

Università degli studi di Bergamo

Scuola di Ingegneria (Dolmine)

CCS Ingegneria Edile

LM-24 Ingegneria delle Costruzioni Edili

Dinamica, Instabilità e Anelasticità delle Strutture

(ICAR/08 - SdC ; 6 CFU)

A.A. 2020/2021

prof. Egidio RIZZI

egidio.rizzi@uni.bg.it

LEZIONE 23

Flessione elastoplastica delle travi

Scopi:

- Descrivere il salto di scala, da materiale a struttura, per cogliere il comportamento dell'elemento strutturale anche oltre l'usato del campo elastico (di quotidiano funzionamento, per condizioni di esercizio regolari), per non-linearità del materiale (comportamento elastoplastico).
- "Analisi Limite" dei sistemi di travi ("Colloca e Rottura" dei telai) utile a determinare le possibili condizioni di collasso strutturale (plastico), sia nelle caratteristiche statiche (livello dei carichi \Rightarrow carico di collasso, o moltiplicatore di), che cinematiche (mecanismo di collasso).
- Individuare la relazione tra comportamento locale (elastoplastico) del punto materiale della trave e comportamento globale dell'intero elemento strutturale -
Lo facciamo nell'ambito dell'ipotesi di comportamento perfettamente elastoplastico del materiale (no incrudimento) [de un lato conservativo, dell'altro sotto l'ipotesi di garantire una elevata (illimitata) duttilità del materiale].

- Comportamento perfettamente elasto-plastico del materiale

$\sigma_0 = E \varepsilon_0$

$\varepsilon_0 = \frac{\sigma_0}{E}$

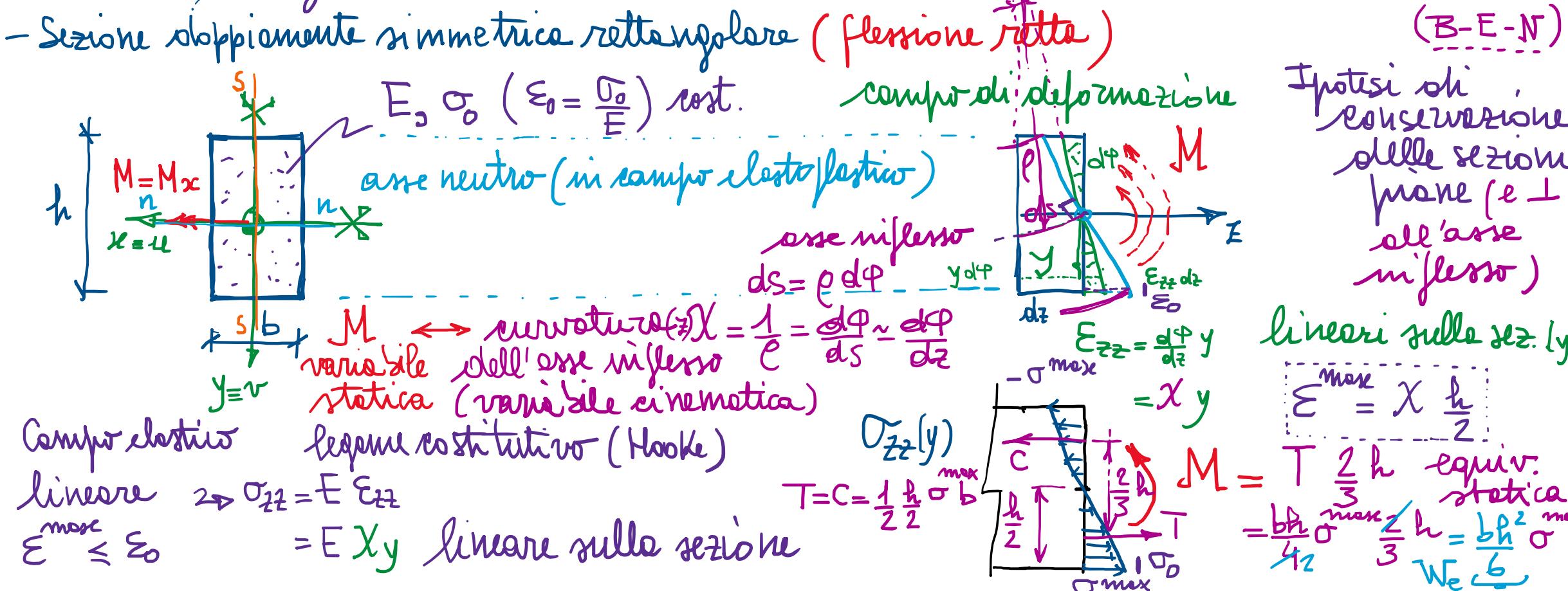
$\approx 10^{-3} = .001$

incremento (limite di mewamento variabile)

"plateau" o spazio costante (flow stress), con sviluppo di deformazioni plastiche illimitate.

(limite elastico fisso)

$d\psi$ ρ : raggio di curvatura
albe riflesso



- Quindi, in maniera diretta:

$$M = W_e \sigma^{\max} \Rightarrow \sigma^{\max} = \frac{M}{W_e}, \quad W_e = \frac{bh^2}{6} \text{ modulo di resistenza (a flessione) elastico}$$

- Attraverso per equivalenza statica (tra M_x e σ_{zz} che ne deriva):

$$M_x = \int_A (\sigma_{zz} dA) y = \int_A \sigma_{zz} y dA = \int_A E \chi_y y dA = E J_x \int_A y^2 dA$$

$$J_x = \frac{1}{12} b h^3$$

Legge di B-E-N: (comp. costitut. delle sez. trasv. delle trave in campo elastico)

$$M_x = E J_x \chi_x \Leftrightarrow \chi_x = \frac{M_x}{E J_x}$$

rigidezza
flessionale (elastica)

momento d'inerzia
delle sezioni trasv.
rispetto all'asse x
(asse n-n)

- Formule di Novizi: (sforzi lineari sulle sez.)

$$\sigma_{zz} = E \chi_y = \frac{E M}{E J} y = \frac{M_x}{J_x} y \Rightarrow \sigma^{\max} = \sigma_{zz}(y = \frac{h}{2}) = \frac{M_x}{J_x \cdot 2} = \frac{M_x}{W_{ex}}$$

limite elastico

- Regime elastico: $\epsilon_{zz}^{\max} = \chi \frac{h}{2} \leq \epsilon_0 = \frac{\sigma_0}{E}; \quad \chi \leq \chi_e = \chi_0$; $W_e = \frac{J_x}{h/2} = \frac{1}{12} \frac{b h^3}{\chi/2} = \frac{1}{6} b h^2 \Rightarrow M_e = \sigma_0 W_e$

$\epsilon = \epsilon_0 \Rightarrow \chi_e = \frac{2 \epsilon_0}{h}$

Momento a limite elastico

- Regime elasto-plastico ($\chi \geq \chi_e$) $\Leftrightarrow (M \geq M_e)$

compr. di def. anche lineare

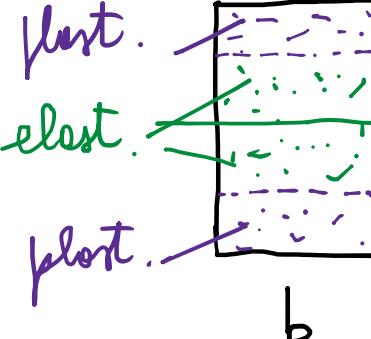
$$-\varepsilon_0$$

lineare

$$\varepsilon_{zz} = \chi y$$

compr. di sforzo non-lineare

$$-\sigma_0$$



$$y=r \quad \varepsilon_{zz} = \varepsilon_0 = \chi r \\ \varepsilon^{\max} = \chi \frac{h}{2}$$

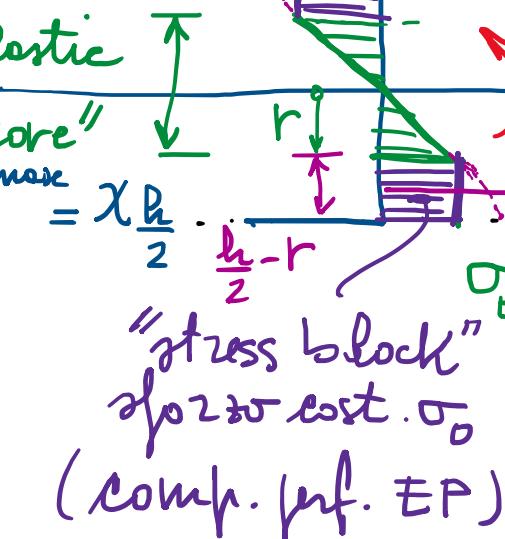
A limite elastico:

$$\varepsilon_0 = \varepsilon^{\max} = \chi_e \frac{h}{2} \quad \Rightarrow \quad 1 = \frac{\chi r}{\chi_e \frac{h}{2}}$$

Momento limite

$$M_L = \sigma_0 W_p$$

$$\text{modulo plastico: } W_p = \frac{bh^2}{4} = Z \quad (\chi \rightarrow \infty, M \rightarrow M_L)$$



$$M_x = \int_A \sigma_{zz} y dA$$

$$= \frac{b(2r)^2}{6} \sigma_0 + \sigma_0 b \left(\frac{h}{2} - r \right) \frac{1}{2} \left(\frac{h}{2} + r \right)$$

$$= \frac{4}{6} br^2 \sigma_0 + \sigma_0 b \left(\frac{h^2}{4} - r^2 \right)$$

$$= \sigma_0 \frac{bh^2}{4} + \left(\frac{2}{3} \sigma_0 b - \frac{3}{3} \sigma_0 b \right) r^2$$

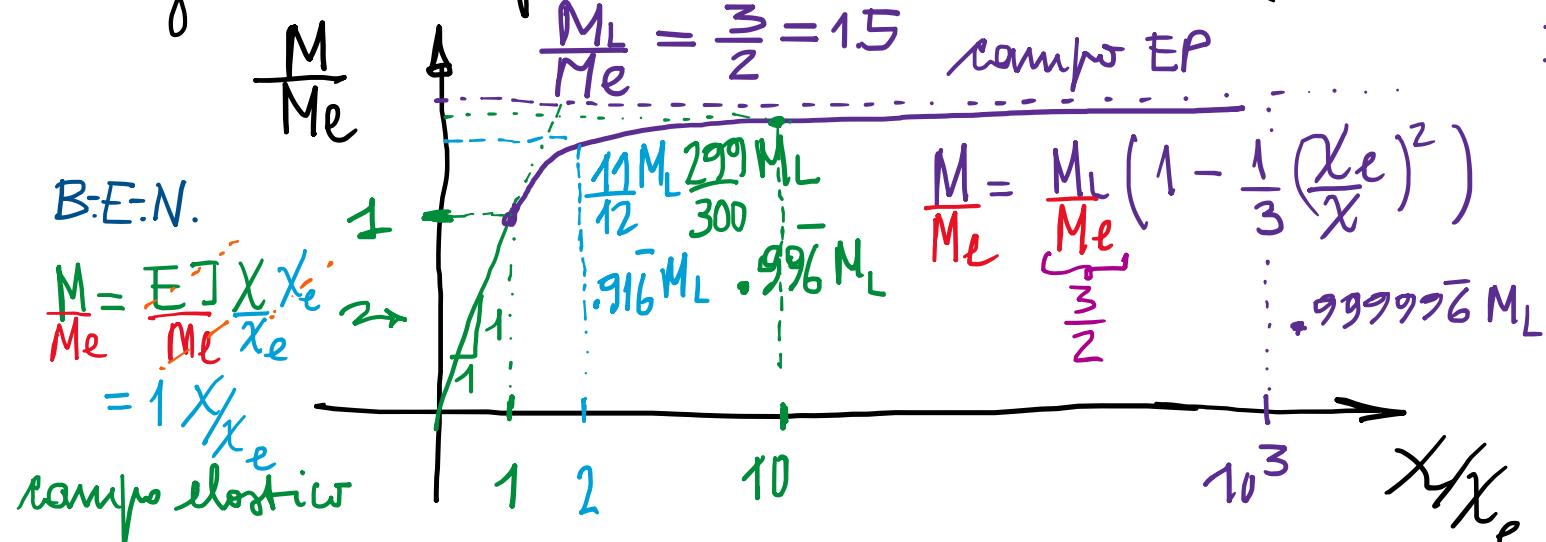
$$= \sigma_0 \frac{bh^2}{4} - \frac{1}{3} \sigma_0 b r^2 \quad r = \frac{\varepsilon_0}{\chi} = \frac{\chi_e h/2}{\chi} = \frac{h}{2} \frac{\chi_e}{\chi}$$

$$= \sigma_0 \frac{bh^2}{4} \left(1 - \frac{1}{3} \frac{\sigma_0 b}{\sigma_0 b h^2} 4 r^2 \right) \quad \frac{r}{h/2} = \frac{\chi_e}{\chi}$$

$$= M_L \left(1 - \frac{1}{3} \left(\frac{r}{h/2} \right)^2 \right) \quad \text{non-lin.}$$

$$= M_L \left(1 - \frac{1}{3} \left(\frac{\chi_e}{\chi} \right)^2 \right) = M(\chi)$$

- legge elastoflessiva delle zet. trass. ($M = M(X)$ non-lineare) con incrin. dim.



- M_L : conf. osintotico per $X \rightarrow \infty$ ($r \rightarrow 0$)

- Caso limite: (compenetrazione impossibile)

$$\varepsilon_{max} = 1 \Rightarrow X = \frac{2}{h} \Leftrightarrow \varepsilon_{max} = X \frac{h}{2}$$

$$\frac{X}{X_e} = \frac{1}{\varepsilon_0} \approx \frac{1}{10^{-3}} = 10^3 = 1000.$$

- Caso tipico $\varepsilon_{max} = 1\%$ $= 10^{-2}$ $\Rightarrow X = \frac{2}{h} \cdot 10^{-2}$

(in campo EP)

defor. che possono

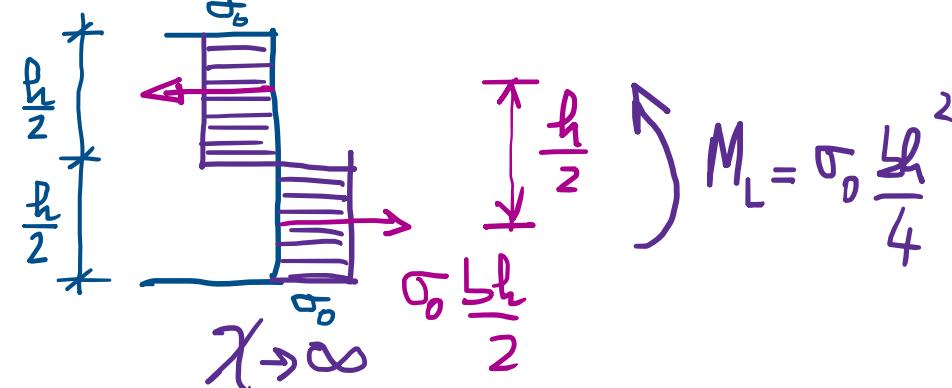
tipicamente manifestarsi in campo EP.

$$\frac{X}{X_e} = \frac{10^{-2}}{\varepsilon_0} \approx 10$$

Fattore di forma:

$$\alpha = \frac{M_L}{M_e} = \frac{\sigma_0 W_p}{\sigma_0 W_e} = \frac{\frac{5}{4} h^2}{\frac{5}{6} h^2} = \frac{3}{2} = 1.5$$

Momento Limite:



Generalizz. ad altre sezioni:



α : 1.1-1.2 1.27 1.6-1.8 1.7 2.0

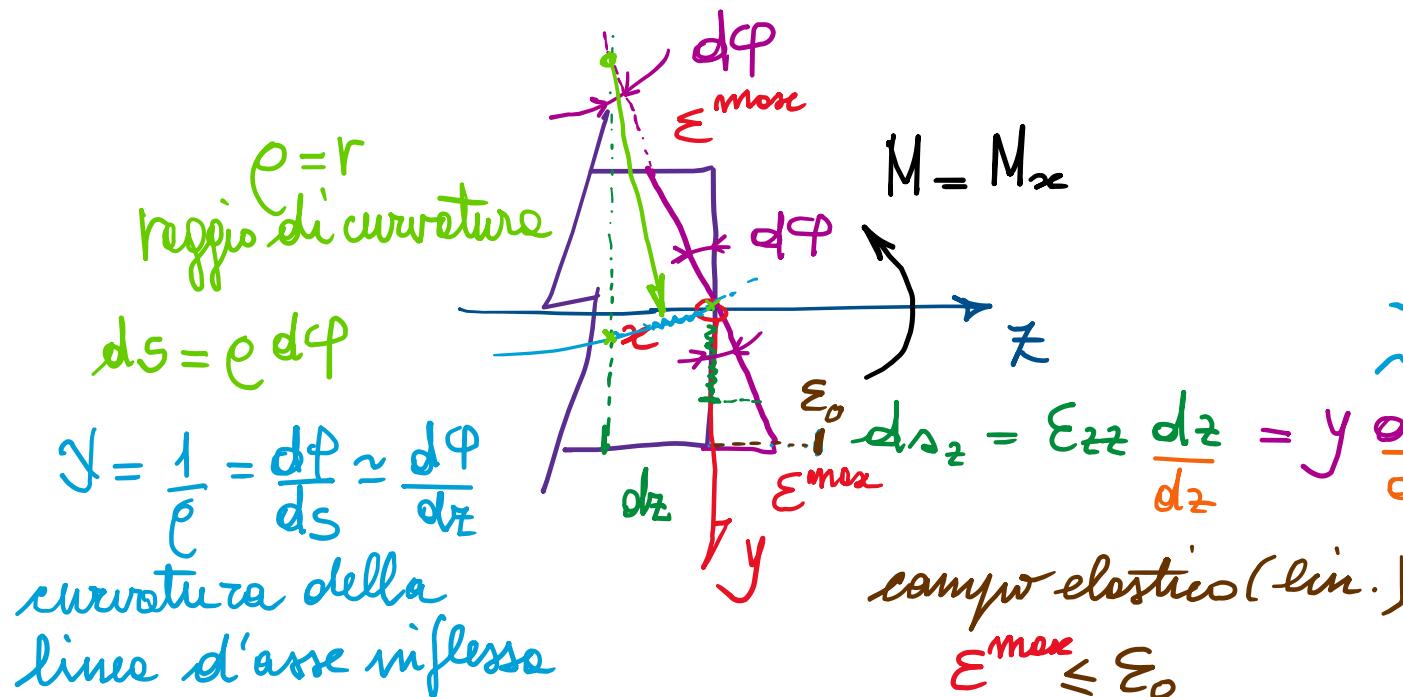
$$\frac{bh^2}{4} = W_p = 2 S_x^p = 2 \frac{bh}{2} \frac{h}{4} = \frac{bh^3}{8}$$

Momento statico p. n. zt.
sotto esse neutro

Momento statico p. n. zt.
sotto esse neutro

Concetti fondamentali :

- Flessione elasto-plastica (trave) : da comportamento elastico a comportamento elasto-plastico -
- Ipotesi cinematica sul campo di sdeformazione (conservazione delle sezioni piane) : $\epsilon_{zz} = \chi y$ *valido in campo elasto-plastico*



$$\sigma_{zz} = E \epsilon_{zz}$$

campo elastico

$$\epsilon_{zz} = \chi y \rightarrow \sigma_{zz}(y) = E \chi y$$

deformazioni lineari sulle sezioni

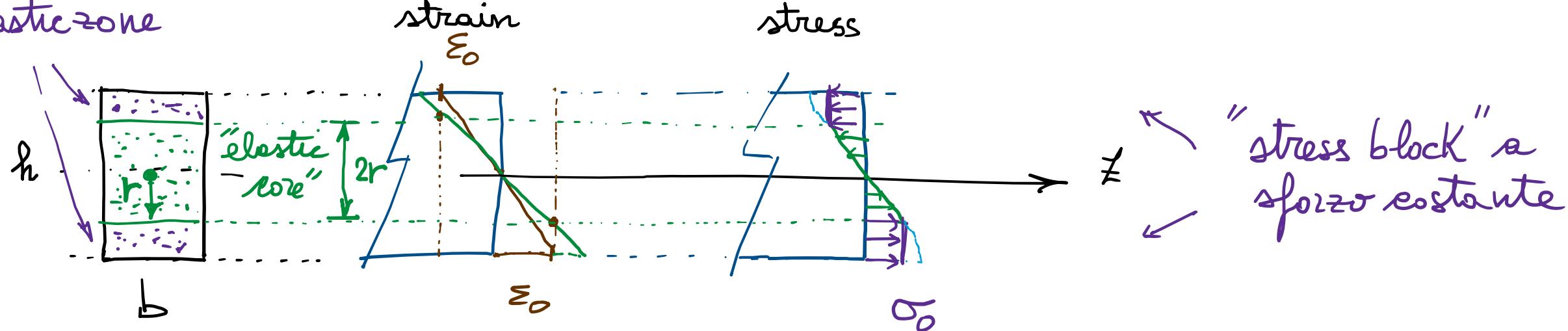
spazio lin. sulle sezioni

- Campo elasto-plastico: $\varepsilon^{\text{max}} \geq \varepsilon_0$

$$\chi = \chi_e$$

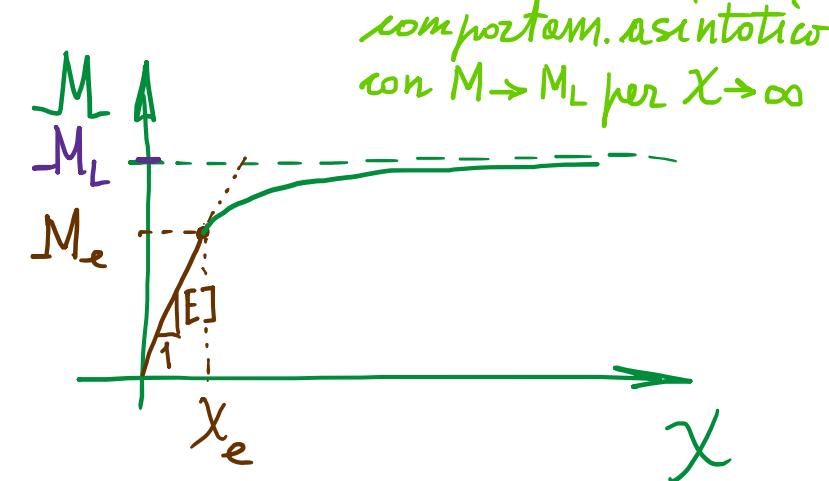
$$\chi \geq \chi_e$$

"plastic zone"

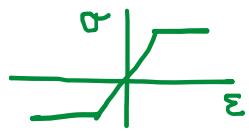


$\propto \chi$ crescente, oltre il campo elastico, r si riduce da $\frac{h}{2}$ ($\chi = \chi_e$)
 $\rightarrow 0$ ($\chi \rightarrow \infty$)

- Conduce a legge Momento/Curvature $M = M(\chi)$ non lineare

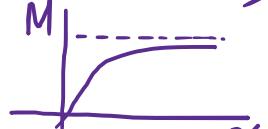


SOMMARIO (Lec. 23)



[*sia materiale*
e sezione]

- Flessione elasto-plastica (vs. legge costitutiva delle sez. trasversale).
- Hp. di conservazione delle sezioni piane (campo lineare di deformazione).
- Regime elastico (lineare): modulo di resistenza elastico, momento/curvatura e limite elastico.
- Regime elasto-plastico : plasticizzazione con "stress block" che si diffondono per curvature crescenti, dai lenti vs. l'interno ; legame M/X non-lin. con incrudimento ; modulo (di resistenza) plastico ; momento limite ($X \rightarrow \infty$).
- Fattore di forma : guadagno / plasticità / elasticità .
- Casi pratici : momento limite quando raggiunto per deformazioni osservabili $\sim 1\%$ in campo elasto-plastico .



Next step : Comportamento globale delle trave inflessa ; ipotesi di cerchiplastica ; meccanismo di collasso (plastico) delle trave .