعی

تغییر مکان

روش نیرو

جواب یکتا

کرنش دو بعدی

استوانه ای

تنش دو بعدی

استوانه ای

روش نیرو Force Method



$$\begin{cases} \frac{2\partial^2\sigma_{12}}{\partial X_1\partial X_2} = -\left(\frac{\partial^2\sigma_{11}}{\partial X_1^2} + \frac{\partial^2\sigma_{22}}{\partial X_2^2} + \frac{\partial^2\sigma_{33}}{\partial X_3^2}\right) + \left(-\frac{\partial B_1}{\partial X_1} - \frac{\partial B_2}{\partial X_2} + \frac{\partial B_3}{\partial X_2}\right) \\ \frac{2\partial^2\sigma_{23}}{\partial X_2\partial X_3} = -\left(\frac{\partial^2\sigma_{11}}{\partial X_1^2} + \frac{\partial^2\sigma_{22}}{\partial X_2^2} + \frac{\partial^2\sigma_{33}}{\partial X_3^2}\right) + \left(\frac{\partial B_1}{\partial X_1} - \frac{\partial B_2}{\partial X_2} - \frac{\partial B_3}{\partial X_2}\right) \\ \frac{2\partial^2\sigma_{13}}{\partial X_1\partial X_3} = -\left(\frac{\partial^2\sigma_{11}}{\partial X_1^2} + \frac{\partial^2\sigma_{22}}{\partial X_2^2} + \frac{\partial^2\sigma_{33}}{\partial X_3^2}\right) + \left(-\frac{\partial B_1}{\partial X_1} + \frac{\partial B_2}{\partial X_2} - \frac{\partial B_3}{\partial X_2}\right) \end{cases}$$

معادلات فوق را در معادلات (A) قرار داده و خواهیم داشت: \oplus

$$\begin{cases} (1+\nu)\left(\nabla^2\Sigma - \nabla^2\sigma_{11} - \frac{\partial^2\Sigma}{\partial X_1^2}\right) - \nu\left(\nabla^2\Sigma - \frac{\partial^2\Sigma}{\partial X_1^2}\right) = (1+\nu)\left(+\frac{\partial B_1}{\partial X_1} - \frac{\partial B_2}{\partial X_2} - \frac{\partial B_3}{\partial X_2}\right) \\ (1+\nu)\left(\nabla^2\Sigma - \nabla^2\sigma_{22} - \frac{\partial^2\Sigma}{\partial X_2^2}\right) - \nu\left(\nabla^2\Sigma - \frac{\partial^2\Sigma}{\partial X_2^2}\right) = (1+\nu)\left(-\frac{\partial B_1}{\partial X_1} + \frac{\partial B_2}{\partial X_2} - \frac{\partial B_3}{\partial X_2}\right) \\ (1+\nu)\left(\nabla^2\Sigma - \nabla^2\sigma_{33} - \frac{\partial^2\Sigma}{\partial X_3^2}\right) - \nu\left(\nabla^2\Sigma - \frac{\partial^2\Sigma}{\partial X_3^2}\right) = (1+\nu)\left(-\frac{\partial B_1}{\partial X_1} - \frac{\partial B_2}{\partial X_2} + \frac{\partial B_3}{\partial X_2}\right) \end{cases}$$

مسائل ارتجاعی

تغییر مکان

روش نیرو

جواب یکتا

گرنش دو بعدی

استوانه ای

تنش دو بعدی

استوانه ای

روش نیرو Force Method



از جمع سه معادله فوق خواهیم داشت: $\nabla^2 \Sigma = \frac{1+\nu}{1-\nu} \left(\frac{\partial B_1}{\partial X_1} + \frac{\partial B_2}{\partial X_2} + \frac{\partial B_3}{\partial X_2} \right)$

$$\begin{cases} \nabla^2 \sigma_{11} + \frac{1}{1+\nu} \left(\frac{\partial^2 \Sigma}{\partial X_1^2} \right) = \frac{-\nu}{1-\nu} \left(\frac{\partial B_1}{\partial X_1} + \frac{\partial B_2}{\partial X_2} + \frac{\partial B_3}{\partial X_2} \right) - 2 \frac{\partial B_1}{\partial X_1} \\ \nabla^2 \sigma_{22} + \frac{1}{1+\nu} \left(\frac{\partial^2 \Sigma}{\partial X_2^2} \right) = \frac{-\nu}{1-\nu} \left(\frac{\partial B_1}{\partial X_1} + \frac{\partial B_2}{\partial X_2} + \frac{\partial B_3}{\partial X_2} \right) - 2 \frac{\partial B_2}{\partial X_2} \\ \nabla^2 \sigma_{33} + \frac{1}{1+\nu} \left(\frac{\partial^2 \Sigma}{\partial X_3^2} \right) = \frac{-\nu}{1-\nu} \left(\frac{\partial B_1}{\partial X_1} + \frac{\partial B_2}{\partial X_2} + \frac{\partial B_3}{\partial X_2} \right) - 2 \frac{\partial B_3}{\partial X_2} \\ \nabla^2 \sigma_{12} + \frac{1}{1+\nu} \left(\frac{\partial^2 \Sigma}{\partial X_1 \partial X_2} \right) = - \left(\frac{\partial B_1}{\partial X_2} + \frac{\partial B_2}{\partial X_1} \right) \\ \nabla^2 \sigma_{23} + \frac{1}{1+\nu} \left(\frac{\partial^2 \Sigma}{\partial X_2 \partial X_3} \right) = - \left(\frac{\partial B_2}{\partial X_3} + \frac{\partial B_3}{\partial X_2} \right) \\ \nabla^2 \sigma_{13} + \frac{1}{1+\nu} \left(\frac{\partial^2 \Sigma}{\partial X_1 \partial X_3} \right) = - \left(\frac{\partial B_1}{\partial X_3} + \frac{\partial B_3}{\partial X_1} \right) \end{cases}$$

معادلات سازگاری
بلترامی - میشل

$$\nabla^2 \sigma_{ij} + \frac{1}{1+\nu} \left(\frac{\partial^2 \Sigma}{\partial X_i \partial X_j} \right) = \frac{-\nu}{1-\nu} \delta_{ij} \operatorname{div} (\vec{B}) - \left(\frac{\partial B_i}{\partial X_j} + \frac{\partial B_j}{\partial X_i} \right)$$

مسائل ارتجاعی

تغییر مکان

روش نیرو

جواب یکتا

گرنش دو بعدی

استوانه ای

تنش دو بعدی

استوانه ای

روش نیرو Force Method

اگر نیروهای حجمی صفر باشند، معادلات بلترامی - میشل برای مختصات های دکارتی و استوانه ای عبارتند از:

$$\nabla^2 \sigma_{ij} + \frac{1}{1+\nu} \left(\frac{\partial^2 \Sigma}{\partial X_i \partial X_j} \right) = 0$$

$$\left\{ \begin{array}{l} \nabla^2 \sigma_{rr} - \frac{2}{r^2} (\sigma_{rr} - \sigma_{\theta\theta}) - \frac{4}{r^2} \left(\frac{\partial \sigma_{r\theta}}{\partial \theta} \right) + \frac{1}{1+\nu} \left(\frac{\partial^2 \Sigma}{\partial r^2} \right) = 0 \\ \nabla^2 \sigma_{\theta\theta} + \frac{2}{r^2} (\sigma_{rr} - \sigma_{\theta\theta}) - \frac{4}{r^2} \left(\frac{\partial \sigma_{r\theta}}{\partial \theta} \right) + \frac{1}{1+\nu} \left(\frac{\partial \Sigma}{\partial r} + \frac{1}{r} \frac{\partial^2 \Sigma}{\partial \theta^2} \right) = 0 \\ \nabla^2 \sigma_{zz} + \frac{1}{1+\nu} \left(\frac{\partial^2 \Sigma}{\partial z^2} \right) = 0 \\ \nabla^2 \sigma_{r\theta} + \frac{1}{1+\nu} \frac{\partial}{\partial r} \left(\frac{1}{r} \frac{\partial \Sigma}{\partial \theta} \right) + \frac{2}{r^2} \frac{\partial}{\partial \theta} (\sigma_{rr} - \sigma_{\theta\theta}) - \frac{4}{r^2} \sigma_{r\theta} = 0 \\ \nabla^2 \sigma_{\theta z} + \frac{1}{1+\nu} \frac{1}{r} \left(\frac{\partial^2 \Sigma}{\partial \theta \partial z} \right) + \frac{2}{r^2} \frac{\partial \sigma_{zr}}{\partial \theta} - \frac{\sigma_{\theta z}}{r^2} = 0 \\ \nabla^2 \sigma_{zr} + \frac{1}{1+\nu} \left(\frac{\partial^2 \Sigma}{\partial r \partial z} \right) - \frac{2}{r^2} \frac{\partial \sigma_{\theta z}}{\partial \theta} - \frac{\sigma_{zr}}{r^2} = 0 \end{array} \right.$$

$$\Sigma = \sigma_{rr} + \sigma_{\theta\theta} + \sigma_{zz}$$



مسائل ارتجاعی

تغییر مکان

روش نیرو

جواب یکتا

گرنش دو بعدی

استوانه ای

تنش دو بعدی

استوانه ای



مسائل ارتجاعی

تغییر مکان

روش نیرو

جواب یکتا

گرنش دو بعدی

استوانه ای

تنش دو بعدی

استوانه ای

منحصر به فرد بودن جواب برای مسائل تئوری ارتجاعی

برای اثبات اینکه پاسخ مسئله الاستیک برای تغییر شکل های کوچک و روابط تنش - کرنش خطی منحصر به فرد است، فرض می کنیم که بیش از یک پاسخ وجود دارد که شرایط مرزی مسئله را ارضا می کند (برهان خلف)

$$\left\{ \begin{array}{l} \sigma_{ij}^{(1)}, \varepsilon_{ij}^{(1)}, u_i^{(1)} \\ \sigma_{ij}^{(2)}, \varepsilon_{ij}^{(2)}, u_i^{(2)} \end{array} \right. \rightarrow \left\{ \begin{array}{l} \sigma_{ij,j}^{(1)} + B_i = 0 \\ \sigma_{ij}^{(1)} \cdot n_j = T_i \\ u_i^{(1)} = \bar{u}_i \end{array} \right. \Rightarrow \left\{ \begin{array}{l} (\sigma_{ij}^{(1)} - \sigma_{ij}^{(2)})_{,j} = 0 \\ (\sigma_{ij}^{(1)} - \sigma_{ij}^{(2)}) \cdot n_j = T_i \\ (u_i^{(1)} - u_i^{(2)}) = \bar{u}_i \end{array} \right.$$

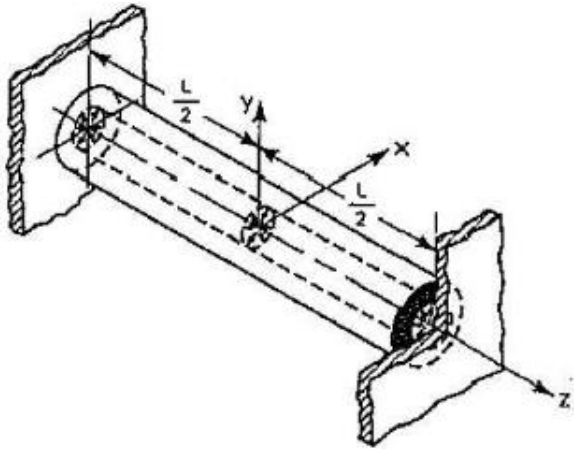
$$\left\{ \begin{array}{l} \sigma_{ij}^{(2)}, \varepsilon_{ij}^{(2)}, u_i^{(2)} \\ \sigma_{ij}^{(1)}, \varepsilon_{ij}^{(1)}, u_i^{(1)} \end{array} \right. \rightarrow \left\{ \begin{array}{l} \sigma_{ij,j}^{(2)} + B_i = 0 \\ \sigma_{ij}^{(2)} \cdot n_j = T_i \\ u_i^{(2)} = \bar{u}_i \end{array} \right.$$

$$T_i, \bar{u}_i = 0 \rightarrow U_0 = 0 \rightarrow \varepsilon_{ij} = 0 \rightarrow \sigma_{ij} = 0 \rightarrow \sigma_{ij}^{(1)} - \sigma_{ij}^{(2)} = 0$$

تئوری ارتجاعی دو بعدی

گرنش صفحه ای

یک استوانه طویل (طول بسیار بزرگتر از شعاع) که جابجایی در راستای طول استوانه صفر و در دو راستای دیگر مستقل از راستای طولی استوانه است.



$$u_1 = u_1(X_1, X_2), u_2 = u_2(X_1, X_2), u_3 = 0$$

$$\left\{ \begin{array}{l} \varepsilon_{33} = \varepsilon_{13} = \varepsilon_{23} = 0 \end{array} \right.$$

$$\varepsilon_{11} = \frac{\partial u_1}{\partial X_1}$$

$$\varepsilon_{22} = \frac{\partial u_2}{\partial X_2}$$

$$\varepsilon_{12} = \frac{1}{2} \left(\frac{\partial u_1}{\partial X_2} + \frac{\partial u_2}{\partial X_1} \right)$$

$$\Rightarrow$$

$$\left\{ \begin{array}{l} \sigma_{11} = 2\mu\varepsilon_{11} + \lambda(\varepsilon_{11} + \varepsilon_{22}) \\ \sigma_{22} = 2\mu\varepsilon_{22} + \lambda(\varepsilon_{11} + \varepsilon_{22}) \\ \sigma_{33} = \lambda(\varepsilon_{11} + \varepsilon_{22}) \\ \sigma_{12} = 2\mu\varepsilon_{12}, \quad \sigma_{23} = \sigma_{31} = 0 \end{array} \right.$$

مسائل ارتجاعی

تغییر مکان

روش نیرو

جواب یکتا

گرنش دو بعدی

استوانه ای

تنش دو بعدی

استوانه ای



تئوری ارتجاعی دو بعدی

گرنش صفحه ای

بر اساس ضرایب هوک خواهیم داشت:

$$\begin{cases} \sigma_{11} = \frac{E [\nu \varepsilon_{11} + (1-\nu) \varepsilon_{22}]}{(1+\nu)(1-2\nu)} \\ \sigma_{22} = \frac{E [(1-\nu) \varepsilon_{11} + \nu \varepsilon_{22}]}{(1+\nu)(1-2\nu)} \\ \sigma_{33} = \frac{E (\varepsilon_{11} + \varepsilon_{22})}{(1+\nu)(1-2\nu)} \\ \sigma_{12} = \frac{E}{1+\nu} \varepsilon_{12}, \sigma_{23} = \sigma_{31} = 0 \end{cases}$$

$$\Rightarrow \begin{cases} \varepsilon_{33} = \varepsilon_{13} = \varepsilon_{23} = 0 \\ \varepsilon_{11} = \frac{1+\nu}{E} [(1-\nu) \sigma_{11} - \nu \sigma_{22}] \\ \varepsilon_{22} = \frac{1+\nu}{E} [(1-\nu) \sigma_{22} - \nu \sigma_{11}] \\ \varepsilon_{12} = \frac{1+\nu}{E} \sigma_{12} \end{cases}$$

$$\sigma_{33} = \nu (\sigma_{11} + \sigma_{22}) \Rightarrow \begin{cases} \frac{\partial \sigma_{11}}{\partial X_1} + \frac{\partial \sigma_{21}}{\partial X_2} + B_1 = 0 \\ \frac{\partial \sigma_{12}}{\partial X_1} + \frac{\partial \sigma_{22}}{\partial X_2} + B_2 = 0 \\ \frac{\partial \sigma_{33}}{\partial X_3} + B_3 = 0 \end{cases}$$

مسائل ارتجاعی

تغییر مکان

روش نیرو

جواب یکتا

گرنش دو بعدی

استوانه ای

تنش دو بعدی

استوانه ای



تئوری ارتجاعی دو بعدی

گرنش صفحه ای

فقط یک رابطه سازگاری خواهیم داشت:

$$\frac{\partial^2 \varepsilon_{11}}{\partial X_2^2} + \frac{\partial^2 \varepsilon_{22}}{\partial X_1^2} = 2 \frac{\partial^2 \varepsilon_{12}}{\partial X_1 \partial X_2}$$

برای معادلات ناویر - استوکس نیز خواهیم داشت:

$$\begin{cases} (\mu + \lambda) \frac{\partial (\varepsilon_{11} + \varepsilon_{22})}{\partial X_1} + \mu \nabla^2 u_1 + B_1 = 0 \\ (\mu + \lambda) \frac{\partial (\varepsilon_{11} + \varepsilon_{22})}{\partial X_2} + \mu \nabla^2 u_2 + B_2 = 0 \end{cases}$$

برای معادلات ارتجاعی نیز خواهیم داشت:

$$\left(\frac{\partial^2}{\partial x_1^2} + \frac{\partial^2}{\partial x_2^2} \right) (\sigma_{11} + \sigma_{22}) = \frac{-1}{1-\nu} \left(\frac{\partial B_1}{\partial X_1} + \frac{\partial B_2}{\partial X_2} \right)$$

مسائل ارتجاعی

تغییر مکان

روش نیرو

جواب یکتا

گرنش دو بعدی

استوانه ای

تنش دو بعدی

استوانه ای



تئوری ارتجاعی دو بعدی

گرنش صفحه ای در مختصات استوانه ای

✚ برای معادلات کرنش - تغییر مکان خواهیم داشت:

$$\left\{ \begin{array}{l} \varepsilon_{rr} = \frac{\partial u_r}{\partial r}, \quad \varepsilon_{\theta\theta} = \frac{1}{r} \frac{\partial u_\theta}{\partial \theta} + \frac{u_r}{r} \\ \varepsilon_{r\theta} = \frac{1}{2} \left(\frac{1}{r} \frac{\partial u_r}{\partial \theta} + \frac{\partial u_\theta}{\partial r} - \frac{u_\theta}{r} \right) \\ \varepsilon_{zz} = \varepsilon_{rz} = \varepsilon_{z\theta} = 0 \end{array} \right. \quad \left\{ \begin{array}{l} u_r = u_r(r, \theta) \\ u_\theta = u_\theta(r, \theta) \\ u_z = 0 \end{array} \right.$$

✚ برای معادلات تعادل نیز خواهیم داشت:

$$\left\{ \begin{array}{l} \frac{\partial \sigma_{rr}}{\partial r} + \frac{1}{r} \frac{\partial \sigma_{r\theta}}{\partial \theta} + \frac{(\sigma_{rr} - \sigma_{\theta\theta})}{r} + B_r = 0 \\ \frac{\partial \sigma_{r\theta}}{\partial r} + \frac{1}{r} \frac{\partial \sigma_{\theta\theta}}{\partial \theta} + \frac{2\sigma_{r\theta}}{r} + B_\theta = 0 \end{array} \right.$$

✚ برای تنها معادله سازگاری نیز خواهیم داشت:

$$\frac{\partial^2 \varepsilon_{\theta\theta}}{\partial r^2} + \frac{1}{r^2} \frac{\partial^2 \varepsilon_{rr}}{\partial \theta^2} + \frac{2}{r} \frac{\partial \varepsilon_{\theta\theta}}{\partial r} - \frac{1}{r} \frac{\partial \varepsilon_{rr}}{\partial r} = 2 \left(\frac{1}{r} \frac{\partial^2 \varepsilon_{r\theta}}{\partial r \partial \theta} + \frac{1}{r^2} \frac{\partial \varepsilon_{r\theta}}{\partial \theta} \right)$$

مسائل ارتجاعی

تغییر مکان

روش نیرو

جواب یکتا

گرنش دو بعدی

استوانه ای

تنش دو بعدی

استوانه ای



تئوری ارتجاعی دو بعدی

گرنش صفحه ای در مختصات استوانه ای

✚ برای معادلات ارتجاعی بر حسب تغییر مکان خواهیم داشت:

$$\begin{cases} (\mu + \lambda) \frac{\partial}{\partial r} \left[\frac{1}{r} \frac{\partial}{\partial r} (r u_r) + \frac{1}{r} \frac{\partial u_\theta}{\partial \theta} \right] + \mu \left[\frac{1}{r} \frac{\partial}{\partial r} \left(r \frac{\partial u_r}{\partial r} \right) + \frac{1}{r^2} \frac{\partial^2 u_r}{\partial \theta^2} \right] + B_r = 0 \\ (\mu + \lambda) \frac{\partial}{\partial \theta} \left[\frac{1}{r} \frac{\partial}{\partial r} (r u_r) + \frac{1}{r} \frac{\partial u_\theta}{\partial \theta} \right] + \mu \left[\frac{1}{r} \frac{\partial}{\partial r} \left(r \frac{\partial u_r}{\partial r} \right) + \frac{1}{r^2} \frac{\partial^2 u_\theta}{\partial \theta^2} \right] + B_\theta = 0 \end{cases}$$

✚ برای معادلات ارتجاعی بر حسب تنش نیز خواهیم داشت:

$$\left[\frac{\partial^2}{\partial r^2} + \frac{1}{r} \frac{\partial}{\partial r} + \frac{1}{r^2} \frac{\partial^2}{\partial \theta^2} \right] (\sigma_{rr} + \sigma_{\theta\theta}) = \frac{1}{1-\nu} \left(\frac{\partial B_r}{\partial r} + \frac{1}{r} \frac{\partial B_\theta}{\partial \theta} + \frac{B_r}{r} \right)$$

مسائل ارتجاعی

تغییر مکان

روش نیرو

جواب یکتا

گرنش دو بعدی

استوانه ای

تنش دو بعدی

استوانه ای



تئوری ارتجاعی دو بعدی

تنش صفحه ای

$$\begin{cases} \sigma_{11} = \sigma_{11}(X_1, X_2) \\ \sigma_{22} = \sigma_{22}(X_1, X_2) \\ \sigma_{12} = \sigma_{12}(X_1, X_2) \\ \sigma_{33} = \sigma_{13} = \sigma_{23} = 0 \end{cases}$$

- نیروهای درونی یک صفحه \oplus
- کرنش های درون یک صفحه \oplus
- مخازن جدار نازک زیر فشار \oplus

$$\begin{cases} \sigma_{11} = 2\mu\varepsilon_{11} + \lambda(\varepsilon_{11} + \varepsilon_{22} + \varepsilon_{33}) \\ \sigma_{22} = 2\mu\varepsilon_{22} + \lambda(\varepsilon_{11} + \varepsilon_{22} + \varepsilon_{33}) \\ \sigma_{33} = \sigma_{23} = \sigma_{31} = 0 \\ \sigma_{12} = 2\mu\varepsilon_{12} \end{cases}$$

$$\Rightarrow \begin{cases} \varepsilon_{11} = \frac{\partial u_1}{\partial X_1}, \quad \varepsilon_{22} = \frac{\partial u_2}{\partial X_2} \\ \varepsilon_{33} = \frac{\partial u_3}{\partial X_3} \\ \varepsilon_{12} = \frac{1}{2} \left(\frac{\partial u_1}{\partial X_2} + \frac{\partial u_2}{\partial X_1} \right) \\ \varepsilon_{13} = \varepsilon_{23} = 0 \end{cases}$$

مسائل ارتجاعی

تغییر مکان

روش نیرو

جواب یکتا

کرنش دو بعدی

استوانه ای

تنش دو بعدی

استوانه ای



تئوری ارتجاعی دو بعدی

تنش صفحه ای

بر اساس ضرایب هوک خواهیم داشت:

$$\left\{ \begin{array}{l} \sigma_{11} = \frac{E}{1-\nu^2} (\varepsilon_{11} + \nu \varepsilon_{22}) \\ \sigma_{22} = \frac{E}{1-\nu^2} (\varepsilon_{22} + \nu \varepsilon_{11}) \\ \sigma_{12} = \frac{E}{1+\nu} \varepsilon_{12} \\ \sigma_{33} = \sigma_{23} = \sigma_{31} = 0 \end{array} \right. \Rightarrow \left\{ \begin{array}{l} \varepsilon_{11} = \frac{1}{E} (\sigma_{11} - \nu \sigma_{22}) \\ \varepsilon_{22} = \frac{1}{E} (\sigma_{22} - \nu \sigma_{11}) \\ \varepsilon_{33} = \frac{\nu}{E} (\sigma_{22} + \sigma_{11}) \\ \varepsilon_{12} = \frac{1+\nu}{E} \sigma_{12} \\ \varepsilon_{13} = \varepsilon_{23} = 0 \end{array} \right.$$

$$\left\{ \begin{array}{l} \frac{\partial \sigma_{11}}{\partial X_1} + \frac{\partial \sigma_{21}}{\partial X_2} + B_1 = 0 \\ \frac{\partial \sigma_{12}}{\partial X_1} + \frac{\partial \sigma_{22}}{\partial X_2} + B_2 = 0 \\ B_3 = 0 \end{array} \right.$$

مسائل ارتجاعی

تغییر مکان

روش نیرو

جواب یکتا

گرنش دو بعدی

استوانه ای

تنش دو بعدی

استوانه ای



تئوری ارتجاعی دو بعدی

تنش صفحه ای

چهار رابطه سازگاری خواهیم داشت: \oplus

$$\frac{\partial^2 \varepsilon_{11}}{\partial X_2^2} + \frac{\partial^2 \varepsilon_{22}}{\partial X_1^2} = 2 \frac{\partial^2 \varepsilon_{12}}{\partial X_1 \partial X_2}$$

$$\frac{\partial^2 \varepsilon_{33}}{\partial X_1^2} = \frac{\partial^2 \varepsilon_{33}}{\partial X_2^2} = \frac{\partial^2 \varepsilon_{33}}{\partial X_1 \partial X_2} = 0$$

برای معادلات ناویر - استوکس نیز خواهیم داشت: \oplus

$$\left\{ \left(\mu + \frac{2\mu\lambda}{2\mu + \lambda} \right) \frac{\partial (\varepsilon_{11} + \varepsilon_{22})}{\partial X_1} + \mu \nabla^2 u_1 + B_1 = 0 \right.$$

$$\left. \left(\mu + \frac{2\mu\lambda}{2\mu + \lambda} \right) \frac{\partial (\varepsilon_{11} + \varepsilon_{22})}{\partial X_1} + \mu \nabla^2 u_2 + B_2 = 0 \right\}$$

برای معادلات ارتجاعی نیز خواهیم داشت: \oplus

$$\left(\frac{\partial^2}{\partial x_1^2} + \frac{\partial^2}{\partial x_2^2} \right) (\sigma_{11} + \sigma_{22}) = -(1-\nu) \left(\frac{\partial B_1}{\partial X_1} + \frac{\partial B_2}{\partial X_2} \right)$$

مسائل ارتجاعی

تغییر مکان

روش نیرو

جواب یکتا

گرنش دو بعدی

استوانه ای

تنش دو بعدی

استوانه ای



تئوری ارتجاعی دو بعدی

تنش صفحه ای در مختصات استوانه ای

برای معادلات کرنش - تغییر مکان خواهیم داشت:

$$\left\{ \begin{array}{l} \varepsilon_{rr} = \frac{\partial u_r}{\partial r}, \quad \varepsilon_{\theta\theta} = \frac{1}{r} \frac{\partial u_\theta}{\partial \theta} + \frac{u_r}{r} \\ \varepsilon_{zz} = \frac{\partial u_z}{\partial z} = \varepsilon_{zz}(r, \theta) \\ \varepsilon_{r\theta} = \frac{1}{2} \left(\frac{1}{r} \frac{\partial u_r}{\partial \theta} + \frac{\partial u_\theta}{\partial r} - \frac{u_\theta}{r} \right) \\ \varepsilon_{rz} = \varepsilon_{z\theta} = 0 \end{array} \right. \quad \left\{ \begin{array}{l} \sigma_{rr} = \sigma_{rr}(r, \theta) \\ \sigma_{\theta\theta} = \sigma_{\theta\theta}(r, \theta) \\ \sigma_{r\theta} = \sigma_{r\theta}(r, \theta) \\ \sigma_{zz} = \sigma_{zr} = \sigma_{\theta z} = 0 \end{array} \right.$$

برای معادلات تعادل نیز خواهیم داشت:

$$\left\{ \begin{array}{l} \frac{\partial \sigma_{rr}}{\partial r} + \frac{1}{r} \frac{\partial \sigma_{r\theta}}{\partial \theta} + \frac{(\sigma_{rr} - \sigma_{\theta\theta})}{r} + B_r = 0 \\ \frac{\partial \sigma_{r\theta}}{\partial r} + \frac{1}{r} \frac{\partial \sigma_{\theta\theta}}{\partial \theta} + \frac{2\sigma_{r\theta}}{r} + B_\theta = 0 \end{array} \right.$$

مسائل ارتجاعی

تغییر مکان

روش نیرو

جواب یکتا

کرنش دو بعدی

استوانه ای

تنش دو بعدی

استوانه ای



تئوری ارتجاعی دو بعدی

تنش صفحه ای در مختصات استوانه ای

✚ برای معادلات ارتجاعی بر حسب تنش نیز خواهیم داشت:

$$\left(\frac{\partial^2}{\partial r^2} + \frac{1}{r} \frac{\partial}{\partial r} + \frac{1}{r^2} \frac{\partial^2}{\partial \theta^2} \right) (\sigma_{rr} + \sigma_{\theta\theta}) = -(1 + \nu) \left(\frac{\partial B_r}{\partial r} + \frac{1}{r} \frac{\partial B_\theta}{\partial \theta} + \frac{B_r}{r} \right)$$

مسائل ارتجاعی

تغییر مکان

روش نیرو

جواب یکتا

کرنش دو بعدی

استوانه ای

تنش دو بعدی

استوانه ای

ای فرزند آدم!

اگر از دنیا به قدر کفایت خواهی،
اندکی تو را کفایت می کند.

و اگر بیش از کفایت خواهی، همه
دنیا هم تو را بس نباشد.

امیر مؤمنان، امام علی علیه السلام