RIF: LC III pag 319

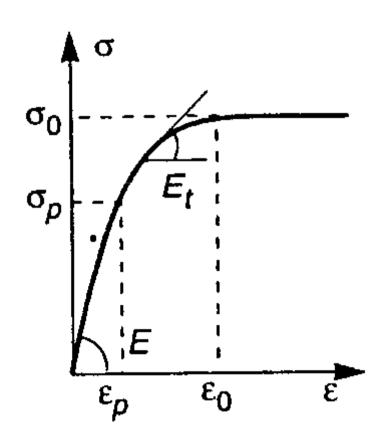
Il carico critico per unità di superficie corrispondente alla perdita di unicità della risposta in caso di comportamento puramente elastico (formula di Eulero)

$$\mathbf{\sigma_E} = \frac{\mathbf{\pi}^2 \mathbf{E}}{\lambda^2}$$

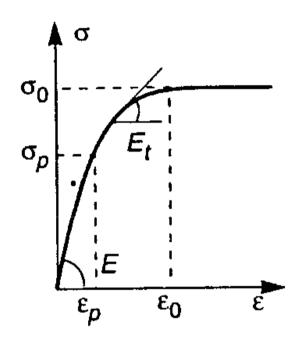
Risulta tanto più elevato quanto meno l'asta è snella. Tuttavia, nessun materiale da costruzione si mantiene indefinitamente elastico

Che succede se si tiene conto della non linearità del

Che succede se si tiene conto della non linearità del materiale?



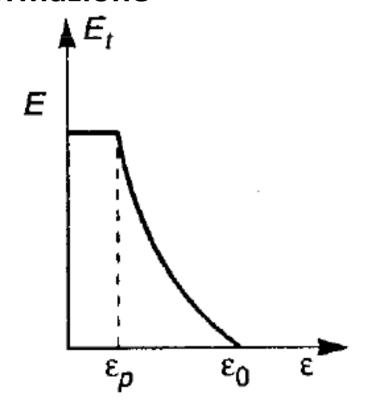
Che succede se si tiene conto della non linearità del materiale? Sappiamo che il legame costitutivo di un materiale metallico prevede, oltre una soglia limite di proporzionalità σ<sub>p</sub>, un tratto non lineare crescente fino al picco σ<sub>0</sub>, che è il limite di plasticizzazione, seguito da un plateau lineare

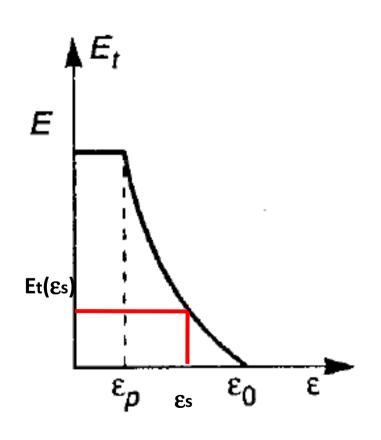


Il modulo tangente

$$\mathbf{E_t} = \frac{\mathbf{d}\sigma}{\mathbf{d}\varepsilon}$$

varia con il valore della deformazione



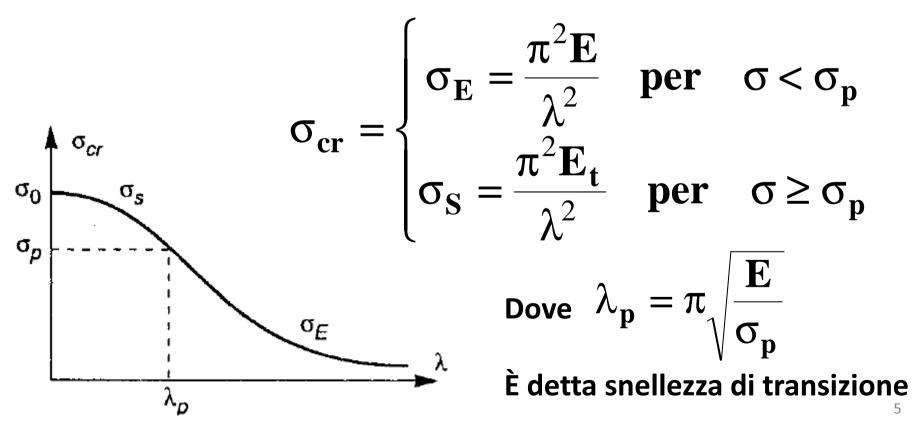


Supponiamo che l'asta compressa sia caratterizzata dalla tensione  $\sigma_s > \sigma_p$ corrispondente alla deformazione &s Allora il modulo tangente corrente corrispondente sarà quello corrispondente alla &s, cioè E<sub>t</sub>(E<sub>s</sub>)

#### Effetti della non linearità sul carico critico

Allora la formula di Eulero maggiore di σ<sub>P</sub> sarà data da

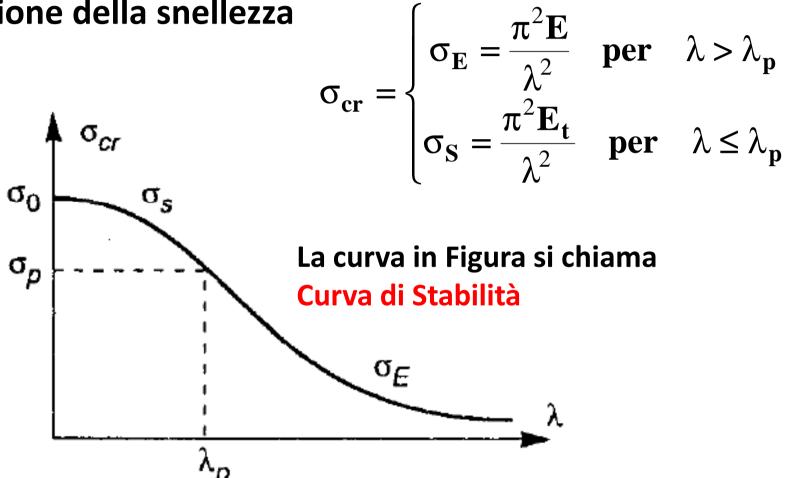
nel regime in cui l'asta sperimenta una tensione 
$$\sigma_S(\epsilon_s) = \frac{\pi^2 E_t(\epsilon_s)}{\lambda^2} \label{eq:sigma_sperimenta} \label{eq:sigma_sperimenta}$$
 Shanley

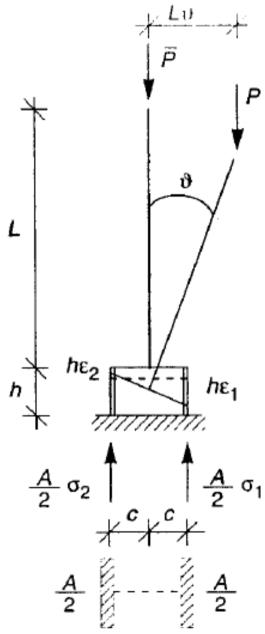


#### Effetti della non linearità sul carico critico

Possiamo anche scrivere la tensione critica come

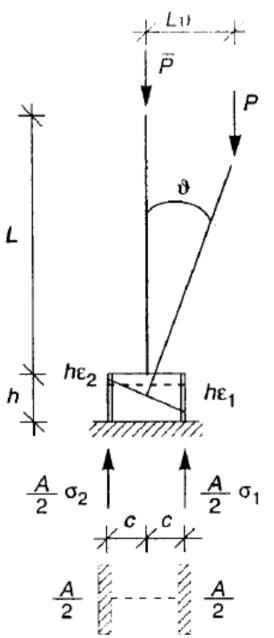
funzione della snellezza



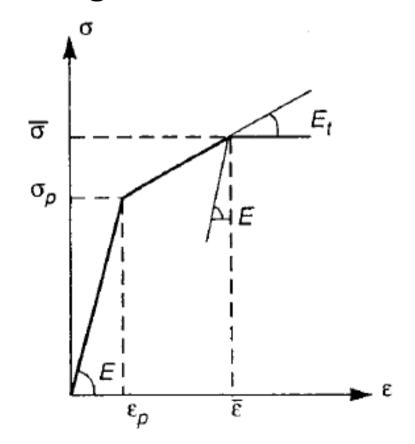


LC III p325

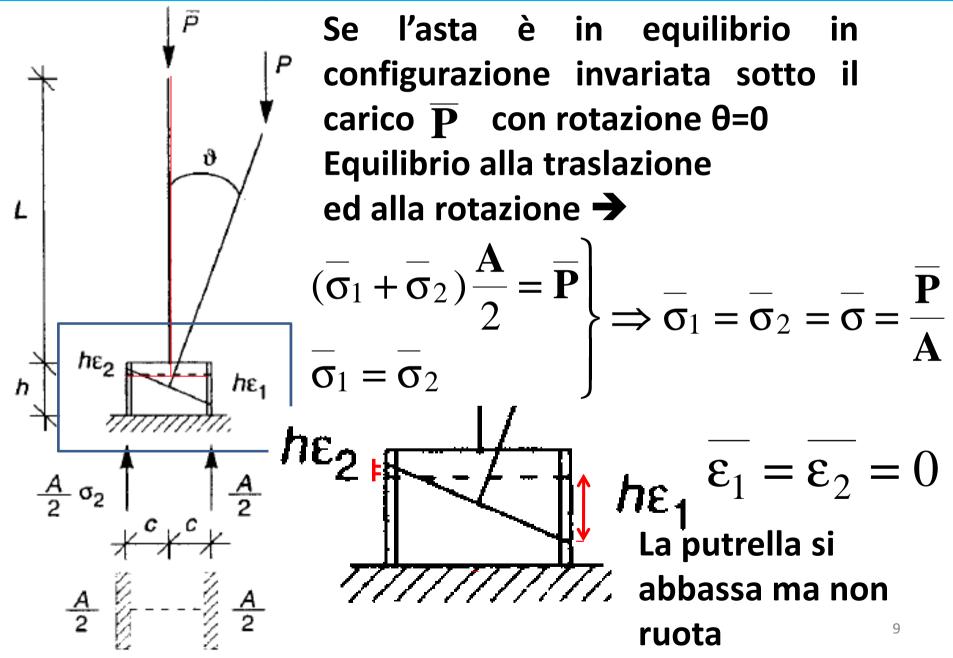
Un'asta rigida lunga L poggia su un tronco deformabile Il tronco deformabile ha una sezione ad I ideale (anima trascurabile, resistono solo le ali assimilabili a delle flange) ed altezza h L'altezza h è supposta abbastanza piccola da poter trascurare le variazioni di sforzo e deformazione lungo di essa



LA sezione trasversale delle flange sia A/2
Le flange hanno il comportamento
bilineare elasto-plastico incrudente in
figura con pendenza allo scarico pari ad E
e modulo tangente Et



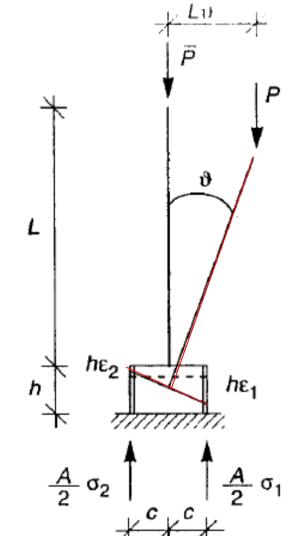
8



l'asta è in equilibrio configurazione invariata sotto il carico  $\overline{\mathbf{P}}$  con rotazione  $\theta=0$ 

$$h \epsilon_1 = \epsilon_2 = 0$$
La putrella si abbassa ma non

9



Consideriamo ora la configurazione variata Equilibrio alla traslazione ed alla rotazione

$$\sigma_1 \frac{\mathbf{A}}{2} + \sigma_2 \frac{\mathbf{A}}{2} = \mathbf{P}$$

$$(\sigma_1 - \sigma_2) \frac{\mathbf{A}}{2} \mathbf{c} = \mathbf{P} \theta \mathbf{L}$$

Congruenza

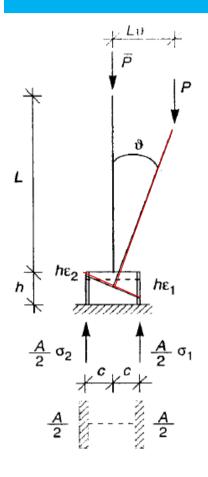
$$\vartheta = \frac{(\mathbf{h}\boldsymbol{\varepsilon}_1 - \mathbf{h}\boldsymbol{\varepsilon}_2)}{2\mathbf{c}} = \frac{\mathbf{h}}{2\mathbf{c}}(\boldsymbol{\varepsilon}_1 - \boldsymbol{\varepsilon}_2)$$

#### **Poniamo**

$$\frac{A_{2} \sigma_{2}}{A_{2} \sigma_{2}} \uparrow \frac{A_{2} \sigma_{1}}{A_{2} \sigma_{1}} \sigma_{1} = \sigma + \Delta \sigma_{1}, \quad \varepsilon_{1} = \varepsilon + \Delta \varepsilon_{1} = \Delta \varepsilon_{1}$$

$$\sigma_{2} = \sigma + \Delta \sigma_{2}, \quad \varepsilon_{2} = \varepsilon + \Delta \varepsilon_{2} = \Delta \varepsilon_{2}$$

$$A_{2} = \sigma + \Delta \sigma_{2}, \quad \varepsilon_{2} = \varepsilon + \Delta \varepsilon_{2} = \Delta \varepsilon_{2}$$

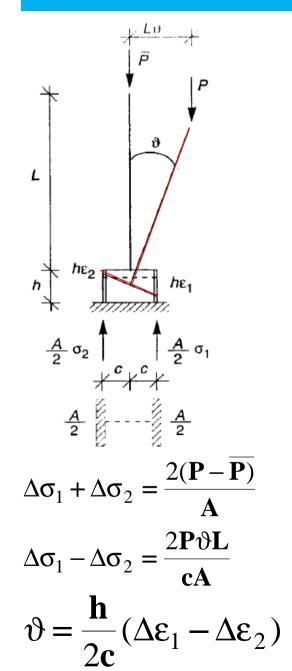


$$\sigma_1 = \overline{\sigma} + \Delta \sigma_1, \quad \varepsilon_1 = \overline{\varepsilon} + \Delta \varepsilon_1 = \Delta \varepsilon_1$$
 $\sigma_2 = \overline{\sigma} + \Delta \sigma_2, \quad \varepsilon_2 = \overline{\varepsilon} + \Delta \varepsilon_2 = \Delta \varepsilon_2$ 

$$(2\frac{\overline{\mathbf{P}}}{\mathbf{A}} + \Delta\sigma_1 + \Delta\sigma_2)\frac{\mathbf{A}}{2} = \mathbf{P} \Rightarrow \Delta\sigma_1 + \Delta\sigma_2 = \frac{2(\overline{\mathbf{P}} - \overline{\mathbf{P}})}{\mathbf{A}}$$
$$(\Delta\sigma_1 - \Delta\sigma_2)\frac{\mathbf{A}}{2}\mathbf{c} = \mathbf{P}\vartheta\mathbf{L} \Rightarrow \Delta\sigma_1 - \Delta\sigma_2 = \frac{2\mathbf{P}\theta\mathbf{L}}{\mathbf{c}\mathbf{A}}$$

#### Congruenza

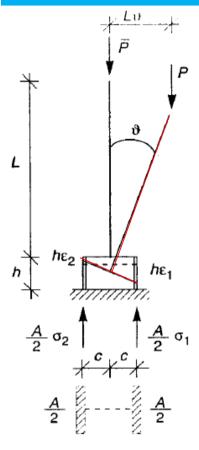
$$\vartheta = \frac{\mathbf{h}}{2\mathbf{c}} (\Delta \varepsilon_1 - \Delta \varepsilon_2)$$



Il problema della determinazione del carico critico può essere affrontato seguendo diversi approcci

- -Approccio Euleriano: il sistema si mantiene lineare fino alla perdita dell'unicità della soluzione
- -Approccio alla Von Karman: la perdita di unicità dell'equilibrio si verifica a carico costante  $\overline{P}$
- -Approccio di Shanley: la perdita di unicità si verifica per carico  $P > di \ \overline{P} \$  andando a mobilitare la rigidezza tangente

#### Asta di Shanley: carico critico Euleriano



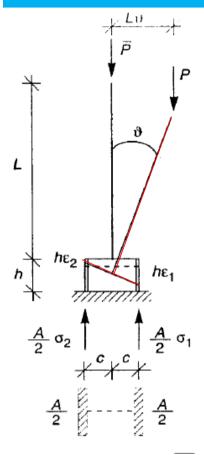
$$\Delta\sigma_1 + \Delta\sigma_2 = \frac{2(\mathbf{P} - \overline{\mathbf{P}})}{\mathbf{A}}$$
$$\Delta\sigma_1 - \Delta\sigma_2 = \frac{2\mathbf{P}\theta\mathbf{L}}{\mathbf{c}\mathbf{A}}$$

-Approccio Euleriano: il sistema si mantiene lineare fino alla perdita dell'unicità della soluzione che avviene per  $\sigma \leq \sigma_p$  Allora il legame costitutivo è elastico

$$\Delta \varepsilon_1 = \frac{\Delta \sigma_1}{\mathbf{E}}, \quad \Delta \varepsilon_2 = \frac{\Delta \sigma_2}{\mathbf{E}}$$

$$\begin{split} \vartheta &= \frac{h}{2c} (\Delta \varepsilon_1 - \Delta \varepsilon_2) = \frac{h}{2cE} (\Delta \sigma_1 - \Delta \sigma_2) = \\ &= \frac{h}{2cE} \frac{2P\vartheta L}{cA} \\ &\Rightarrow (1 - \frac{hPL}{c^2AE})\vartheta = 0 \Rightarrow P_E = \frac{c^2AE}{hL}, \quad \sigma_E = \frac{c^2E}{hL} \end{split}$$

#### Asta di Shanley: carico critico di Von Karman



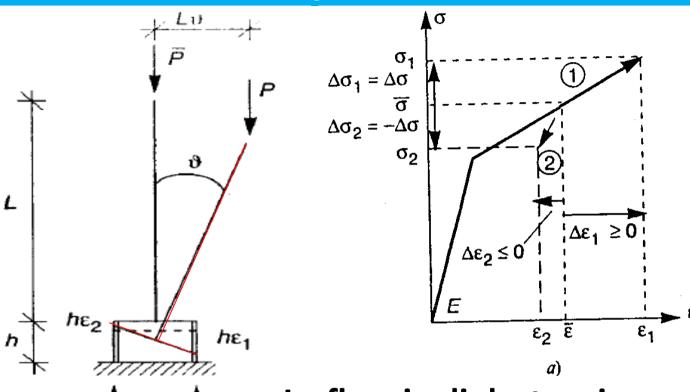
$$\Delta\sigma_1 + \Delta\sigma_2 = \frac{2(\mathbf{P} - \overline{\mathbf{P}})}{\mathbf{A}}$$
$$\Delta\sigma_1 - \Delta\sigma_2 = \frac{2\mathbf{P}\vartheta\mathbf{L}}{\mathbf{c}\mathbf{A}}$$

-Approccio di Von Karman: Supponiamo che  $\overline{\sigma} > \sigma_p$  e si vuole determinare le condizioni in cui a parità di carico  $P=\overline{P}$  l'equilibrio sussiste anche in configurazione inflessa

$$\Delta \sigma_1 + \Delta \sigma_2 = \frac{2(\mathbf{P} - \overline{\mathbf{P}})}{\mathbf{A}} = 0 \Rightarrow \Delta \sigma_1 = -\Delta \sigma_2$$

$$\Delta \sigma_1 = \Delta \sigma = \frac{\mathbf{P} \vartheta \mathbf{L}}{\mathbf{c} \mathbf{A}}$$

#### Asta di Shanley: carico critico di Von Karman



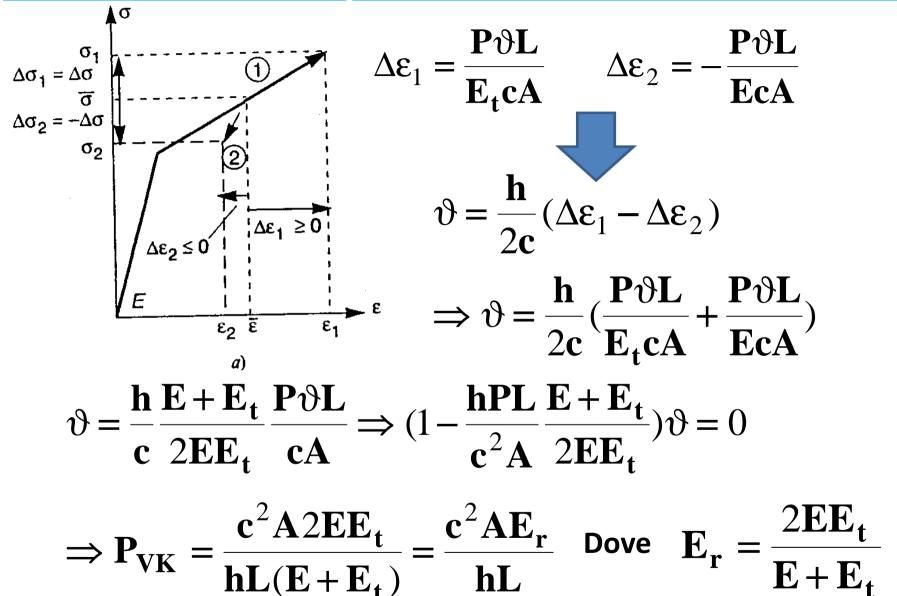
$$\begin{array}{c|c}
A & \sigma_2 & \uparrow & A & \hline
A & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & A \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow & \downarrow \\
\hline
A & \downarrow & \downarrow \\
\hline$$

$$\Delta \sigma_1 = \Delta \sigma = \frac{\mathbf{P} \vartheta \mathbf{L}}{\mathbf{c} \mathbf{A}}$$

La flangia di destra si comprime ulteriormente 
$$\Delta \epsilon_1 = \frac{P\vartheta L}{E_t cA}$$

Mentre quella di sinistra vede diminuire la sua deformazione  $\Delta \epsilon_2 = -\frac{P\vartheta L}{Fc\Delta}$ 

#### Asta di Shanley: carico critico di Von Karman



È il modulo ridotto di VK

## Asta di Shanley: carico critico di Shanley

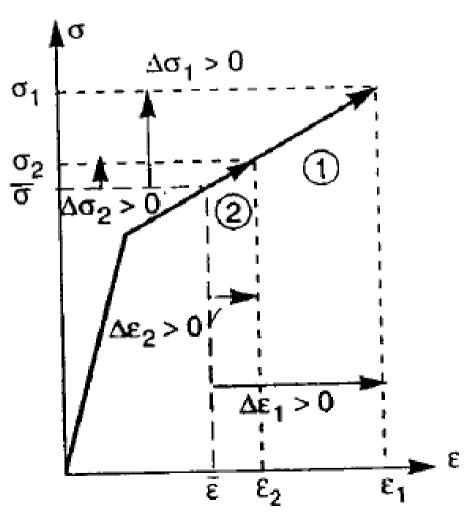
-Approccio di Shanley: Supponiamo che  $\sigma>\sigma_P$  e che esistano dei valori del carico  $P>\overline{P}$  per cui l'equilibrio può sussistere anche in configurazione inflessa La flangia di destra subirà ancora un incremento di compressione  $\Delta\epsilon_1>0$  ma la flangia di sinistra subisce anch'essa un incremento di compressione  $\Delta\epsilon_2>0$ 

Rispetto al caso di VK avremo che compare il modulo tangente anche nella deformazione  $\Delta\epsilon_2$ 

$$\Delta \varepsilon_1 = \frac{\Delta \sigma_1}{\mathbf{E_t}} \ge 0,$$

$$\Delta \varepsilon_2 = \frac{\Delta \sigma_2}{\mathbf{E_t}} \ge 0$$

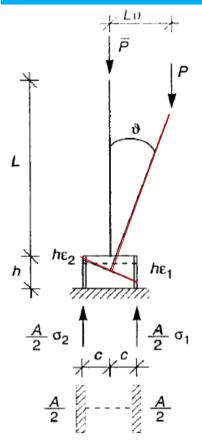
## Asta di Shanley: carico critico di Shanley



-La situazione è indicata nella figura dove si vede che gli incrementi di deformazione sulle flange ora sono entrambi >0

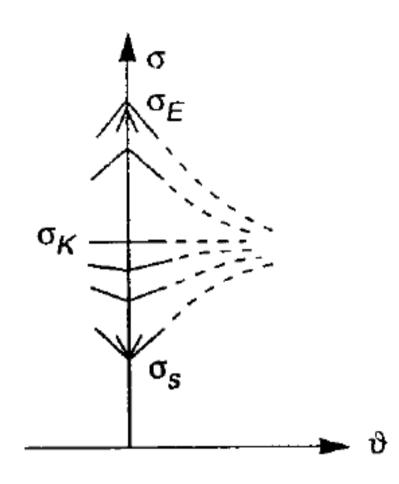
$$\Delta \varepsilon_1 = \frac{\Delta \sigma_1}{\mathbf{E_t}} \neq \Delta \varepsilon_2 = \frac{\Delta \sigma_2}{\mathbf{E_t}}$$

#### Asta di Shanley: carico critico di Shanley

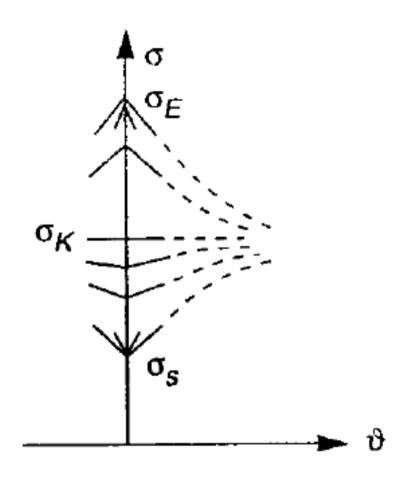


Il calcolo è analogo a quello del caso elastico tranne per il fatto che al posto di E si considera Et

$$P_{S} = \frac{c^{2}AE_{t}}{hL}, \quad \sigma_{S} = \frac{c^{2}E_{t}}{hL}$$



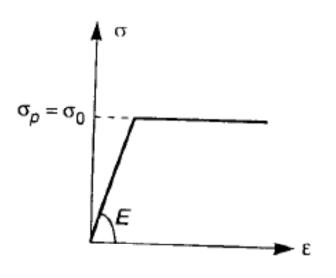
**Dunque il carico critico di Shanley** è il più piccolo valore del carico critico in corrispondenza del quale l'asta può essere in equilibrio sotto un carico  $\mathbf{P} + \Delta \mathbf{P}$ in configurazione ruotata avendo che il tronco deformabile è compresso abbastanza da dare un incremento di deformazione positivo su entrambe le flange in modo che tutte le fibre rispondono con il modulo tangente Et



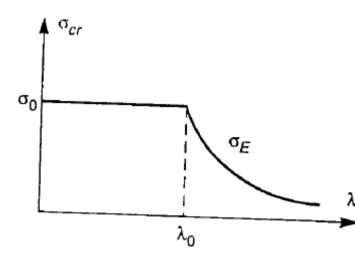
Da ogni punto dell'intervallo  $\sigma_s <= \sigma <= \sigma_E$  sull'asse delle ordinate dipartono possibili configurazioni inflesse in equilibrio sotto determinati incrementi di carico Raggiunto il carico  $\sigma_s$  l'asta può mantenersi rettilinea come seguire la configurazione ruotata Per  $\sigma = \sigma_K$  sono possibili inflessioni a carico costante

Per  $\sigma_K <= \sigma <= \sigma_E$  le diramazioni hanno pendenza negativa e l'equilibrio richiede che il carico diminuisca

## Caso elasto-plastico perfetto



Nella maggior parte dei casi si suppone che il materiale segua un legame costitutivo elastoplastico perfetto dove il modulo tangente si annulla e la tensione non cresce oltre  $\sigma_p = \sigma_0$ 

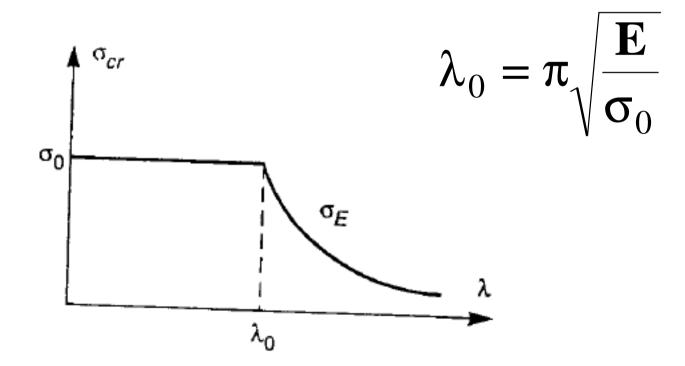


Pertanto si lavora supponendo che la dipendenza del carico critico dalla snellezza sia come quella indicata in figura

### Caso elasto-plastico perfetto

$$\sigma_{cr} = \begin{cases} \sigma_E = \frac{\pi^2 E}{\lambda^2} & \text{per} \quad \lambda > \lambda_0 \\ \sigma_S = \sigma_0 & \text{per} \quad \lambda \leq \lambda_0 \end{cases}$$
 Curva di stabilità per il caso elastoper il caso elastoper ideale

ideale



#### Validità delle formule trovate

Le considerazioni fatte precedentemente sull'asta di Shanley e le curve di stabilità hanno una validità prevalentemente teorica in quanto valgono per aste elasto-plastiche perfette ovvero senza imperfezioni

Tuttavia nella pratica le imperfezioni sono molto frequenti e devono essere considerate perché influenzano la curva di stabilità ed i carichi critici

Pertanto nel seguito si considera l'effetto di eventuali imperfezioni sulla stabilità