Università degli studi di Bergamo

Scuola di Ingegneria (Dalmine)

CCS Ingegneria Edile

L-23 Ingegneria delle Tecnologie per l'Edilizia

Scienza delle Costruzioni

(ICAR/08 - SdC ; 9 CFU)

A.A. 2020/2021

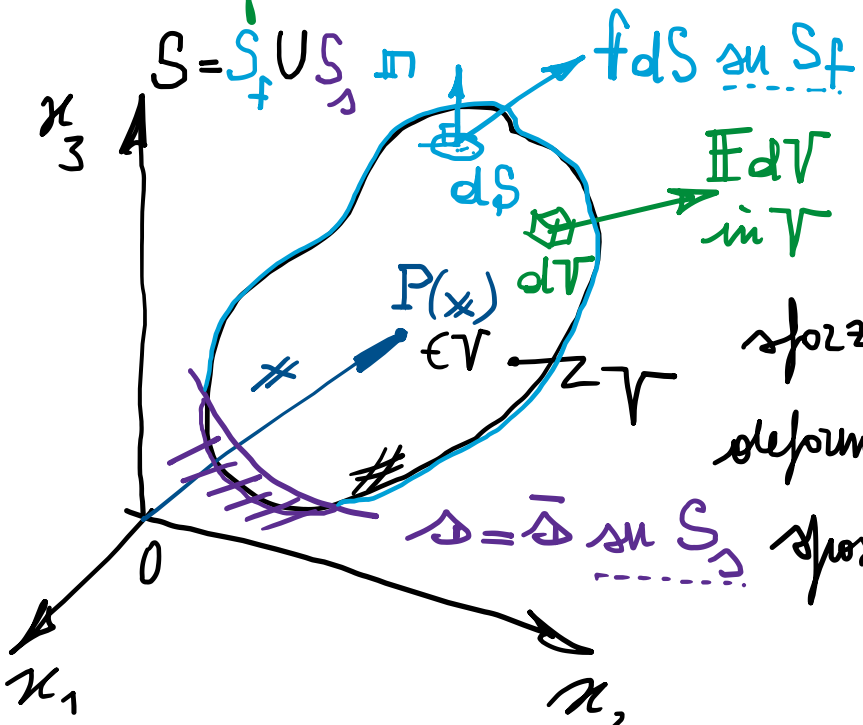
prof. Egidio RIZZI

egidio.rizzi@unibg.it

LEZIONE 16

Legame costitutivo (legge sforzi-deformazioni) → 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 → ora saremo da correlare, in ragione del comportamento meccanico del materiale di cui è composto il solido – $\mathbf{n}\cdot\boldsymbol{\sigma}=\mathbf{f}$



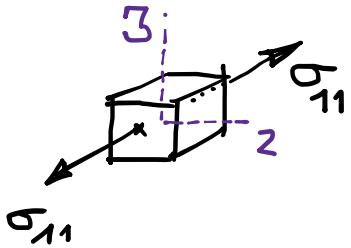
Risposta tenso-deformativa (incognite)		Descrizione del problema fisico (problema elastico lineare) (equazioni governanti)	
sforzo	$\boldsymbol{\sigma}(x) \leftrightarrow \sigma_{ij}(x_k)$ 6	equil.	$\operatorname{div}\boldsymbol{\sigma}+\mathbf{F}=\mathbf{0} \leftrightarrow \sigma_{ij,i}+F_j=0$ 3
deformaz.	$\boldsymbol{\varepsilon}(x) \leftrightarrow \varepsilon_{ij}(x_k)$ 6	congr.	$\boldsymbol{\varepsilon}=\frac{1}{2}(\nabla\mathbf{s}+\nabla\mathbf{s}^T) \leftrightarrow \varepsilon_{ij}=\frac{1}{2}(s_{i,j}+s_{j,i})$ 6
spost.	$\mathbf{s}(x) \leftrightarrow s_i(x_k)$ 3	legame costitutivo (elastico lineare)	$\boldsymbol{\sigma}=\boldsymbol{\sigma}(\boldsymbol{\varepsilon})$, $\boldsymbol{\varepsilon}=\boldsymbol{\varepsilon}(\boldsymbol{\sigma}) \leftrightarrow \sigma_{ij}(\varepsilon_{kl})$, $\varepsilon_{ij}(\sigma_{kl})$ 6
	15		15

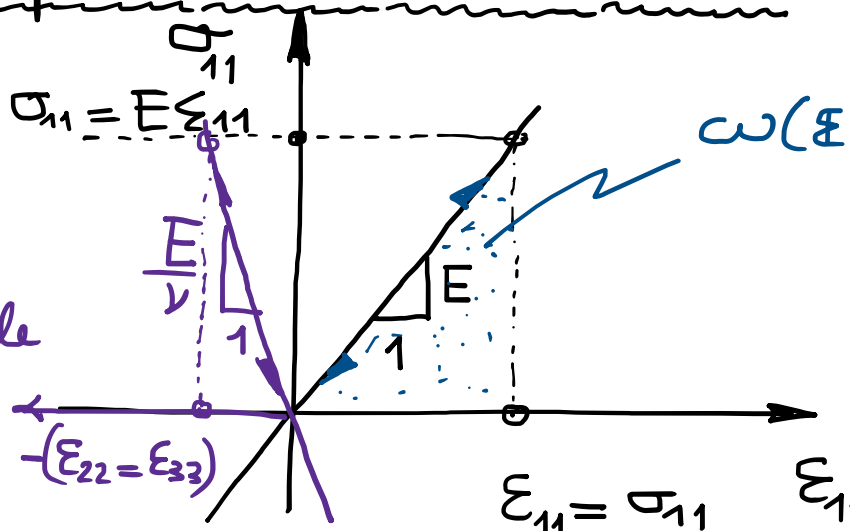
- Le (6) equazioni costitutive $\sigma_{ij}(\varepsilon_{kl})$, $\varepsilon_{ij}(\sigma_{kl})$ completano il bilancio equazioni/incognite, ponendo in relazione, localmente ($\forall x$), lo sforzo e la deformazione.

Materiale elastico lineare (isotropo)

- **elastico:** comportamento perfettamente reversibile (senza dissipazione di energia ⇒ assenza di deformazioni irreversibili [plastiche] allo scarico)
- **lineare:** relazione lineare di proporzionalità tra sforzi e deformazioni
- **isotropo:** comportamento (meccanico) indipendente dalla direzione

Introduzione tramite prova monoassiale di trazione





Contrazione trasversale

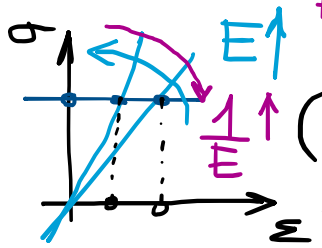
$$\varepsilon_T = \varepsilon_{22} = \varepsilon_{33} = -\nu\,\varepsilon_{11} = -\nu\,\frac{\sigma_{11}}{E}$$

$$\nu = -\frac{\varepsilon_T}{\varepsilon} = -\frac{\sigma_{11}}{\frac{E}{\nu}}$$

ν: coefficiente di contrazione trasversale o di Poisson [1]

$$\varepsilon_{11} = \frac{\sigma_{11}}{E}$$

$\frac{1}{E}$ cedevolezza



(rigidezza del materiale)

Legge di Hooke del materiale (1D)

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

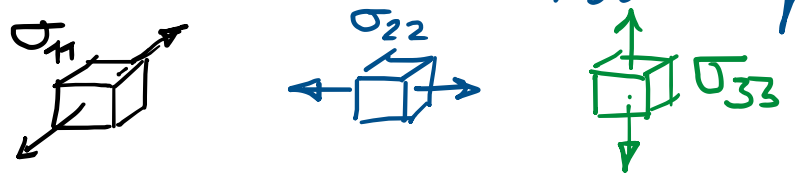
$$= \frac{1}{2}\sigma_{11}\varepsilon_{11} < \begin{matrix} \frac{1}{2}E\varepsilon_{11}^2 \\ \frac{1}{2}\frac{1}{E}\sigma_{11}^2 \end{matrix}$$

E: modulo di elasticità longitudinale o modulo di Young

$$E = \frac{\sigma_{11}}{\varepsilon_{11}} = cost > 0 \qquad [E] = \frac{[F]}{[L]^2}$$

Generalizzazione al triassiale (tramite Principio di Sovrapposizione degli Effetti – PSE)

valido per la linearità assunta



σ_{11} $\quad$ σ_{22} $\quad$ σ_{33}

scrittura in notazione matriciale

risposte normali / taglianti disaccoppiate

$$\begin{cases} \varepsilon_{11} = \frac{1}{E}\sigma_{11} - \frac{\nu}{E}\sigma_{22} - \frac{\nu}{E}\sigma_{33} \\ \varepsilon_{22} = -\frac{\nu}{E}\sigma_{11} + \frac{1}{E}\sigma_{22} - \frac{\nu}{E}\sigma_{33} \\ \varepsilon_{33} = -\frac{\nu}{E}\sigma_{11} - \frac{\nu}{E}\sigma_{22} + \frac{1}{E}\sigma_{33} \end{cases}$$

leggi deformazioni/sforzi normali

$$\begin{bmatrix} \varepsilon_{11} \\ \varepsilon_{22} \\ \varepsilon_{33} \\ \gamma_{12} \\ \gamma_{23} \\ \gamma_{13} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \frac{1}{E} & -\frac{\nu}{E} & -\frac{\nu}{E} & 0 & 0 & 0 \\ -\frac{\nu}{E} & \frac{1}{E} & -\frac{\nu}{E} & 0 & 0 & 0 \\ -\frac{\nu}{E} & -\frac{\nu}{E} & \frac{1}{E} & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & \frac{1}{G} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & \frac{1}{G} & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & \frac{1}{G} \end{bmatrix} \cdot \begin{bmatrix} \sigma_{11} \\ \sigma_{22} \\ \sigma_{33} \\ \tau_{12} \\ \tau_{23} \\ \tau_{13} \end{bmatrix}$$

$\{\varepsilon\} = [\mathbb{C}] \cdot \{\sigma\}$

$6\times1 \quad 6\times6 \quad 6\times1$

matrice di cedevolezza del materiale (simmetrica)

scorrim. angolari

$$\begin{cases} 2\varepsilon_{12} = \gamma_{12} = \frac{\tau_{12}}{G} = \frac{\sigma_{12}}{G} \\ 2\varepsilon_{23} = \gamma_{23} = \frac{\tau_{23}}{G} = \frac{\sigma_{23}}{G} \\ 2\varepsilon_{13} = \gamma_{13} = \frac{\tau_{13}}{G} = \frac{\sigma_{13}}{G} \end{cases} \quad \gamma_{ij} = \frac{\tau_{ij}}{G}$$

leggi deformazioni/sforzi tangenziali o taglianti

G modulo di elasticità tangenziale o modulo di taglio $\quad G = \frac{\tau_{ij}}{\gamma_{ij}} = cost > 0$

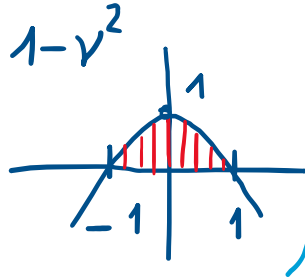
Ipotesi di elasticità (∃ nza di energia di deformazione, definita positiva) → implica delle delimitazioni sui parametri elastici [E, ν; G]

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

forma quadratica associata alla matrice C → def. pos.

CNS di def. pos. di C → tutti i minori principali positivi (matrice di cedevolezza)

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



$-1 < \nu < 1$

materiali isogenistici $0 \leq \nu < 1/2$

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

- 3×3

$$\begin{vmatrix} \frac{1}{E} & -\frac{\nu}{E} & -\frac{\nu}{E} \\ -\frac{\nu}{E} & \frac{1}{E} & -\frac{\nu}{E} \\ -\frac{\nu}{E} & -\frac{\nu}{E} & \frac{1}{E} \end{vmatrix} = \frac{1}{E}\frac{1}{E^2}(1-\nu^2) + \underbrace{\frac{\nu}{E}\frac{1}{E^2}(-\nu-\nu^2)}_{\nu(1+\nu)} - \underbrace{\frac{\nu}{E}\frac{1}{E^2}(\nu^2+\nu)}_{\nu(1+\nu)}$$

$$= \frac{1}{E^3}(1+\nu)\left[1-\nu-2\nu^2\right] = \frac{1+\nu}{E}\frac{1}{E^2}\underbrace{(1+\nu)(1-2\nu)}_{1-2\nu+\nu-2\nu^2} = \frac{1}{E}\frac{(1+\nu)^2}{E^2}(1-2\nu) > 0 \Rightarrow \nu < \frac{1}{2}$$

($(1+\nu)^2 > 0$)

- 4×4 (1×1) $\frac{1}{G} > 0 \rightarrow \boxed{G > 0}$

Ricerchiamo ora una scrittura compatta tensoriale per la legge costitutiva $\mathbb{E} = \mathbb{E}(\sigma)$

Riprendendo le leggi viste:

$$(*)\begin{cases} \varepsilon_{11} = \frac{1}{E}\sigma_{11} - \frac{\nu}{E}(\sigma_{22}+\sigma_{33}) - \frac{\nu}{E}\sigma_{11} + \frac{\nu}{E}\sigma_{11} \\ \varepsilon_{22} = \frac{1}{E}\sigma_{22} - \frac{\nu}{E}(\sigma_{11}+\sigma_{33}) - \frac{\nu}{E}\sigma_{22} + \frac{\nu}{E}\sigma_{22} \\ \varepsilon_{33} = \frac{1}{E}\sigma_{33} - \frac{\nu}{E}(\sigma_{11}+\sigma_{22}) - \frac{\nu}{E}\sigma_{33} + \frac{\nu}{E}\sigma_{33} \end{cases}$$

$$(\nu)\ \varepsilon_{ij} = \frac{1}{2}\gamma_{ij} = \frac{\tau_{ij}}{2G}$$

$$\varepsilon_{(ii)} = \frac{1}{E}\sigma_{ii} - \frac{\nu}{E}(\sigma_{jj}+\sigma_{kk}) - \frac{\nu}{E}\sigma_{ii} + \frac{\nu}{E}\sigma_{ii} = -\frac{\nu}{E}\underbrace{(\sigma_{11}+\sigma_{22}+\sigma_{33})}_{I_1 = \mathrm{tr}\,\sigma = \sigma_{kk}} + \frac{1+\nu}{E}\sigma_{ii}$$

relazione unificante

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

Legge di Hooke generalizzata

$$\mathbb{E} = -\frac{\nu}{E}\,\mathrm{tr}\,\sigma\,\mathbb{I} + \frac{1+\nu}{E}\,\sigma$$

tensore identità del 2° ordine

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

$\mathrm{tr}\,\mathbb{I} = 1+1+1 = 3$

$i=j$: $\varepsilon_{ii} = -\frac{\nu}{E}\mathrm{tr}\,\sigma\,1 + \frac{1+\nu}{E}\sigma_{ii}$

$i\neq j$: $\varepsilon_{ij} = \text{“}\ 0 + \frac{1+\nu}{E}\sigma_{ij}$

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

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:

notazione tensoriale

$$\boldsymbol{\varepsilon} = -\frac{\nu}{E}\,\mathrm{tr}\,\boldsymbol{\sigma}\,\mathbf{I} + \frac{1+\nu}{E}\,\boldsymbol{\sigma}$$ Legge di Hooke generalizzata (materiale elastico, lineare, isotropo)

deformazione volumetrica (variazione specifica di volume)

$$v = \underbrace{\mathrm{tr}\,\boldsymbol{\varepsilon}}_{I_1'} = -\frac{\nu}{E}\,\mathrm{tr}\,\boldsymbol{\sigma}\,\underbrace{\mathrm{tr}\,\mathbf{I}}_{3} + \frac{1+\nu}{E}\,\mathrm{tr}\,\boldsymbol{\sigma}$$

$$= \frac{1}{E}\,\mathrm{tr}\,\boldsymbol{\sigma}\,(1+\nu-\underbrace{3\nu}_{-2\nu})$$

$$= \underbrace{3\,\frac{1-2\nu}{E}}_{\frac{1}{K}}\,\underbrace{\frac{\mathrm{tr}\,\boldsymbol{\sigma}}{3}}_{p} \qquad p = \frac{\mathrm{tr}\,\boldsymbol{\sigma}}{3} = \frac{I_1}{3} = \frac{\sigma_{11}+\sigma_{22}+\sigma_{33}}{3}$$ tensione media

$\mathrm{tr}\,\boldsymbol{\varepsilon} \leftrightarrow \mathrm{tr}\,\boldsymbol{\sigma}$ disaccoppiamento (per materiali isotropi)

$I_1' \leftrightarrow I_1$

$$v = \frac{1}{K}\,p \;;\; p = K\,v$$

risposta volumetrica

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

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

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

$K \to \infty$, $\nu \to \frac{1}{2}$

materiale elasticamente incomprimibile