

Ανηγμένη διόγκωση και μέτρο διόγκωσης

οι διαμηθικές δεν επιφέρουν μεταβολή όγκου παρά τις στρώσεις!

Ανηγμένη διόγκωση του υλικού

$$e = \frac{\Delta V}{V} = \epsilon_x + \epsilon_y + \epsilon_z = \frac{1-2\nu}{E}(\sigma_x + \sigma_y + \sigma_z)$$

$$e = -\frac{3(1-2\nu)}{E}p$$

Μέτρο διόγκωσης: $K = \frac{E}{3(1-2\nu)}$

Το μέτρο συμπίεσης του υλικού ορίζεται ως ο λόγος της υδροστατικής πίεσης προς την ανηγμένη μεταβολή όγκου.

$$I^2 = \text{Trace}(\Sigma) = \text{const.}$$

$$I^E = \text{Trace}(\mathbf{E}) = \text{const.}$$

$$K = \frac{E}{3(1-2\nu)}$$

$$e = \frac{\Delta V}{V} < 0 \Rightarrow K > 0 \Rightarrow \frac{E}{3(1-2\nu)} > 0 \Rightarrow 3(1-2\nu) > 0 \Rightarrow (1-2\nu) > 0 \Rightarrow \nu < 0.5$$

$$\left. \begin{aligned} \nu = 0.0 & \Rightarrow e = -\frac{3}{E}p, K = \frac{E}{3} \\ \nu = 0.5 & \Rightarrow e = 0, K = \infty \end{aligned} \right\}$$

Απολύτως ασυμπίεστα υλικά - Perfectly incompressible materials (perfectly incompressible isotropic material deformed elastically at small strains, e.g. rubber)

Επίπεδη εντατική κατάσταση (Plane Stress)

Μηδενικές οι ορθές και οι διαμηθικές τάσεις που αναπτύσσονται κάθετα ως προς το επίπεδο του σώματος.

Plate in Plane Stress

$$\sigma_z = \tau_{xz} = \tau_{yz} = 0$$

$$\epsilon_z \neq 0$$

Thickness dimension or transverse expansion

Inplane dimensions: in x,y plane

$$K = \frac{E}{3(1-2\nu)}$$

$$e = \frac{\Delta V}{V} < 0 \Rightarrow K > 0 \Rightarrow \frac{E}{3(1-2\nu)} > 0 \Rightarrow 3(1-2\nu) > 0 \Rightarrow (1-2\nu) > 0 \Rightarrow \nu < 0.5$$

$$\left. \begin{aligned} \nu = 0.0 & \Rightarrow e = -\frac{3}{E}p, K = \frac{E}{3} \\ \nu = 0.5 & \Rightarrow e = 0, K = \infty \end{aligned} \right\}$$

Απολύτως ασυμπίεστα υλικά - Perfectly incompressible materials (perfectly incompressible isotropic material deformed elastically at small strains, e.g. rubber)

In-plane internal forces

In-plane stresses

In-plane strains

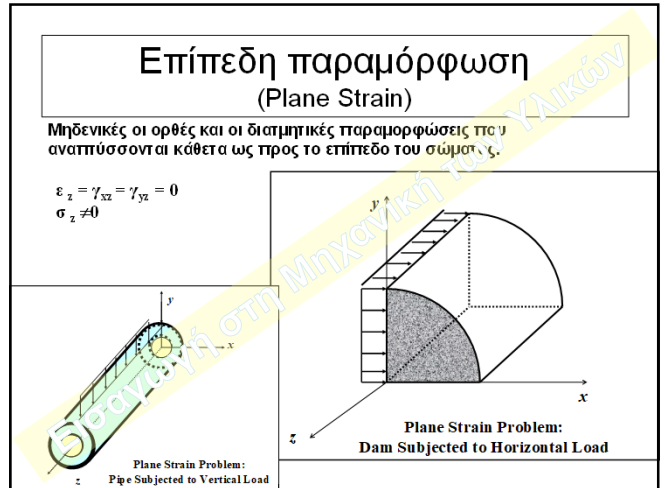
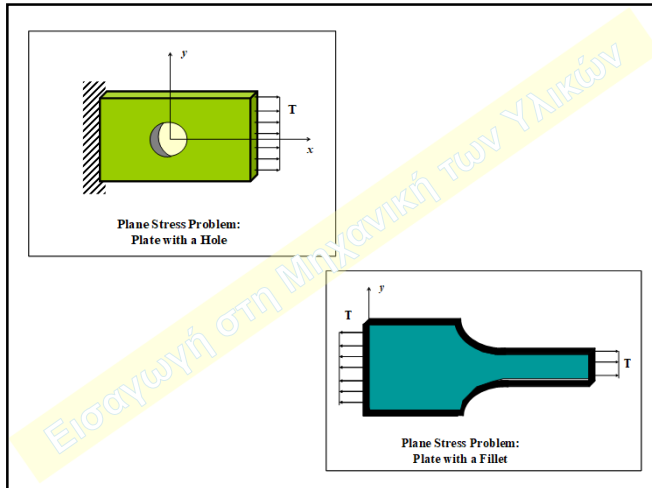
In-plane displacements

αλλά και $\epsilon_z \neq 0$

$$\epsilon_z = \frac{\Delta z}{z} = -\nu(\epsilon_x + \epsilon_y)$$

Inplane stresses

Inplane internal forces (also called membrane forces)



	Plane stress	Plane strain
Stresses	$\sigma_z = 0$ $\tau_{xz} = 0$ $\tau_{yz} = 0$ $\sigma_x, \sigma_y,$ and τ_{xy} may have nonzero values	$\tau_{xz} = 0$ $\tau_{yz} = 0$ $\sigma_x, \sigma_y, \sigma_z,$ and τ_{xy} may have nonzero values
Strains	$\gamma_{xz} = 0$ $\gamma_{yz} = 0$ $\epsilon_x, \epsilon_y, \epsilon_z,$ and γ_{xy} may have nonzero values	$\epsilon_z = 0$ $\gamma_{xz} = 0$ $\gamma_{yz} = 0$ $\epsilon_x, \epsilon_y,$ and γ_{xy} may have nonzero values

Γενικευμένος νόμος του Hooke –

Γενικευμένη τρισδιάστατη ελαστική κατάσταση
3D Stress State

$$\epsilon_x = \frac{1}{E} [\sigma_x - \nu(\sigma_y + \sigma_z)]$$

$$\epsilon_y = \frac{1}{E} [\sigma_y - \nu(\sigma_x + \sigma_z)]$$

$$\epsilon_z = \frac{1}{E} [\sigma_z - \nu(\sigma_x + \sigma_y)]$$

$$\gamma_{xy} = \frac{1}{G} \tau_{xy}$$

$$\gamma_{yz} = \frac{1}{G} \tau_{yz}$$

$$\gamma_{zx} = \frac{1}{G} \tau_{zx}$$

$$\sigma_x = \frac{E}{(1 + \nu)(1 - 2\nu)} [(1 - \nu)\epsilon_x + \nu(\epsilon_y + \epsilon_z)]$$

$$\sigma_y = \frac{E}{(1 + \nu)(1 - 2\nu)} [(1 - \nu)\epsilon_y + \nu(\epsilon_x + \epsilon_z)]$$

$$\sigma_z = \frac{E}{(1 + \nu)(1 - 2\nu)} [(1 - \nu)\epsilon_z + \nu(\epsilon_x + \epsilon_y)]$$

$$\tau_{xy} = G \gamma_{xy}$$

$$\tau_{yz} = G \gamma_{yz}$$

$$\tau_{zx} = G \gamma_{zx}$$

Γενικευμένος νόμος του Hooke –

Επίπεδη ελαστική κατάσταση
Plane Stress

$$\epsilon_x = \frac{1}{E} (\sigma_x - \nu\sigma_y)$$

$$\epsilon_y = \frac{1}{E} (\sigma_y - \nu\sigma_x)$$

$$\epsilon_z = -\frac{\nu}{E} (\sigma_x + \sigma_y)$$

$$\gamma_{xy} = \frac{1}{G} \tau_{xy}$$

$$\sigma_x = \frac{E}{1 - \nu^2} (\epsilon_x + \nu\epsilon_y)$$

$$\sigma_y = \frac{E}{1 - \nu^2} (\epsilon_y + \nu\epsilon_x)$$

$$\tau_{xy} = G \gamma_{xy}$$

Γενικευμένος νόμος του Hooke –

Επίπεδη ελαστική κατάσταση
Plane Strain

$$\epsilon_x = \frac{1}{E} [\sigma_x - \nu(\sigma_y + \sigma_z)]$$

$$\epsilon_y = \frac{1}{E} [\sigma_y - \nu(\sigma_x + \sigma_z)]$$

$$\gamma_{xy} = \frac{1}{G} \tau_{xy}$$

$$\sigma_x = \frac{E}{(1 + \nu)(1 - 2\nu)} [(1 - \nu)\epsilon_x + \nu\epsilon_y]$$

$$\sigma_y = \frac{E}{(1 + \nu)(1 - 2\nu)} [(1 - \nu)\epsilon_y + \nu\epsilon_x]$$

$$\sigma_z = \frac{E}{(1 + \nu)(1 - 2\nu)} [\nu(\epsilon_x + \epsilon_y)]$$

$$\text{ή } \sigma_z = \nu(\sigma_x + \sigma_y)$$

$$\tau_{xy} = G \gamma_{xy}$$

Εισαγωγή στη Μηχανική των Υλικών

εσωτερική πίεση p (συμμετρική φόρτιση)

αξονική συμμετρία (α)

παράλληλη τομή (β)

μεσημβρινή τομή (γ)

διαμήκεις τάσεις σ_z ; διαμήκεις τάσεις σ_r ; τάσεις λ & μ (δ)

90° (ε)

(στ)

$t/r < 0.1$ λεπτότοιχο κέλυφος $r_i \approx r_o \approx r$

$t/r > 0.1$ κ' & η με χονδρά τοιχώματα *

$2P = 2 \int_0^{\pi/2} p L r_i \cos \theta d\theta = 2 p r_i L$

$\sigma_1 = \frac{P}{tL} = \frac{p r_i L}{tL} \Rightarrow \sigma_1 = \frac{p r_i}{t}$

** $\pi r_o^2 = \sigma_2 (\pi r_o^2 - \pi r_i^2) \Rightarrow \sigma_2 = \frac{p r_i^2}{r_o^2 - r_i^2} = \frac{p r_i^2}{(r_o + r_i)(r_o - r_i)} = \frac{p r_i^2}{(r_o + r_i)t} \approx \frac{p r_i}{2t} = \frac{\sigma_1}{2}$

Εισαγωγή στη Μηχανική των Υλικών

$\sigma_1 = \sigma_2 = \frac{p r}{2t}$

Κυλινδρικό κέλυφος

$r = 1 \text{ m}$
 $t = 10 \text{ mm}$
 $p = 0.80 \text{ MPa}$
 $E = 200 \text{ GPa}$, $\nu = 0.25$
 $\sigma_1 = ?$, $\sigma_2 = ?$
 $\Delta d = ? (d = 2r)$

$\sigma_1 = \frac{p r}{t} = \frac{0.8 \times 1000}{10} = 80 \text{ MPa}$

$\sigma_2 = \frac{\sigma_1}{2} = 40 \text{ MPa}$

$\sigma_3 = p - p_{atm} = 0.8 - 0.1 = 0.7 \text{ MPa} \ll$

$\epsilon_1 = \frac{\sigma_1}{E} - \nu \frac{\sigma_2}{E} = \frac{80}{200 \times 10^3} - 0.25 \times \frac{40}{200 \times 10^3} = 0.35 \times 10^{-3}$

$\Delta r = 0.35 \text{ mm}$

$\Delta d = 0.70 \text{ mm}$

Σφαιρικό κέλυφος

$r = 1 \text{ m}$
 $t = 10 \text{ mm}$
 $p = 0.80 \text{ MPa}$
 $E = 200 \text{ GPa}$, $\nu = 0.25$
 $\sigma_1 = \sigma_2 = ?$
 $\Delta d = ? (d = 2r)$

$\sigma_1 = \sigma_2 = \frac{p r}{2t} = \frac{0.8 \times 1000}{2 \times 10} = 40 \text{ MPa}$

$\epsilon_1 = \frac{\sigma_1}{E} - \nu \frac{\sigma_2}{E} = \frac{40}{200 \times 10^3} - 0.25 \times \frac{40}{200 \times 10^3} = 0.15 \times 10^{-3}$

$\Delta r = 0.15 \text{ mm}$

$\Delta d = 0.30 \text{ mm}$

Κυλινδρικός χαλύβδινος λέβητας

$r_i \approx r_o \approx r = 460 \text{ mm}$

$r_i = 460 \text{ mm}$
 $t = 9.5 \text{ mm}$
 $\sigma_{\text{επ}} = 124 \text{ MPa}$
 $p_{\text{επ}} = ?$

$\sigma_1 = \frac{p r}{t}$

$\sigma_2 = \frac{\sigma_1}{2}$

$\sigma_{\text{max}} = \sigma_1 = \frac{p r}{t} \leq \sigma_{\text{επ}} \Rightarrow p_{\text{επ}} = \frac{\sigma_{\text{επ}} t}{r} \Rightarrow$

$p_{\text{επ}} = 2.5 \text{ MPa}$

Σφαιρικός κέλυφος

$r = 1 \text{ m}$
 $t = 30 \text{ mm}$
 $\sigma = 700 \text{ MPa}$
 $\rho_{\text{H}_2\text{O}} = 10.07 \text{ kN/m}^3$

$\sigma_{\text{max}} = \sigma_y = \sigma_1 = \sigma_2 = 700 = \frac{p r}{2t} = \frac{p \times 1000}{2 \times 30} \Rightarrow$

$p = 42 \text{ MPa}$

$p = \rho_{\text{H}_2\text{O}} \times h_{\text{max}} \Rightarrow h_{\text{max}} = \frac{42000}{10.07} = 4170 \text{ m}$

$h_{\text{max}} = ?$

Εισαγωγή στη Μηχανική των Υλικών

$\Delta V = ?$

$\sigma_1 = \sigma_2 = \frac{p r}{2t}$

$\epsilon_1 = \frac{1}{E} (\sigma_1 - \nu \sigma_2)$

$\epsilon_2 = \frac{1}{E} (-\nu \sigma_1 + \sigma_2)$

$\epsilon_1 = \epsilon_2 = \epsilon = \frac{1}{E} \times \frac{p r}{2t} (1 - \nu)$

$\epsilon = \frac{\Delta E}{E} = \frac{E_{\text{τελ}} - E_{\text{αρχ}}}{E_{\text{αρχ}}} = \frac{2\pi(r + \Delta r) - 2\pi r}{2\pi r} = \frac{2\pi \Delta r}{2\pi r} = \frac{\Delta r}{r} \Leftrightarrow \Delta r = \epsilon \times r = \frac{1}{E} \times \frac{p r^2}{2t} (1 - \nu)$

$r' = r + \Delta r = r + \frac{1}{E} \times \frac{p r^2}{2t} (1 - \nu)$

$V' = \frac{4}{3} \pi \times \left[r + \frac{p r^2}{2Et} (1 - \nu) \right]^3$

$\Delta V = V' - V = \frac{4}{3} \pi \times \left[r + \frac{p r^2}{2Et} (1 - \nu) \right]^3 - \frac{4}{3} \pi r^3 = \dots = \frac{2\pi p r^4}{Et} (1 - \nu)$