

Università degli studi di Bergamo

Scuola di Ingegneria (Dolmine)

CCS Ingegneria Edile

L-23 Ingegneria delle Tecnologie per l'Edilizia

Scienza delle Costruzioni

~~~~~  
(ICAR/08 - SdC; 9 CFU)

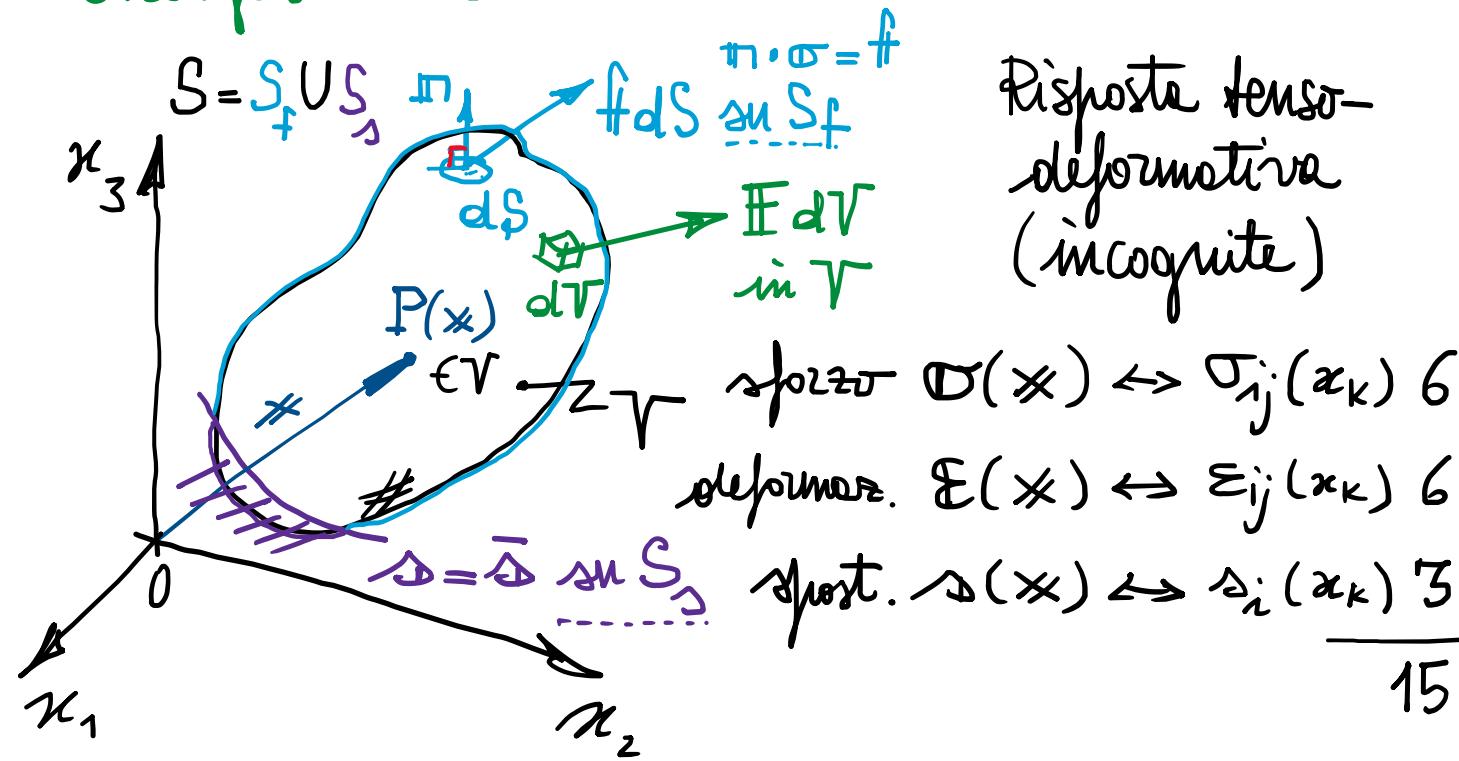
prof. Egidio RIZZI

[egidio.rizzi@unibg.it](mailto:egidio.rizzi@unibg.it)

LEZIONE 16

Legame costitutivo (legge sforzi-deformazioni)  $\Rightarrow$  comportamento meccanico del materiale

- Sinora visti lo sforzo (statica dei continui) e la deformazione (cinematica dei continui), nel rispetto dell'equilibrio e della congruenza, indipendenti l'uno dall'altro  $\Rightarrow$  ora saranno da correlare, in ragione del comportamento meccanico del materiale di cui è composto il solido -



Risposte tensorio-deformative (incognite)

$$\text{sforzo } \boldsymbol{\sigma}(\mathbf{x}) \leftrightarrow \sigma_{ij}(x_k) \quad 6$$

$$\text{deformaz. } \boldsymbol{\epsilon}(\mathbf{x}) \leftrightarrow \epsilon_{ij}(x_k) \quad 6$$

$$\text{spost. } \Delta(\mathbf{x}) \leftrightarrow \Delta_i(x_k) \quad 3$$

15

Descrizione del problema fisico  
(problema elastico lineare)  
(equazioni governanti)



$$\text{equil. div } \boldsymbol{\sigma} + \mathbf{F} = 0 \Leftrightarrow \sigma_{ij,i} + F_j = 0; \quad 3$$

$$\text{congr. } \boldsymbol{\epsilon} = \frac{1}{2} (\nabla \boldsymbol{\sigma} + \nabla \boldsymbol{\sigma}^T) \Leftrightarrow \epsilon_{ij} = \frac{1}{2} (\sigma_{i,jj} + \sigma_{j,ii}) \quad 6$$

$$\text{legame } \boldsymbol{\sigma} = \boldsymbol{\sigma}(\boldsymbol{\epsilon}), \boldsymbol{\epsilon} = \boldsymbol{\epsilon}(\boldsymbol{\sigma}) \Leftrightarrow \sigma_{ij}(\epsilon_{kk}), \epsilon_{ij}(\sigma_{kk}) \quad 6$$

costitutivo  
(elastico lineare)

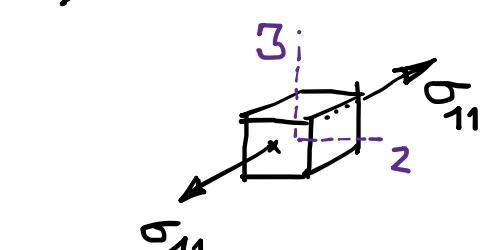
15

- Le (6) equazioni costitutive  $\sigma_{ij}(\epsilon_{kk})$ ,  $\epsilon_{ij}(\sigma_{kk})$  completano il bilancio equazioni/incognite, ponendo in relazione, localmente ( $\forall \mathbf{x}$ ), lo sforzo e le deformazioni.

## Materiale elasticoo lineare (isotropo)

- elastico: <sup>comportamento</sup> perfettamente reversibile (senza dissipazione di energie  $\Rightarrow$  assenza di deformazioni irreversibili [plastiche] allo scarico)
- lineare: relazione lineare di proporzionalità tra sforzi e deformazioni
- isotropo: comportamento (meccanico) indipendente dalle direzioni

Introduzione tramite prova monoassiale di trazione

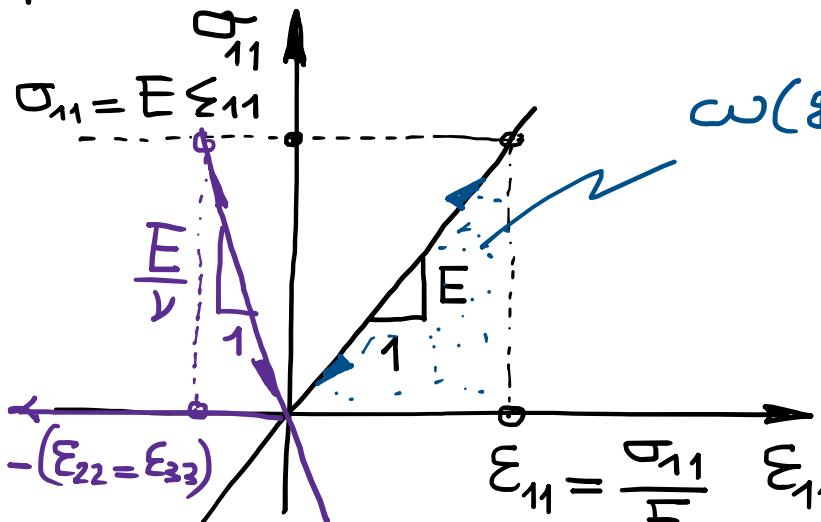


Contrazione trasversale

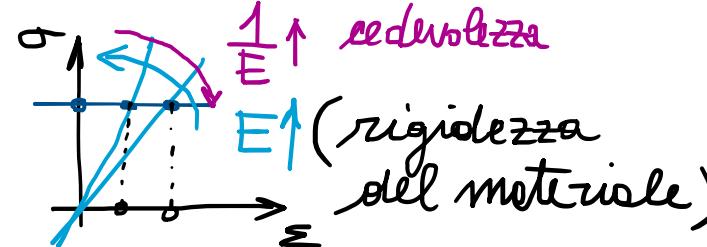
$$\varepsilon_t = \varepsilon_{22} = \varepsilon_{33} = -\nu \varepsilon_{11} = -\nu \frac{\sigma_{11}}{E}$$

$$\nu = -\frac{\varepsilon_t}{\varepsilon_{11}} = -\frac{\sigma_{11}}{E}$$

$\nu$ : coefficiente di contrazione trasversale o di Poisson



[1]



legge di Hooke del materiale (1D)

$\omega(\varepsilon)$  energia di deformazione  $> 0$ ,  $\forall \varepsilon \neq 0$   
(definita positiva)

$$= \frac{1}{2} \sigma_{11} \varepsilon_{11} < \frac{1}{2} E \varepsilon_{11}^2$$

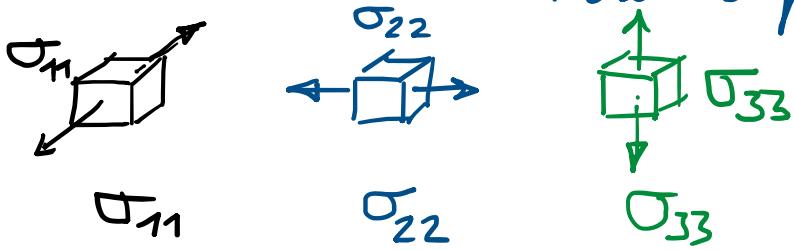
$$\frac{1}{2} \frac{1}{E} \sigma_{11}^2$$

E: modulo di elasticità longitudinale o modulo di Young

$$E = \frac{\sigma_{11}}{\varepsilon_{11}} = \text{cost} > 0$$

$$[E] = \frac{[F]}{[L]^2}$$

Generalizzazione al tridimensionale (tramite Principio di Sovrapposizione degli Effetti - PSE)  
valido per le linearità assunte



$$\left\{ \begin{array}{l} \varepsilon_{11} = \frac{1}{E} \sigma_{11} - \frac{\nu}{E} \sigma_{22} - \frac{\nu}{E} \sigma_{33} \\ \varepsilon_{22} = -\frac{\nu}{E} \sigma_{11} + \frac{1}{E} \sigma_{22} - \frac{\nu}{E} \sigma_{33} \\ \varepsilon_{33} = -\frac{\nu}{E} \sigma_{11} - \frac{\nu}{E} \sigma_{22} + \frac{1}{E} \sigma_{33} \end{array} \right.$$

leggi deformazioni/sforzi normali

scorr. angolari

$$\left\{ \begin{array}{l} 2\varepsilon_{12} = \gamma_{12} = \frac{\tau_{12}}{G} = \frac{\sigma_{12}}{G} \\ 2\varepsilon_{23} = \gamma_{23} = \frac{\tau_{23}}{G} = \frac{\sigma_{23}}{G} \\ 2\varepsilon_{13} = \gamma_{13} = \frac{\tau_{13}}{G} = \frac{\sigma_{13}}{G} \end{array} \right.$$

leggi deformazioni/sforzi tangenziali o taglienti

scrittura in notazione matriciale  
risposte normali/taglienti  
disaccoppiate

$$\left[ \begin{array}{c} \varepsilon_{11} \\ \varepsilon_{22} \\ \varepsilon_{33} \\ \gamma_{12} \\ \gamma_{23} \\ \gamma_{13} \end{array} \right] = \left[ \begin{array}{cccccc} \frac{1}{E} & -\frac{\nu}{E} & -\frac{\nu}{E} & 0 & 0 & 0 \\ -\frac{\nu}{E} & \frac{1}{E} & -\frac{\nu}{E} & 0 & 0 & 0 \\ -\frac{\nu}{E} & -\frac{\nu}{E} & \frac{1}{E} & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & \frac{1}{G} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & \frac{1}{G} & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & \frac{1}{G} \end{array} \right] \cdot \left[ \begin{array}{c} \sigma_{11} \\ \sigma_{22} \\ \sigma_{33} \\ \tau_{12} \\ \tau_{23} \\ \tau_{13} \end{array} \right]$$

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

G Modulo di elasticità  
tangenziale o  
modulo di taglio

matrice di coerenza  
del materiale (simmetrica)

$G = \frac{\tau_{ij}}{\gamma_{ij}} = \text{cost} > 0$

Ipotesi di elasticità (Esso di energia di deformazione, definito positivo)  $\Rightarrow$  implica delle delimitazioni sui parametri elastici  $[E, \nu; G]$

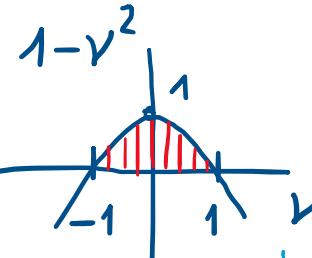
$$\omega = \frac{1}{2} \sigma : \varepsilon = \frac{1}{2} \sigma_{ij} \varepsilon_{ij} = \frac{1}{2} \{\Phi\}^T \cdot \{\varepsilon\} = \frac{1}{2} \{\Phi\}^T \underbrace{[C]}_{\{\varepsilon\}} \cdot \{\Phi\} > 0 \quad \forall \begin{cases} \Phi \neq \emptyset \\ \{\Phi\} \neq \emptyset \end{cases}$$

forma quadratica associata alla matrice  $C \Rightarrow$  def. pos.

CNS di def. pos. di  $C \Rightarrow$  tutti i minori principali positivi (matrice di cedevolezza)

- $1 \times 1 \quad \frac{1}{E} > 0 \Rightarrow \boxed{E > 0}$

- $2 \times 2 \quad \begin{vmatrix} \frac{1}{E} & -\frac{\nu}{E} \\ -\frac{\nu}{E} & \frac{1}{E} \end{vmatrix} = \frac{1}{E^2} - \frac{\nu^2}{E^2} = \frac{1}{E^2}(1-\nu^2) = \frac{1}{E}(1+\nu)(1-\nu) > 0 \Rightarrow$



$$-1 < \nu < 1$$

materioli  $0 \leq \nu < 1/2$

- $3 \times 3 \quad \begin{vmatrix} \frac{1}{E} & -\frac{\nu}{E} & -\frac{\nu}{E} \\ -\frac{\nu}{E} & \frac{1}{E} & -\frac{\nu}{E} \\ -\frac{\nu}{E} & -\frac{\nu}{E} & \frac{1}{E} \end{vmatrix} = \frac{1}{E} \frac{1}{E^2} (1-\nu^2) + \frac{\nu}{E} \frac{1}{E^2} (-\nu-\nu^2) - \frac{\nu}{E} \frac{1}{E^2} (\nu^2+\nu)$

ingegnistici  $\boxed{-1 < \nu < \frac{1}{2}}$

- $4 \times 4 \quad \frac{1}{G} > 0 \Rightarrow \boxed{G > 0}$

$$\frac{1}{E} \frac{(1+\nu)^2}{E^2} \frac{(1-2\nu)}{1-2\nu+\nu-2\nu^2} > 0 \Rightarrow \nu < \frac{1}{2}$$

Ricerca una scrittura compatta tensoriale per la legge costitutiva  $\mathcal{E} = \mathcal{E}(\sigma)$ .

Riprendendo le leggi viste:

$$\left\{ \begin{array}{l} \varepsilon_{11} = \frac{1}{E} \sigma_{11} - \frac{\nu}{E} (\sigma_{22} + \sigma_{33}) - \frac{\nu}{E} \sigma_{11} + \frac{\nu}{E} \sigma_{11} \\ (*) \quad \varepsilon_{22} = \frac{1}{E} \sigma_{22} - \frac{\nu}{E} (\sigma_{11} + \sigma_{33}) - \frac{\nu}{E} \sigma_{22} + \frac{\nu}{E} \sigma_{22} \\ \varepsilon_{33} = \frac{1}{E} \sigma_{33} - \frac{\nu}{E} (\sigma_{11} + \sigma_{22}) - \frac{\nu}{E} \sigma_{33} + \frac{\nu}{E} \sigma_{33} \\ \hookrightarrow \varepsilon_{ii} = \frac{1}{E} \sigma_{ii} - \frac{\nu}{E} (\sigma_{jj} + \sigma_{kk}) - \frac{\nu}{E} \sigma_{ii} + \frac{\nu}{E} \sigma_{ii} = -\frac{\nu}{E} (\sigma_{11} + \sigma_{22} + \sigma_{33}) + \frac{1+\nu}{E} \sigma_{ii} \end{array} \right.$$

$$(*) \quad \varepsilon_{ij} = \frac{1}{2} \gamma_{ij} = \frac{\sigma_{ij}}{2G}$$

$$I_1 = \text{tr} \sigma = \sum_k \sigma_{kk}$$

relazione unificante

Affinchè sussista coerenza tra le (\*) e le (\*), espressa da un'unica legge  $\mathcal{E} = \mathcal{E}(\sigma)$ :

Legge di Hooke generalizzata

$$\boxed{\mathcal{E} = -\frac{\nu}{E} \text{tr} \sigma I + \frac{1+\nu}{E} \sigma}$$

tensori identità

$$[I] = \begin{bmatrix} 1 & & & \\ & 1 & & \\ & & 1 & \\ & & & 1 \end{bmatrix}, \quad I_{ij} = \delta_{ij} \begin{cases} 1 & \text{se } i=j \\ 0 & \text{se } i \neq j \end{cases}$$

$$\text{tr } I = 1+1+1=3$$

$$\begin{aligned} i=j & \quad \varepsilon_{ii} = -\frac{\nu}{E} \text{tr} \sigma I + \frac{1+\nu}{E} \sigma_{ii} \\ i \neq j & \quad \varepsilon_{ij} = " 0 + \frac{1+\nu}{E} \sigma_{ij} \end{aligned}$$

materiale indeformabile a taglio  $G \rightarrow \infty, \nu \rightarrow -1$

coerente se  $\frac{1+\nu}{E} = \frac{1}{2G} \Rightarrow G = \frac{E}{2(1+\nu)}$

oppure:  $E = 2(1+\nu)G; \nu = \frac{E}{2G} - 1$

due parametri indip!

Risposta volumetrica:

$$\mathcal{E} = -\frac{\nu}{E} \operatorname{tr} \phi \mathbb{I} + \frac{1+\nu}{E} \sigma \quad \text{legge di Hooke generalizzata (materiale elastico, lineare, isotropo)}$$

notazione tensoriale

deformazione volumetrica (variazione specifica di volume)

$$\begin{aligned} v &= \underbrace{\operatorname{tr} \mathcal{E}}_{I_1'} = -\frac{\nu}{E} \operatorname{tr} \phi \underbrace{\operatorname{tr} \mathbb{I}}_3 + \frac{1+\nu}{E} \operatorname{tr} \phi \\ &= \frac{1}{E} \operatorname{tr} \phi \left( \underbrace{1+\nu-3\nu}_{-2\nu} \right) \\ &= \underbrace{3 \frac{1-2\nu}{E}}_{\frac{1}{K}} \underbrace{\operatorname{tr} \phi}_{\frac{1}{3}} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \operatorname{tr} \mathcal{E} &\leftrightarrow \operatorname{tr} \phi \quad \text{disaccoppiamento} \\ I_1' &\leftrightarrow I_1 \quad (\text{per materiali isotropi}) \end{aligned}$$

$$p = \frac{\operatorname{tr} \phi}{3} = \frac{I_1}{3} = \frac{\sigma_{11} + \sigma_{22} + \sigma_{33}}{3} \quad \text{tensione media}$$

$$\boxed{v = \frac{1}{K} p ; \quad p = K v}$$

ovvero

$$\boxed{K = \frac{E}{3(1-2\nu)}} > 0$$

modulo di comprensibilità volumetrica o modulo di volume ("bulk modulus")

$$K \rightarrow \infty, \quad \nu \rightarrow \frac{1}{2}$$

materiale elasticamente incomprensibile

(relazioni di proporzionalità tra  $p$  e  $v$ , diretta e inversa)

risposta volumetrica