

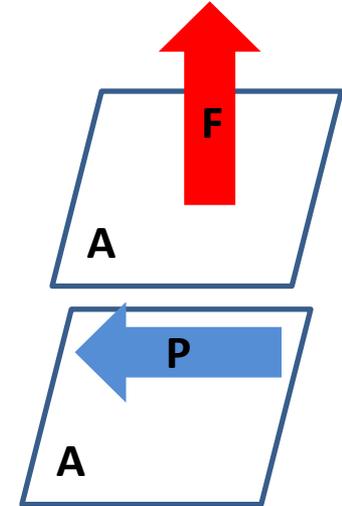
# Tensioni

- **Tensione normale**

$$\sigma = F/A \text{ dove } F \text{ perpendicolare ad } A$$

- **Tensione tangenziale** o a taglio

$$\tau = P/A \text{ dove } P \text{ parallela ad } A$$



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

Dove  $\tau_{ij} = \tau_{ji}$  per ogni  $i$  e  $j$ , cioè **T è simmetrico e T è il tensore delle tensioni**  
 È possibile trovare un sistema di riferimento  $x'y'z'$  tale che il tensore delle tensioni **T' diventi diagonale**

$$T' = \begin{bmatrix} \sigma_1 & 0 & 0 \\ 0 & \sigma_2 & 0 \\ 0 & 0 & \sigma_3 \end{bmatrix}$$

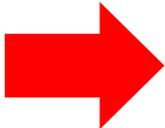
Dove  $\sigma_1, \sigma_2, \sigma_3$  sono dette **tensioni principali** e sono gli autovalori del tensore T

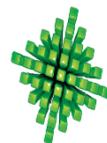


# Tensioni principali

- Sono gli autovalori  $\sigma_1, \sigma_2, \sigma_3$  del tensore T determinati grazie al calcolo del determinante della matrice seguente ed eguagliandolo a 0

- $\det \begin{bmatrix} \sigma_x - \sigma & \tau_{xy} & \tau_{xz} \\ \tau_{xy} & \sigma_y - \sigma & \tau_{yz} \\ \tau_{xz} & \tau_{yz} & \sigma_z - \sigma \end{bmatrix} = 0$


$$\begin{bmatrix} \sigma_1 & 0 & 0 \\ 0 & \sigma_2 & 0 \\ 0 & 0 & \sigma_3 \end{bmatrix}$$



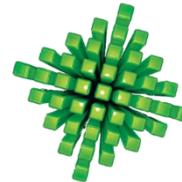
# Rappresentazione dello stato tensionale mediante i cerchi di Mohr

$$\tau_{\max} = \frac{\sigma_1 - \sigma_2}{2}$$

$$R = \sqrt{\left(\frac{\sigma_{xx} + \sigma_{yy}}{2} - \sigma_{yy}\right)^2 + \tau_{xy}^2}$$

$$= \sqrt{\left(\frac{\sigma_{xx} - \sigma_{yy}}{2}\right)^2 + \tau_{xy}^2}$$

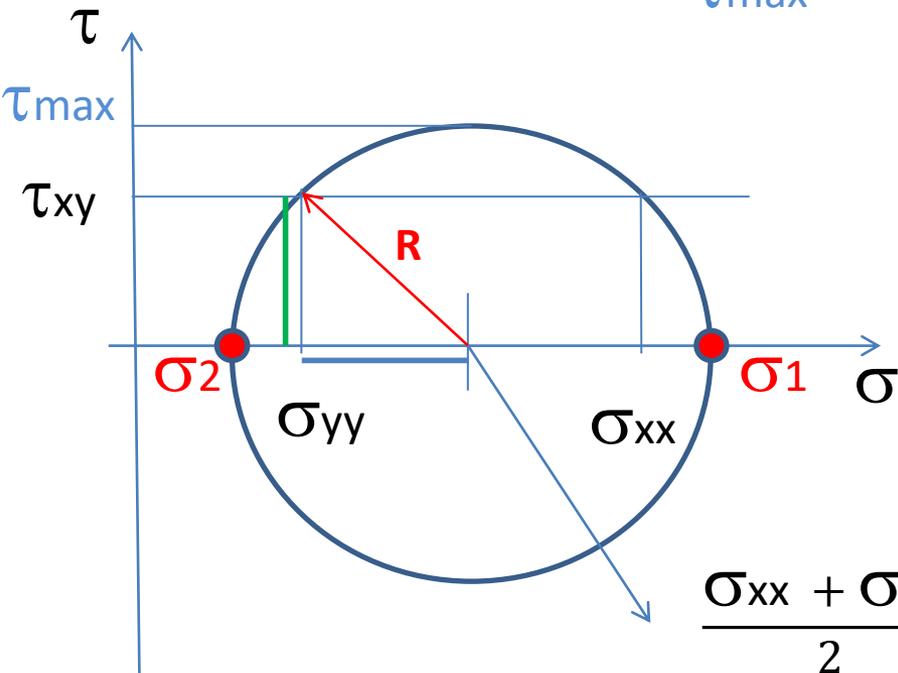
$$\frac{\sigma_{xx} + \sigma_{yy}}{2}$$



Manufacturing Processes for Engineering Materials, 5th ed.  
Kalpakjian • Schmid  
© 2008, Pearson Education  
ISBN No. 0-13-227271-7

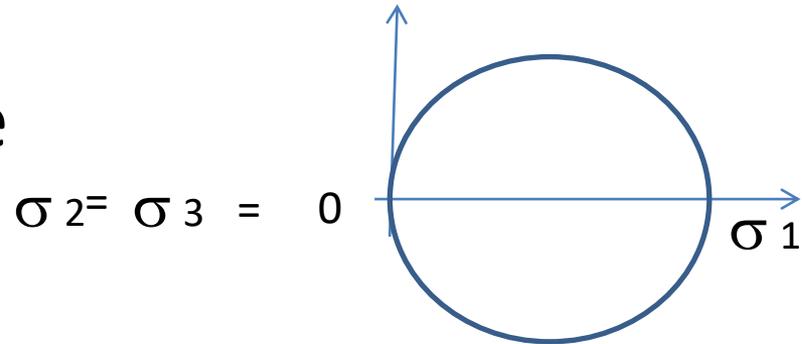
$$\sigma_{1,2} = \frac{\sigma_{xx} + \sigma_{yy}}{2} \pm \sqrt{\left(\frac{\sigma_{xx} - \sigma_{yy}}{2}\right)^2 + \tau_{xy}^2}$$

**Stato di tensione piana**

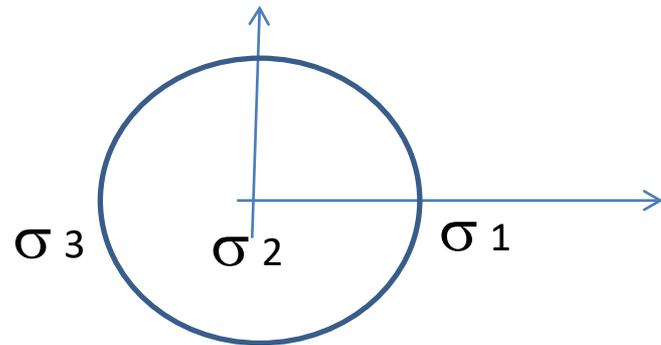


# Esempi di stati di tensione

- Pura tensione



- Puro taglio



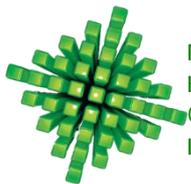
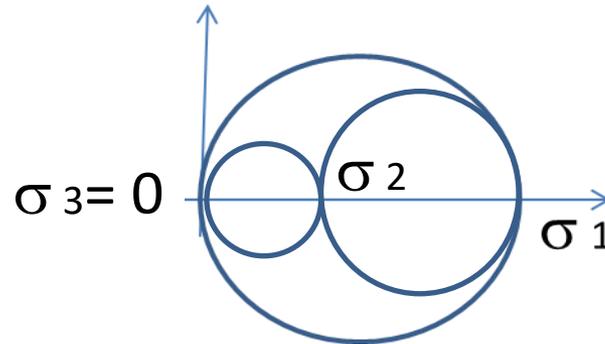
$$\sigma_3 = -\sigma_1$$

$$\sigma_2 = 0$$



# Esempi di stati di tensione

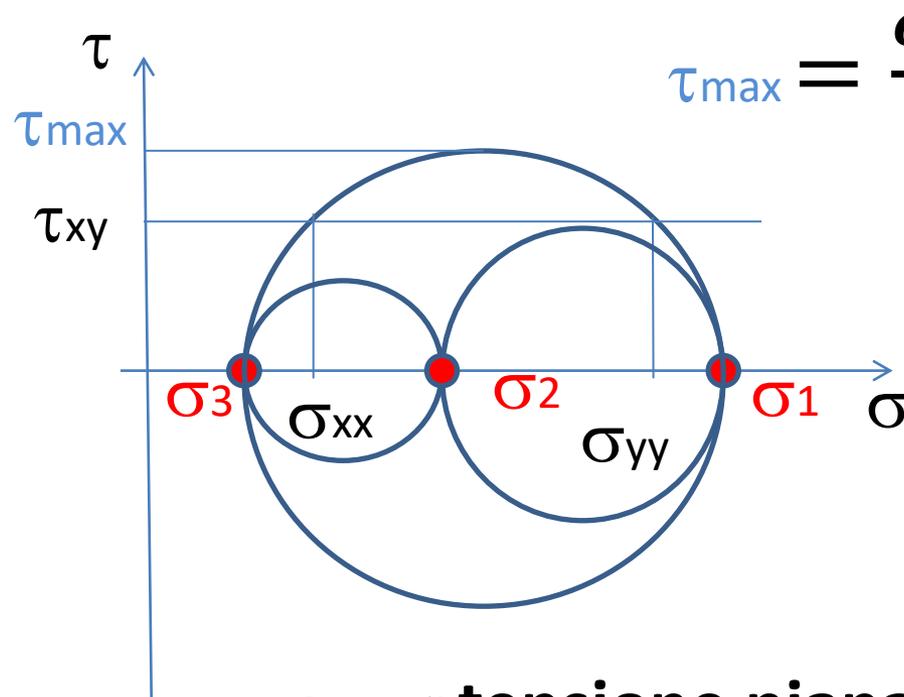
- Stato tensionale piano  $\sigma_3 = 0$



# Rappresentazione dello stato tensionale mediante i cerchi di Mohr

## cerchi di Mohr

Stato Triassiale



$$\tau_{\max} = \frac{\sigma_1 - \sigma_3}{2} = \frac{\sigma_{\text{MAX}} - \sigma_{\text{MIN}}}{2}$$

$$R^2 = \left( \frac{\sigma_{xx} + \sigma_{yy}}{2} - \sigma_{yy} \right)^2 + \tau_{xy}^2$$

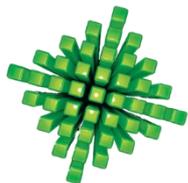
$$\sigma_1 = \frac{\sigma_{xx} + \sigma_{yy}}{2} + R$$

$$\sigma_3 = \frac{\sigma_{xx} + \sigma_{yy}}{2} - R$$

Stato di tensione piana se

$$\sigma_{zz} = \tau_{xz} = \tau_{yz} = 0$$

$$\sigma_{xx}, \sigma_{yy}, \tau_{xy} \neq 0$$



# Deformazioni

- Dilatazioni**  
*normal strain*

$$\epsilon_x = \frac{\Delta u_x}{\Delta x} = \frac{\partial u_x}{\partial x}$$

$$\epsilon_y = \frac{\Delta u_y}{\Delta y} = \frac{\partial u_y}{\partial y}$$

$$\epsilon_z = \frac{\Delta u_z}{\Delta z} = \frac{\partial u_z}{\partial z}$$



Manufacturing Processes for  
Engineering Materials, 5th ed.  
Kalpakjian • Schmid  
© 2008, Pearson Education  
ISBN No. 0-13-227271-7

- Scorrimenti**  
*shear strain*

$$\gamma_{xy} = \frac{\partial u_y}{\partial x} + \frac{\partial u_x}{\partial y}$$

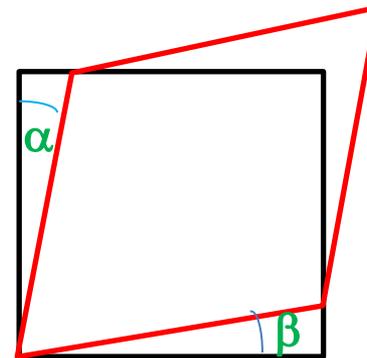
$$\gamma_{xz} = \frac{\partial u_z}{\partial x} + \frac{\partial u_x}{\partial z}$$

$$\gamma_{yz} = \frac{\partial u_y}{\partial z} + \frac{\partial u_z}{\partial y}$$

Tensore deformazioni

$$D = \begin{bmatrix} \epsilon_x & \frac{\gamma_{xy}}{2} & \frac{\gamma_{xz}}{2} \\ \frac{\gamma_{xy}}{2} & \epsilon_y & \frac{\gamma_{yz}}{2} \\ \frac{\gamma_{xz}}{2} & \frac{\gamma_{yz}}{2} & \epsilon_z \end{bmatrix}$$

Tensore deformazioni  
Deviatore



$$\gamma_{xy} = \alpha + \beta$$

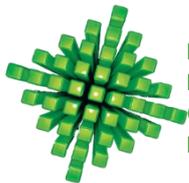
# Tensore deformazioni principali

- $\epsilon_1, \epsilon_2, \epsilon_3$  deformazioni principali **autovalori** di  $D$

Tensore deformazioni

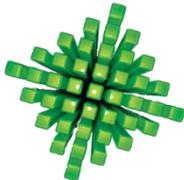
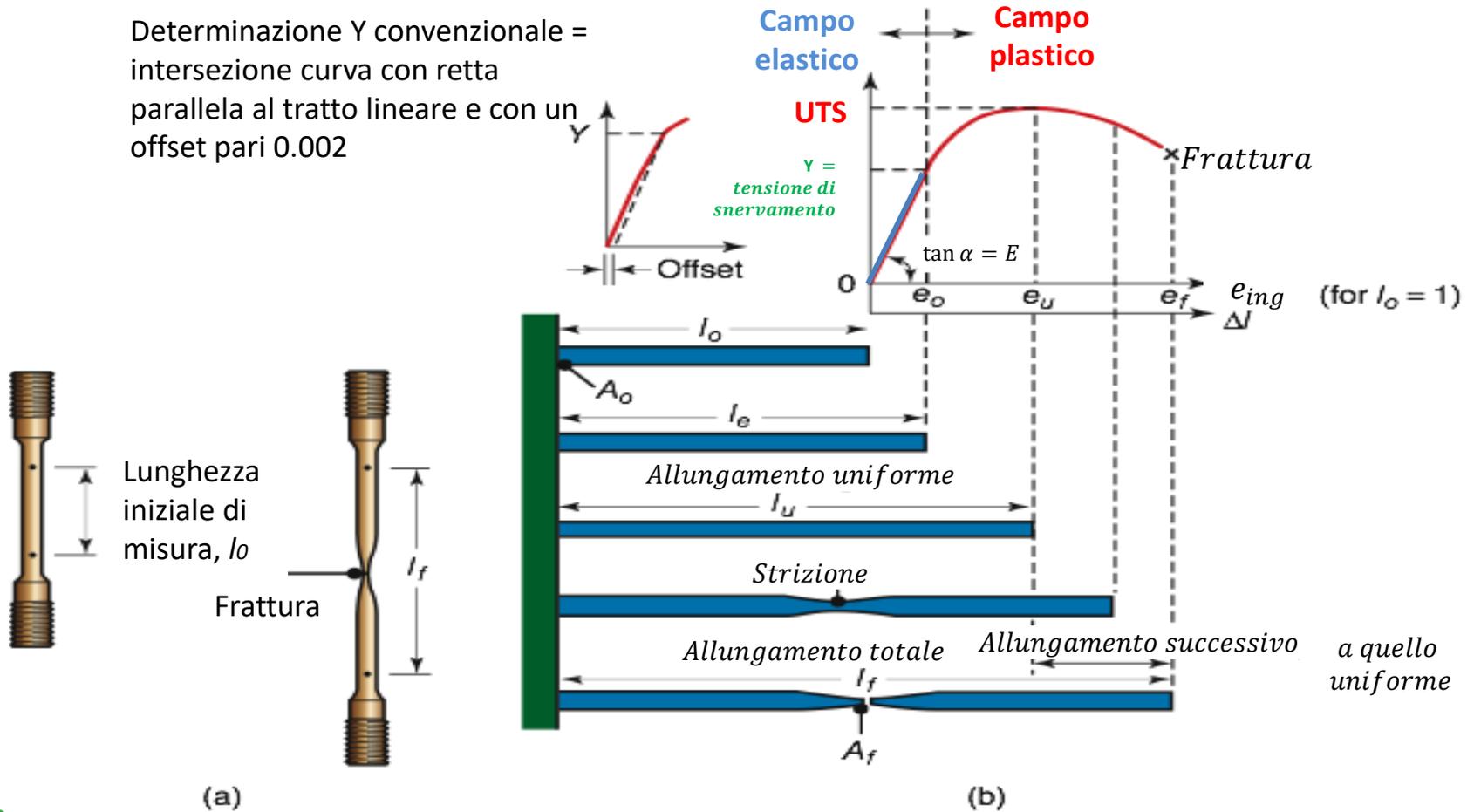
$$D' = \begin{bmatrix} \epsilon_1 & 0 & 0 \\ 0 & \epsilon_2 & 0 \\ 0 & 0 & \epsilon_3 \end{bmatrix}$$

- Nel caso di deformazione piana solo
  - $\epsilon_x, \epsilon_y, \gamma_{xy} \neq 0$
  - $\epsilon_z = \gamma_{xz} = \gamma_{yz} = 0$



# Curva tensione ingegneristica – deformazione ingegneristica

Determinazione  $Y$  convenzionale = intersezione curva con retta parallela al tratto lineare e con un offset pari 0.002



# Deformazione e tensione ingegneristica

- Deformazione ingegneristica

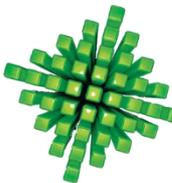
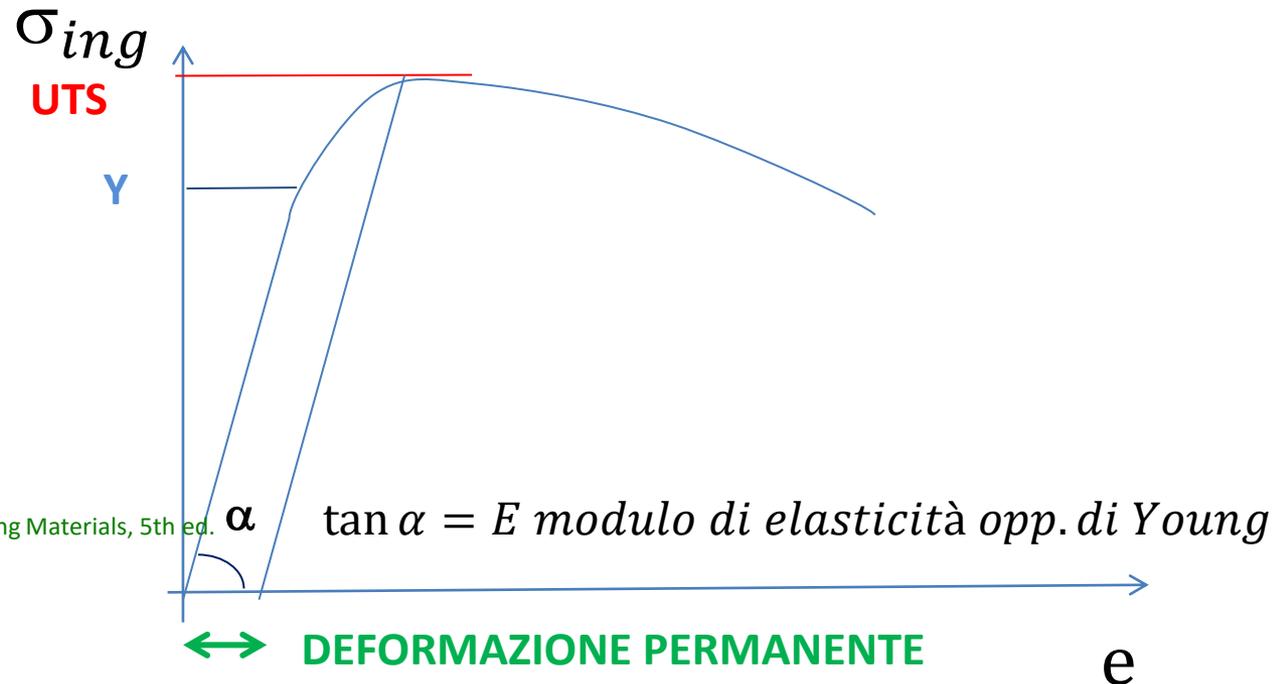
$$de = \frac{dl}{l_0} \quad \xrightarrow{\text{integrazione}} \quad e = \int_{l_0}^l \frac{dl}{l_0} = \frac{l - l_0}{l_0}$$

- Tensione ingegneristica

$$\sigma_{ing} = \frac{P}{A_0}$$

Y=tensione di snervamento opp. Limite snervamento convenzionale

UTS=tensione di rottura



- Il primo tratto è lineare ed è detto **elastico**

$$\sigma_{ing} = E \cdot e$$

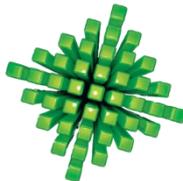
- **Rapporto di Poisson**  $\nu = \frac{[deformazione\ trasversale]}{[deformazione\ longitudinale]}$

$$\bullet \quad \mathbf{G} = \frac{\tau}{\gamma} = \frac{\frac{1}{\nu}}{2\left(1 + \frac{1}{\nu}\right)} \mathbf{E} = \frac{\frac{1}{\nu}}{2\left(\frac{1+\nu}{\nu}\right)} \mathbf{E} = \frac{1}{2} \frac{1}{1+\nu} \mathbf{E} = \frac{m E}{2(m+1)} \text{ dove } m = \frac{1}{\nu}$$

- **Legge di Hooke generalizzata**

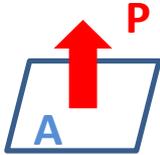
$$\epsilon_x = \frac{\sigma_x}{E} - \frac{\sigma_y + \sigma_z}{mE} = \frac{\sigma_x}{E} - \nu \left( \frac{\sigma_y + \sigma_z}{E} \right)$$

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



# Tensione e deformazione vere

- Tensione vera = True stress



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

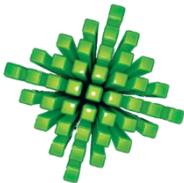
- Deformazione vera = True strain

$$d\varepsilon = \frac{dl}{l} \quad \rightarrow \quad \varepsilon = \int_{l_0}^l \frac{dl}{l} = \ln\left(\frac{l}{l_0}\right) = \ln(e + 1)$$

Siccome la deformazione ingegneristica  $e = \frac{l-l_0}{l_0} \rightarrow \frac{l}{l_0} = e + 1$

$\varepsilon = \ln(e + 1)$       le  $\varepsilon$  sono sommabili  
le  $e$  non sono sommabili

- Nel senso che **data una serie di deformazioni ingegneristiche applicate in successione, la deformazione ingegneristica totale NON è la somma della serie di deformazioni ingegneristiche** (vedere esempio successivo)



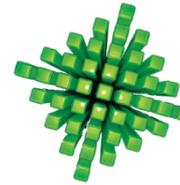
# Esempio di calcolo deformazioni

- Un pezzo di lunghezza di lunghezza iniziale 1.5 m viene deformato prima ad una lunghezza di 2.0 m poi di 2.5 m ed infine di 3.0 m calcolare tutte le deformazioni (vere ed ingegneristiche)

- $L_0=1.5$  m,  $L_1=2.0$  m,  $L_2=2.5$  m,  $L_3=3.0$  m

- $\varepsilon_1 = \ln\left(\frac{l_1}{l_0}\right) = 0.288$

- $e_1 = \frac{l_1 - l_0}{l_0} = 0.333$



Manufacturing Processes for Engineering Materials, 5th ed.

Kalpakjian • Schmid

© 2008, Pearson Education

ISBN No. 0-13-227271-7

- $\varepsilon_2 = \ln\left(\frac{l_2}{l_1}\right) = 0.223$

- $e_2 = \frac{l_2 - l_1}{l_1} = 0.250$

- $\varepsilon_3 = \ln\left(\frac{l_3}{l_2}\right) = 0.182$

- $e_3 = \frac{l_3 - l_2}{l_2} = 0.200$

- $\varepsilon_{tot} = \ln\left(\frac{l_3}{l_0}\right) = \ln\left(\frac{l_3}{l_2} \frac{l_2}{l_1} \frac{l_1}{l_0}\right) = \ln\left(\frac{l_3}{l_2}\right) + \ln\left(\frac{l_2}{l_1}\right) + \ln\left(\frac{l_1}{l_0}\right) = \varepsilon_1 + \varepsilon_2 + \varepsilon_3 = 0.693$

- $e_{tot} = e_1 + e_2 + e_3 = 0.783 \neq \frac{l_3 - l_0}{l_0} = 1$

In **campo elastico** non vale la conservazione del volume

$$\nu \approx 0.3$$

per i metalli

In **campo plastico** vale la conservazione del volume

$$\nu = 0.5$$

Infatti

$$\varepsilon_1 = \frac{1}{E} (\sigma_1 - \nu (\sigma_2 + \sigma_3))$$

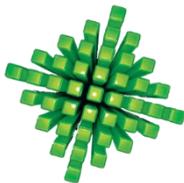
$$\varepsilon_2 = \frac{1}{E} (\sigma_2 - \nu (\sigma_1 + \sigma_3))$$

$$\varepsilon_3 = \frac{1}{E} (\sigma_3 - \nu (\sigma_2 + \sigma_1))$$

$$\begin{aligned}
\bullet \quad \varepsilon_1 + \varepsilon_2 + \varepsilon_3 &= \frac{1-2\nu}{E} (\sigma_1 + \sigma_2 + \sigma_3) = \\
&= \ln \left( \frac{l_1}{l_{10}} \right) + \ln \left( \frac{l_2}{l_{20}} \right) + \ln \left( \frac{l_3}{l_{30}} \right) = \\
&= \ln \frac{l_1 l_2 l_3}{l_{10} l_{20} l_{30}} = \ln \left( \frac{\text{Volume}}{\text{Volume}_0} \right) = \ln(1) = 0
\end{aligned}$$

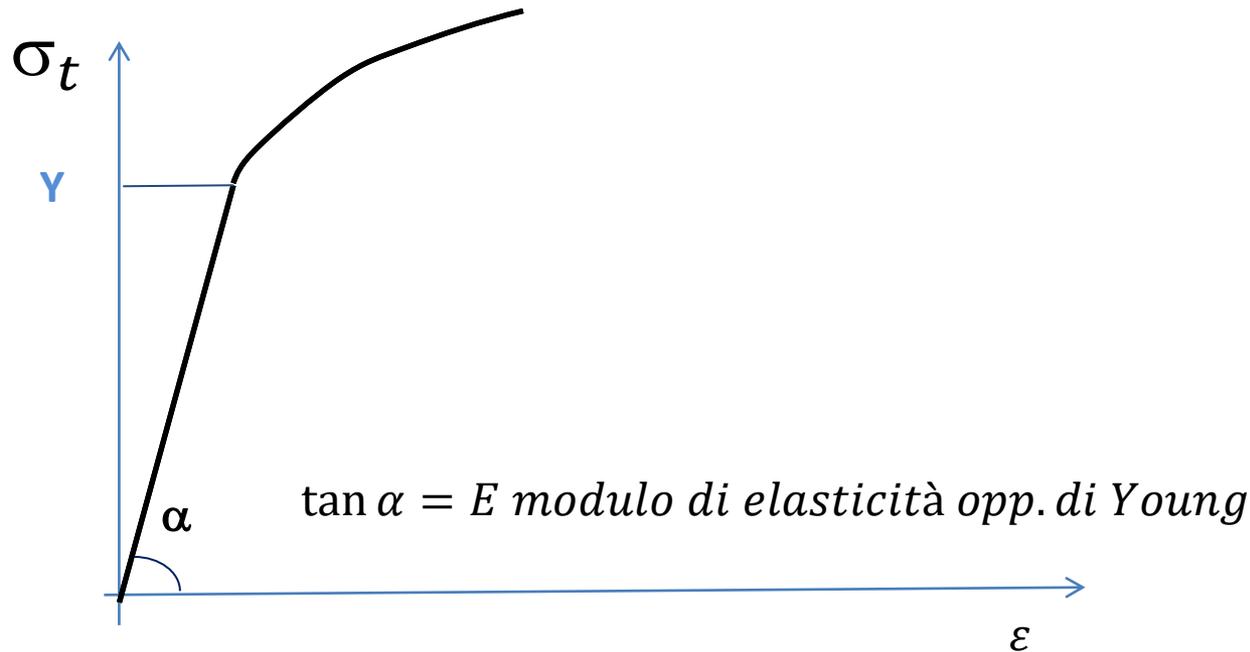
**In campo plastico il volume rimane costante**

$$\begin{aligned}
\bullet \quad \text{Poiché } \sigma_1 + \sigma_2 + \sigma_3 \neq 0 &\quad \longrightarrow \quad 1 - 2\nu = 0 \\
&\quad \longrightarrow \quad \nu = 0.5
\end{aligned}$$

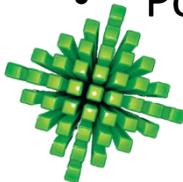


# Curva true stress – true strain

- Fino allo snervamento  $Y$  coincide con quella ingegneristica  $\sigma_t = E \cdot \varepsilon$



- Poi diventa  $\sigma_t = K \varepsilon^n$  dove  $n$  = esponente di incrudimento



Manufacturing Processes for Engineering Materials, 5th ed.

Kalpakjian • Schmid

© 2008, Pearson Education

ISBN No. 0-13-227271-7

- $P = \sigma_t A = \sigma_t A_0 \exp(-\varepsilon)$
- $\varepsilon = \ln\left(\frac{l}{l_0}\right) = \ln\left(\frac{A_0}{A}\right)$
- $A_0 = A \exp(\varepsilon) \quad A = A_0 \exp(-\varepsilon)$
- $\frac{dP}{d\varepsilon} = A_0 \exp(-\varepsilon) \frac{d\sigma_t}{d\varepsilon} - \sigma_t A_0 \exp(-\varepsilon) =$   
 $= A_0 \exp(-\varepsilon) \left( \frac{d\sigma_t}{d\varepsilon} - \sigma_t \right) = 0$

Poichè  $dP = 0$  all'UTS

$$\rightarrow \left( \frac{d\sigma_t}{d\varepsilon} - \sigma_t \right) = 0 \rightarrow \frac{d\sigma_t}{d\varepsilon} = \sigma_t$$

$$\sigma_t = K \varepsilon^n \rightarrow nK \cdot \varepsilon_{UTS}^{n-1} = K \varepsilon_{UTS}^n \rightarrow n = \varepsilon_{UTS}$$

