

Statica e Scienza delle Costruzioni

> 3. Il legame costitutivo elastico

«È vietata la copia e la riproduzione dei contenuti e immagini in qualsiasi forma.

È inoltre vietata la redistribuzione e la pubblicazione dei contenuti e immagini non autorizzata espressamente dall'autore».

«È vietata la copia, la rielaborazione, la riproduzione dei contenuti e immagini in qualsiasi forma.

È inoltre vietata la diffusione, la redistribuzione e la pubblicazione dei contenuti e immagini, incluse le registrazioni delle videolezioni con qualsiasi modalità e mezzo non autorizzate espressamente dall'autore o da Unica».

Emanuele Reccia

emanuele.reccia@unica.it



IL LEGGE COSTITUTIVO

ANALISI DELLA TENSIONE →

EQUILIBRIO
SU' INTERNO
DEL PUNTO

$$\frac{\partial \tau_{ij}}{\partial x_j} + F_i = 0$$

$$\tau_{ij} = \tau_{ji}$$

$$\left\{ \begin{aligned} \frac{\partial \tau_{xx}}{\partial x} + \frac{\partial \tau_{yx}}{\partial y} + \frac{\partial \tau_{zx}}{\partial z} + F_x &= 0 \\ \frac{\partial \tau_{xy}}{\partial x} + \frac{\partial \tau_{yy}}{\partial y} + \frac{\partial \tau_{zy}}{\partial z} + F_y &= 0 \\ \frac{\partial \tau_{xz}}{\partial x} + \frac{\partial \tau_{yz}}{\partial y} + \frac{\partial \tau_{zz}}{\partial z} + F_z &= 0 \end{aligned} \right.$$

$$\left\{ \begin{aligned} \tau_{xy} &= \tau_{yx} \\ \tau_{xz} &= \tau_{zx} \\ \tau_{yz} &= \tau_{zy} \end{aligned} \right.$$

3 INCOGNITE
3 EQUAZIONI DIFFERENZIALI

3 CONDIZIONI ALGEBRICHE
DI NECESSITÀ DELLE τ
DA 3 A 6 INCOGNITE

ANALISI DELLA DEFORMAZIONE →

EQUAZIONI DI
COMPATIBILITÀ
(IPOTESI DI
PICCOLE
SPOSTAMENTI)

$$\left\{ \begin{aligned} \epsilon_x &= \frac{\partial u}{\partial x} \\ \epsilon_y &= \frac{\partial v}{\partial y} \\ \epsilon_z &= \frac{\partial w}{\partial z} \\ \gamma_{xy} &= \frac{\partial u}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial x} \\ \gamma_{xz} &= \frac{\partial u}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial x} \\ \gamma_{yz} &= \frac{\partial v}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial y} \end{aligned} \right.$$

3 INCOGNITE
6 EQUAZIONI DIFFERENZIALI

15 INCOGNITE
3 EQUAZIONI A DISPOSIZIONE
SERVONO 6 EQUAZIONI
SENZA AGGIUNGERE NUOVE INCOGNITE

⇓
LEGGE COSTITUTIVO

LEGA FORTE E DEFORMAZIONI



IL LEGGE COSTITUTIVO

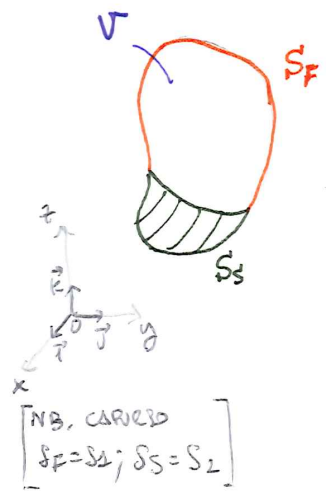
ABBIAMO DEFINITO: LE CONDIZIONI DI EQUILIBRIO CHE VINCOLANO CHE FORTE INTERNE $[Q]$ IN UN RETTO CONTINUO LOCALITO A DETERMINARE ALIQUOTI EFFETTI $\{P\}$ E $\{F\}$ - ANALISI DELLA TENSIONE - E LE CONDIZIONI DI CINGEMENTO CHE VINCOLANO LE DEFORMAZIONI $[E]$ CHE TALE RETTO SUBISCE - ANALISI DELLA DEFORMAZIONE. INOLTRE ABBIAMO IDENTIFICATO UN PRINCIPIO GENERALE DI STATO PASTICOGEOMETRICO CHE CONNETTE DI CONSOLE IN FORMA UNIFORME ASPETTI QUALI DELL'EQUILIBRIO E DELLA CINGEMENTO, L'IDENTITA' INTEGRALE FONDAMENTALE NELLA MECCANICA DEI SOLI DI $L_{VE} = L_{VI} - PLV$ PER IL SOLIDO DEFORMABILE.

TALI CONCETTI SONO STATI REDOTTI SENTA CONSIDERARE LA NATURA DEL MATERIALE COSTITUENTE IL RETTO, E SONO VALIDI PER QUALUNQUE RETTO CONTINUO. È EVIDENTE PERÒ CHE IL PROBLEMA DELLA DEFINIZIONE DELLO STATO DI TENSIONE E DI DEFORMAZIONE IN UN RETTO CONTINUO LOCALITO A DETERMINATE FORTE EFFETTI NON PUÒ ESSERE RISOLTO AVVALENDOSI ESCLUSIVAMENTE DI CONSIDERAZIONI PASTICHE E GEOMETRICHE SENTA METTERE IN GIOCO LA NATURA REOLOGICA DEL MATERIALE COSTITUENTE IL RETTO.

DA UN PUNTO DI VISTA PLASTICO ABBIAMO VISTO CHE IL NUMERO DI INCOGNITE - LE 6 COMPONENTI DI $[Q]$ E LE 3 COMPONENTI DI $\vec{S} = (\mu, \nu, w)$ - CHE CONGIUNTO DA DEFINIRE IL LEGGE DI TENSIONE E DI DEFORMAZIONE È MAGGIORE DELLE EQUAZIONI CHE ABBIAMO A DISPOSIZIONE - LE 3 EQUAZIONI INDEFINITE DI EQUILIBRIO $\partial \sigma_{ij} / \partial x_i + F_j = 0$. SONO QUINDI NECESSARIE PER RISOLVERE IL PROBLEMA ALTRE 6 EQUAZIONI CHE COLLEGANO MUTUALMENTE LE 6 COMPONENTI DI $[Q]$ CON LE 3 DI \vec{S} , DENOMINATE EQUAZIONI COSTITUTIVE O DI LEGGE - LEGGE COSTITUTIVO

TALI EQUAZIONI NON POSSONO CHE ESSERE DIPENDENTI DALLA NATURA DEL MATERIALE COSTITUENTE: LEGAMO TENSIONI E DEFORMAZIONI, OVVERO ESPANDIAMO LE LEGGI FISICHE CHE GOVERNANO IL MODO DI OPPIRRE DI UN ELEMENTO DI VOLUME A TUTTE LE POSSIBILI DEFORMAZIONI CHE PUÒ SUBIRE. NEL CORSO LIMITATO LO STUDIO AI SOLIDI ELASTICI + ELASTICITÀ LINEARE - DI CUI EVIDENZIAMO LE PROPRIETÀ SULLA BASE DI CONSIDERAZIONI DI TIPO ENERGETICO

- SU S_F - CONTORNO LIBERO - SONO APPLICATE (NOTE) FORTE DI SUPERFICIE \vec{p} - SONO QUINDI INCOGNITI GLI SPOSTAMENTI
- SU S_S - CONTORNO VINCOLATO - È APPLICATO (NOTE) LO SPOSTAMENTO \vec{z} - PER SEMPLICITÀ (POTREMMO $\vec{z} = \vec{0}$) (INCLUSO)
- SU V - VOLUME - SONO APPLICATE (NOTE) FORTE DI MASSA \vec{F}
- $S_F \cup S_S = S$ (UNIONE) E $S_F \cap S_S = \emptyset$ (INTERSEZIONE)
- IL SOLIDO È IN EQUILIBRIO SOTTO L'AZIONE DELLE FORTE DI SUPERFICIE \vec{p} E DI MASSA \vec{F} CHE PRODUCONO UNO STATO DI FORTE $[Q]$ IN TUTTO IL VOLUME
- IL SOLIDO SUBISCE SPOSTAMENTI \vec{S} E DEFORMAZIONI $[E]$
- $L_{VE} = L_{VI} - PLV$ $PLV = \int_V \vec{F} \times \vec{S} dV + \int_{S_F} \vec{p} \times \vec{S} dS = \int_V (\sigma_x \epsilon_x + \sigma_y \epsilon_y + \sigma_z \epsilon_z + \tau_{xy} \gamma_{xy} + \tau_{yz} \gamma_{yz} + \tau_{zx} \gamma_{zx}) dV$



IL LEGAME COSTITUTIVO

3B - IL SOLIDO ELASTICO LINEARE -

II

3A

* SE INCREMENTIAMO LE FORZE DI UNA QUANTITÀ $\delta \vec{F}$, $\delta \vec{p}$ E GLI SFORTI $\delta \underline{\underline{\sigma}}$, IL SOLIDO SUBISCE INCREMENTI DI SPOSTAMENTO $\delta \vec{s}$ E DEFORMAZIONE $\delta \underline{\underline{\epsilon}}$. SI PUÒ APPLICARE IL PLV AL SISTEMA IN EQUILIBRIO DI FORTE \vec{F} E \vec{p} E SFORTI $\underline{\underline{\sigma}}$ E AL SISTEMA CONVINGENTE DI SPOSTAMENTI \vec{s} E DEFORMAZIONI $\underline{\underline{\epsilon}}$. LA VARIAZIONE DEL LAVORO ESTERNO VALE:

$$\delta \mathcal{L}_E = \int_V (\vec{F} \times \delta \vec{s}) dV + \int_{S_F} (\vec{p} \times \delta \vec{s}) dS$$

PER IL PLV $\delta \mathcal{L}_E = \delta \mathcal{L}_i$, QUINDI $\delta \mathcal{L}_i = \int_V (\sigma_x \delta \epsilon_x + \sigma_y \delta \epsilon_y + \sigma_z \delta \epsilon_z + \tau_{xy} \delta \gamma_{xy} + \tau_{xz} \delta \gamma_{xz} + \tau_{yz} \delta \gamma_{yz}) dV$

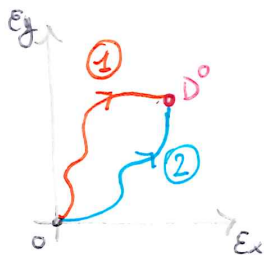
3B

POSSIAMO GENERALIZZARE IL COMPORTAMENTO DEL SOLIDO COME UNA MOLLA CHE IMMAGAZINA L'ENERGIA DI DEFORMAZIONE, E LA RILASCIAMO QUANDO SI TORNA ALLA CONFIGURAZIONE INDEFORMATA. → ENERGIA CHE LAVORO CHE COMPIAMO LE TENSIONI SULLE RISPETTIVE DEFORMAZIONI

$$\delta \mathcal{L}_i = \int_V \delta \Phi dV \quad \text{CON} \quad \delta \Phi = \sigma_x \delta \epsilon_x + \sigma_y \delta \epsilon_y + \sigma_z \delta \epsilon_z + \tau_{xy} \delta \gamma_{xy} + \tau_{xz} \delta \gamma_{xz} + \tau_{yz} \delta \gamma_{yz} \quad \text{INCREMENTO DI LAVORO INTERNO PER UNITÀ DI VOLUME}$$

IMMAGINIAMO DI INTRODURRE UNO SPAZIO IDEALE A 6 DIMENSIONI DELLE DEFORMAZIONI, OVVERO LE CUI COORDINATE SONO RAPPRESENTATE DALLE COMPONENTI DI $\underline{\underline{\epsilon}}$, $\epsilon_x, \epsilon_y, \epsilon_z, \gamma_{xy}, \gamma_{xz}, \gamma_{yz}$, IN UN GENERICO PUNTO DEL CORPO.

RESTRINGIAMO L'ATTENZIONE A 2 DELLE 6 COMPONENTI, AD ESEMPIO ϵ_x E ϵ_y , E CI SPOSTIAMO DAL PUNTO O - ORIGINE DELLO SPAZIO IDEALE DI RIFERIMENTO (IN CUI $\epsilon_x = \epsilon_y = \epsilon_z = \gamma_{xy} = \gamma_{xz} = \gamma_{yz} = 0$) - AL PUNTO D^0 , CORRISPONDENTE ALLO STATO DI DEFORMAZIONE FINALE DELLA MATERIA DEL ELEMENTO DI VOLUME UNITARIO CONSIDERATO - $D^0 = (\epsilon_x^0, \epsilon_y^0, \epsilon_z^0, \gamma_{xy}^0, \gamma_{xz}^0, \gamma_{yz}^0)$ [N.B. APICE 0 = VALORE Nullo]



IL LAVORO INTERNO PER UNITÀ DI VOLUME VALE: $\Phi = \int_0^{D^0} \delta \phi$, OVVERO:

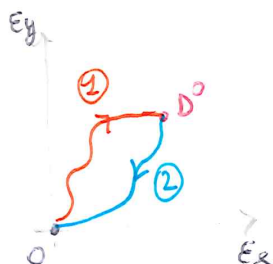
$$\Phi = \int_0^{D^0} (\sigma_x \delta \epsilon_x + \sigma_y \delta \epsilon_y + \sigma_z \delta \epsilon_z + \tau_{xy} \delta \gamma_{xy} + \tau_{xz} \delta \gamma_{xz} + \tau_{yz} \delta \gamma_{yz})$$

PER UN CORPO OMOGENEO, Φ DIPENDE IN GENERALE NON SOLO DALLO STATO DI DEFORMAZIONE FINALE D^0 MA ANCHE DALLA EVOLUZIONE CHE IL GENERICO PUNTO $D = (\epsilon_x, \epsilon_y, \epsilon_z, \gamma_{xy}, \gamma_{xz}, \gamma_{yz})$, RELATIVO A UNO STATO INTERMEDIO DI DEFORMAZIONE, HA SUBITO FINO A RIMANERE ALLA POSIZIONE FINALE D^0

OVVERO Φ_1 CALCOLATO UNICO IL PERCORSO ① È DIVERSO DA Φ_2 CALCOLATO UNICO IL PERCORSO ② $\Phi_1 \neq \Phi_2$

ALLORA $\Phi = \Phi_1 - \Phi_2 \neq 0$ LE PERCORRE ① E ② SONO DIVERSE

SE CONSIDERASSIMO IL PERCORSO "CHIUSO" 1-2 ALLORA IL MATERIALE, DOPO AVER RAGGIUNTO LO STATO DI DEFORMAZIONE D^0 E POI ESSERE TORNATO ALLA CONFIGURAZIONE INDEFORMATA O, ACQUISTA O PERDE ENERGIA: MA QUESTO NON È ACCETTABILE FISCAMENTE!



* Φ DEVE DIPENDERE SOLO DALLO STATO INIZIALE O E DA QUELLO FINALE D^0 E NON DAL PERCORSO SEQUITO *

IL LEGAME COSTITUTIVO

UN MATERIALE SI DICE **ELASTICO** QUANDO LA REVERSIBILITÀ SI MANIFESTA NEL REQUISITO CHE IL LAVORO INTERNO PER UNITÀ DI VOLUME Φ DIPENDE SOLO DALLE DEFORMAZIONI FINALI $D^0 = (\epsilon_x^0, \epsilon_y^0, \epsilon_z^0, \gamma_{xy}^0, \gamma_{xz}^0, \gamma_{yz}^0)$ E NON DAL PERCORSO DI DEFORMAZIONE

IN TERMINI DELL'ANALISI MATEMATICA, DOVEDO Φ DIPENDERE SOLO DA D^0 , ALLORA LA FUNZIONE INTEGRANDA $\Phi = \int_0^{D^0} \delta\phi$ DEVE ESSERE UN DIFFERENZIALE ESATTO DEI PARAMETRI $\epsilon_x, \epsilon_y, \epsilon_z, \gamma_{xy}, \gamma_{xz}, \gamma_{yz}$, OVVERO: **$\delta\phi = d\Phi$**

$$d\Phi = \frac{\partial\Phi}{\partial\epsilon_x} \delta\epsilon_x + \frac{\partial\Phi}{\partial\epsilon_y} \delta\epsilon_y + \frac{\partial\Phi}{\partial\epsilon_z} \delta\epsilon_z + \frac{\partial\Phi}{\partial\gamma_{xy}} \delta\gamma_{xy} + \frac{\partial\Phi}{\partial\gamma_{xz}} \delta\gamma_{xz} + \frac{\partial\Phi}{\partial\gamma_{yz}} \delta\gamma_{yz}$$

DEVE AVERE UNITÀ:*

$$\sigma_x = \frac{\partial\Phi}{\partial\epsilon_x}, \sigma_y = \frac{\partial\Phi}{\partial\epsilon_y}, \sigma_z = \frac{\partial\Phi}{\partial\epsilon_z}, \tau_{xy} = \frac{\partial\Phi}{\partial\gamma_{xy}}, \tau_{xz} = \frac{\partial\Phi}{\partial\gamma_{xz}}, \tau_{yz} = \frac{\partial\Phi}{\partial\gamma_{yz}}$$

LA FUNZIONE Φ , CHE DIPENDE DALLE SOLE DEFORMAZIONI $\Phi = \Phi(\epsilon_x, \epsilon_y, \epsilon_z, \gamma_{xy}, \gamma_{xz}, \gamma_{yz})$, È DETTA **POTENZIALE ELASTICO**

[N.B. POTENZIALE, IN FISICA, È UNA FUNZIONE INTRODotta PER CIRCUMSTANZE PARTICOLARI CAMPI DI FORZA POTENZIALI ED ELETTRICI, LORO OPERAZIONE CONDIZIONI,] A CAMPI VETTORIALI DI NATURA QUALUNQUE. CONVIENE DI OTTENERE ULTERIORI INFORMAZIONI SULLE SUE DERIVATE

* NOTO Φ È POSSIBILE CORRELARE LE TENSIONI CON LE DEFORMAZIONI*: $\sigma_x = \frac{\partial\Phi}{\partial\epsilon_x}$, ETC., FORNISCONO I 6 LEGAMI ELASTICI CHE PERMETTONO DI VALUTARE LE TENSIONI CORRISPONDENTI A UN GENERALE STATO DI DEFORMAZIONE

SE $\delta\Phi$ È UN DIFFERENZIALE ESATTO, LO È ANCHE LA FUNZIONE $\delta\psi = \epsilon_x \delta\sigma_x + \epsilon_y \delta\sigma_y + \epsilon_z \delta\sigma_z + \gamma_{xy} \delta\tau_{xy} + \gamma_{xz} \delta\tau_{xz} + \gamma_{yz} \delta\tau_{yz}$ DOVE $\delta\psi$ È COSTRUITA IN MANIERA ANALOGA A $\delta\phi$ MA CONSIDERANDO GLI INCREMENTI DI FORZA $\delta\sigma_x, \delta\sigma_y, \dots, \delta\tau_{yz}$

DOMANDANDOCI SE HA: $\delta\phi + \delta\psi = [\epsilon_x \delta\epsilon_x + \epsilon_y \delta\epsilon_y + \dots + \tau_{yz} \delta\gamma_{yz}] + [\epsilon_x \delta\sigma_x + \epsilon_y \delta\sigma_y + \dots + \gamma_{yz} \delta\tau_{yz}] = \int [\sigma_x \delta\epsilon_x + \sigma_y \delta\epsilon_y + \dots + \tau_{yz} \delta\gamma_{yz}]$

OVVERO SI OTTIENE LA VARIATIONE COMPLESSIVA DEI PRODOTTI $\sigma_x \epsilon_x, \sigma_y \epsilon_y, \dots, \tau_{yz} \epsilon_{yz} \rightarrow$ QUINDI ANCHE $\delta\psi$ È UN DIFFERENZIALE ESATTO

LA FUNZIONE ψ , CHE DIPENDE DALLE SOLE COMPONENTI DI SFORZO $\psi = \psi(\sigma_x, \sigma_y, \sigma_z, \tau_{xy}, \tau_{xz}, \tau_{yz})$, È DETTA

**POTENZIALE ELASTICO
COMPLEMENTARE**

E PER ANALOGIA:

$$\epsilon_x = \frac{\partial\psi}{\partial\sigma_x}, \epsilon_y = \frac{\partial\psi}{\partial\sigma_y}, \epsilon_z = \frac{\partial\psi}{\partial\sigma_z}, \gamma_{xy} = \frac{\partial\psi}{\partial\tau_{xy}}, \gamma_{xz} = \frac{\partial\psi}{\partial\tau_{xz}}, \gamma_{yz} = \frac{\partial\psi}{\partial\tau_{yz}}$$

* NOTO ψ È POSSIBILE CORRELARE LE DEFORMAZIONI CON LE TENSIONI



IL LEGARE ELASTICO

3B - IL LEGARE ELASTICO LINEARE -

IV

3A

3B

IL COSTITUENTE DI UN CORPO ELASTICO È COMPLETAMENTE DEFINITO SE SONO NOTE LE ESPRESSIONI DEL POTENZIALE ELASTICO Φ_0 DEL POTENZIALE ELASTICO COMPLEMENTARE Ψ (N.B. NON OCCORRE CONOSCERE ENTRAMBE)

> NOTO Φ , IL LEGARE SFORTO-DEFORMAZIONI È FORNITO DALLE DERIVATE DI Φ RISPETTO A $\underline{\underline{\epsilon}}$: $\frac{\partial \Phi}{\partial \epsilon_{ij}}$

> NOTO Ψ , IL LEGARE DEFORMAZIONI-SFORTE È FORNITO DALLE DERIVATE DI Ψ RISPETTO A $\underline{\underline{\sigma}}$: $\frac{\partial \Psi}{\partial \sigma_{ij}}$

UTILIZZIAMO LO SVILUPPO IN SERIE DI TAYLOR PER CALCOLARE IL VALORE DI Φ , O DI Ψ , IN CONFIGURAZIONE DEFORMATA D^0 :

$$\begin{aligned} \Phi = \Phi(\epsilon_x, \epsilon_y, \epsilon_z, \gamma_{xy}, \gamma_{xz}, \gamma_{yz}) &= \Phi_0 + \left(\frac{\partial \Phi}{\partial \epsilon_x}\right)_0 \epsilon_x + \left(\frac{\partial \Phi}{\partial \epsilon_y}\right)_0 \epsilon_y + \left(\frac{\partial \Phi}{\partial \epsilon_z}\right)_0 \epsilon_z + \left(\frac{\partial \Phi}{\partial \gamma_{xy}}\right)_0 \gamma_{xy} + \left(\frac{\partial \Phi}{\partial \gamma_{xz}}\right)_0 \gamma_{xz} + \left(\frac{\partial \Phi}{\partial \gamma_{yz}}\right)_0 \gamma_{yz} + \dots \\ &\dots + \frac{1}{2} \left\{ \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_x^2}\right)_0 \epsilon_x^2 + \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_x \partial \epsilon_y}\right)_0 \epsilon_x \epsilon_y + \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_x \partial \epsilon_z}\right)_0 \epsilon_x \epsilon_z + \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_x \partial \gamma_{xy}}\right)_0 \epsilon_x \gamma_{xy} + \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_x \partial \gamma_{xz}}\right)_0 \epsilon_x \gamma_{xz} + \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_x \partial \gamma_{yz}}\right)_0 \epsilon_x \gamma_{yz} \right\} + \dots \\ &\dots + \frac{1}{2} \left\{ \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_y \partial \epsilon_x}\right)_0 \epsilon_y \epsilon_x + \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_y^2}\right)_0 \epsilon_y^2 + \dots + \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_y \partial \gamma_{yz}}\right)_0 \epsilon_y \gamma_{yz} \right\} + \dots \end{aligned}$$

... COSÌ VIA PER TUTTE LE COMPONENTI DI DEFORMAZIONE

CI POSSIAMO FERMARE AI TERMINI QUADRATICI (DERIVATE SECONDE)

LA FUNZIONE Φ È ALLORA DEFINITA DA:

- 1 TERMINE COSTANTE : Φ_0
- 6 TERMINI LINEARI : DERIVATE PRIME
- 36 TERMINI QUADRATICI : DERIVATE SECONDE

POSSIAMO ANCHE INCALZARE LE COMPONENTI DI $[\underline{\underline{\epsilon}}]$ DERIVANDO Φ . AD ESEMPIO $\epsilon_x = \frac{\partial \Phi}{\partial \epsilon_x}$

$$\begin{aligned} \epsilon_x = \frac{\partial \Phi}{\partial \epsilon_x} &= 0 + \left(\frac{\partial \Phi}{\partial \epsilon_x}\right)_0 + \frac{1}{2} \left\{ \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_x^2}\right)_0 2\epsilon_x + \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_x \partial \epsilon_y}\right)_0 \epsilon_y + \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_x \partial \epsilon_z}\right)_0 \epsilon_z + \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_x \partial \gamma_{xy}}\right)_0 \gamma_{xy} + \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_x \partial \gamma_{xz}}\right)_0 \gamma_{xz} + \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_x \partial \gamma_{yz}}\right)_0 \gamma_{yz} \right\} + \dots \\ &\dots + \frac{1}{2} \left\{ \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_y \partial \epsilon_x}\right)_0 \epsilon_y + \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_z \partial \epsilon_x}\right)_0 \epsilon_z + \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \gamma_{xy} \partial \epsilon_x}\right)_0 \gamma_{xy} + \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \gamma_{xz} \partial \epsilon_x}\right)_0 \gamma_{xz} + \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \gamma_{yz} \partial \epsilon_x}\right)_0 \gamma_{yz} \right\} \end{aligned}$$

N.B. I PRIMI 6 TERMINI QUADRATICI SONO TUTTE DERIVATE RISPETTO A ϵ_x ... HA ϵ_x APPARE ANCHE NEGLI ALTRI TERMINI QUADRATICI RELATIVI AGLI ALTRI COMPONENTI DI $\underline{\underline{\epsilon}}$

CI SONO DEI TERMINI UGUALI (AD ESEMPIO QUELLI CHE CONTENGONO $\partial \epsilon_x \partial \epsilon_y$, ETC.) QUINDI POSSIAMO ACCORPARLI



IL LEGAME COSTITUTIVO

3B - IL SOLIDO ELASTICO LINEARE -

VI

3A

allora:

$$\sigma_x = \left(\frac{\partial \phi}{\partial \epsilon_x} \right)_0 + \left(\frac{\partial^2 \phi}{\partial \epsilon_x^2} \right)_0 \epsilon_x + \left(\frac{\partial^2 \phi}{\partial \epsilon_x \partial \epsilon_y} \right)_0 \epsilon_y + \left(\frac{\partial^2 \phi}{\partial \epsilon_x \partial \epsilon_z} \right)_0 \epsilon_z + \left(\frac{\partial^2 \phi}{\partial \epsilon_x \partial \gamma_{xy}} \right)_0 \gamma_{xy} + \left(\frac{\partial^2 \phi}{\partial \epsilon_x \partial \gamma_{xz}} \right)_0 \gamma_{xz} + \left(\frac{\partial^2 \phi}{\partial \epsilon_x \partial \gamma_{yz}} \right)_0 \gamma_{yz}$$

N.B. IL PRIMO TERMINE* + TUTTI I TERMINI TRA PARENTESI SONO COSTANTI * [N.B. IN 0 NON CI SONO DEFORMAZIONI $\rightarrow \epsilon = 0$ - ANCHE SE POTREMMO ESSERE NELLE AUTOTENSIONI]

IN MANIERA ANALOGA SI RICORDANO ANCHE LE ALTRE COMPONENTI DI $\underline{\underline{\sigma}}$

3B

ad esempio

$$\sigma_y = \left(\frac{\partial \phi}{\partial \epsilon_y} \right)_0 + \left(\frac{\partial^2 \phi}{\partial \epsilon_y^2} \right)_0 \epsilon_y + \left(\frac{\partial^2 \phi}{\partial \epsilon_y \partial \epsilon_x} \right)_0 \epsilon_x + \left(\frac{\partial^2 \phi}{\partial \epsilon_y \partial \epsilon_z} \right)_0 \epsilon_z + \left(\frac{\partial^2 \phi}{\partial \epsilon_y \partial \gamma_{xy}} \right)_0 \gamma_{xy} + \left(\frac{\partial^2 \phi}{\partial \epsilon_y \partial \gamma_{xz}} \right)_0 \gamma_{xz} + \left(\frac{\partial^2 \phi}{\partial \epsilon_y \partial \gamma_{yz}} \right)_0 \gamma_{yz}$$

e così via per $\sigma_z = \frac{\partial \phi}{\partial \epsilon_z}$, $\tau_{xy} = \frac{\partial \phi}{\partial \gamma_{xy}}$, $\tau_{xz} = \frac{\partial \phi}{\partial \gamma_{xz}}$ e $\tau_{yz} = \frac{\partial \phi}{\partial \gamma_{yz}}$

SI HA PERTANTO UNA DIPENDENZA LINEARE TRA FORZE E DEFORMAZIONI \rightarrow SOLIDO ELASTICO LINEARE

N.B. SI FANNO INOLTRE LE SEGUENTI IPOTESI:

- NELLO INTORNO DEL POTENZIALE ELASTICO Φ CI SI AMMETTE AL 2° ORDINE PER AVERE UN LEGAME LINEARE
- SI ASSUME CHE $\Phi_0 = 0$
- SI ASSUME CHE $\left(\frac{\partial \Phi}{\partial \epsilon_x} \right)_0 = 0$, $\left(\frac{\partial \Phi}{\partial \epsilon_y} \right)_0 = 0$, ..., $\left(\frac{\partial \Phi}{\partial \gamma_{yz}} \right)_0 = 0$ PER AVERE FORZE NULLI NELLO STATO INDEFORMATO

\rightarrow SEGUE CHE IL POTENZIALE ELASTICO COSÌ OTTENUTO È UNA FUNZIONE QUADRATICA DELLE DEFORMAZIONI:

$$\Phi(\epsilon_x, \epsilon_y, \epsilon_z, \gamma_{xy}, \gamma_{xz}, \gamma_{yz}) = \frac{1}{2} \left\{ \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_x^2} \right) \epsilon_x^2 + 2 \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_x \partial \epsilon_y} \right) \epsilon_x \epsilon_y + \dots + 2 \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_x \partial \gamma_{yz}} \right) \epsilon_x \gamma_{yz} + \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_y^2} \right) \epsilon_y^2 + 2 \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_y \partial \epsilon_z} \right) \epsilon_y \epsilon_z + \dots + \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \gamma_{yz}^2} \right) \gamma_{yz}^2 \right\}$$

CHE FORNISCE IL LEGAME COSTITUTIVO ELASTICO LINEARE DIRETTO



IL LEGAME COSTITUTIVO

3B - IL DUBBIO ELASTICO LINEARE -

POSSIAMO SCRIVERE IL LEGAME IN FORMA MATRICIALE

$$\begin{Bmatrix} \epsilon_x \\ \epsilon_y \\ \epsilon_z \\ \gamma_{xy} \\ \gamma_{yz} \\ \gamma_{xz} \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_x^2}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_x \partial \epsilon_y}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_x \partial \epsilon_z}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_x \partial \gamma_{xy}}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_x \partial \gamma_{xz}}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_x \partial \gamma_{yz}}\right)_0 \\ & \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_y^2}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_y \partial \epsilon_z}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_y \partial \gamma_{xy}}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_y \partial \gamma_{xz}}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_y \partial \gamma_{yz}}\right)_0 \\ & & \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_z^2}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_z \partial \gamma_{xy}}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_z \partial \gamma_{xz}}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \epsilon_z \partial \gamma_{yz}}\right)_0 \\ & & & \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \gamma_{xy}^2}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \gamma_{xy} \partial \gamma_{xz}}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \gamma_{xy} \partial \gamma_{yz}}\right)_0 \\ & & & & \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \gamma_{xz}^2}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \gamma_{xz} \partial \gamma_{yz}}\right)_0 \\ & & & & & \left(\frac{\partial^2 \Phi}{\partial \gamma_{yz}^2}\right)_0 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} \epsilon_x \\ \epsilon_y \\ \epsilon_z \\ \gamma_{xy} \\ \gamma_{yz} \\ \gamma_{xz} \end{Bmatrix}$$

Sym

- N.B.
- $\epsilon_x \rightarrow 6$ VALORI INVERSI
 - $\epsilon_y \rightarrow 5$ VALORI INVERSI / 1 UGUALE
 - $\epsilon_z \rightarrow 4$ VALORI INVERSI / 2 UGUALI
 - $\gamma_{xy} \rightarrow 3$ VALORI INVERSI / 3 UGUALI
 - $\gamma_{xz} \rightarrow 2$ VALORI INVERSI / 4 UGUALI
 - $\gamma_{yz} \rightarrow 1$ VALORE INVERSO / 5 UGUALI

MATRICE SIMMETRICA = 36 COMPONENTI DI CUI 21 INDIPENDENTI

↑ NOTAZIONE DI VOIGT

21 VALORI INVERSI

↳ $\begin{bmatrix} C \\ \vdots \\ \vdots \\ \vdots \end{bmatrix}$ TENSORE ELASTICO (TENSORE COSTITUTIVO ELASTICO) (4° ordine)

ALLORA IL LEGAME COSTITUTIVO ELASTICO LINEARE DIRETTO SI PUÒ ESPRIMERE IN FORMA MATRICIALE:

$$\sigma = C \epsilon$$



IL LEGAME COSTITUTIVO

AVREMO POTUTO PROCEDERE IN MANIERA ANALOGA UTILIZZANDO IL POTENZIALE ELASTICO COMPLEMENTARE ψ , E OTTENERE IL LEGAME COSTITUTIVO ELASTICO LINEARE INVERSO. IN FORMA MATRICIALE:

$\begin{Bmatrix} \epsilon_x \\ \epsilon_y \\ \epsilon_z \\ \gamma_{xy} \\ \gamma_{xz} \\ \gamma_{yz} \end{Bmatrix}$	$\begin{bmatrix} \left(\frac{\partial^2 \psi}{\partial \epsilon_x^2}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \psi}{\partial \epsilon_x \partial \epsilon_y}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \psi}{\partial \epsilon_x \partial \epsilon_z}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \psi}{\partial \epsilon_x \partial \tau_{xy}}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \psi}{\partial \epsilon_x \partial \tau_{xz}}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \psi}{\partial \epsilon_x \partial \tau_{yz}}\right)_0 \\ \left(\frac{\partial^2 \psi}{\partial \epsilon_y^2}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \psi}{\partial \epsilon_y \partial \epsilon_z}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \psi}{\partial \epsilon_y \partial \tau_{xy}}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \psi}{\partial \epsilon_y \partial \tau_{xz}}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \psi}{\partial \epsilon_y \partial \tau_{yz}}\right)_0 & \\ \left(\frac{\partial^2 \psi}{\partial \epsilon_z^2}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \psi}{\partial \epsilon_z \partial \tau_{xy}}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \psi}{\partial \epsilon_z \partial \tau_{xz}}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \psi}{\partial \epsilon_z \partial \tau_{yz}}\right)_0 & & \\ \left(\frac{\partial^2 \psi}{\partial \tau_{xy}^2}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \psi}{\partial \tau_{xy} \partial \tau_{xz}}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \psi}{\partial \tau_{xy} \partial \tau_{yz}}\right)_0 & & & \\ \left(\frac{\partial^2 \psi}{\partial \tau_{xz}^2}\right)_0 & \left(\frac{\partial^2 \psi}{\partial \tau_{xz} \partial \tau_{yz}}\right)_0 & & & & \\ \left(\frac{\partial^2 \psi}{\partial \tau_{yz}^2}\right)_0 & & & & & \end{bmatrix}$	$\begin{Bmatrix} \sigma_x \\ \sigma_y \\ \sigma_z \\ \tau_{xy} \\ \tau_{xz} \\ \tau_{yz} \end{Bmatrix}$	<p>N.B. \rightarrow 6 valori diversi \rightarrow 5 valori diversi / 1 uguale \rightarrow 4 valori diversi / 2 uguali \rightarrow 3 valori diversi / 3 uguali \rightarrow 2 valori diversi / 4 uguali \rightarrow 1 valore diverso / 5 uguali</p>	
				Sym
				21
				21
				21
				21

NOTAZIONE DI VOIGT D_{ij} MATRICE SIMMETRICA: 36 COMPONENTI DI CUI 21 INDIPENDENTI

\rightarrow $\begin{bmatrix} D \\ \equiv \\ \equiv \\ \equiv \end{bmatrix}$ TENSORE ELASTICO INVERSO (4° ORDINE)

AVREMO IL LEGAME COSTITUTIVO ELASTICO LINEARE INVERSO IN FORMA MATRICIALE:

$$\begin{Bmatrix} \sigma \\ \tau \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} D \\ \equiv \\ \equiv \\ \equiv \end{Bmatrix} \begin{Bmatrix} \epsilon \\ \gamma \end{Bmatrix}$$



IL LEGAME COSTITUTIVO

LEGAME COSTITUTIVO ELASTICO LINEARE DIRITTO : $\begin{matrix} \sigma \\ \sigma \\ \sigma \end{matrix} = \begin{matrix} C \\ C \\ C \end{matrix} \begin{matrix} \epsilon \\ \epsilon \\ \epsilon \end{matrix}$

LEGAME COSTITUTIVO ELASTICO LINEARE INVERTITO : $\begin{matrix} \epsilon \\ \epsilon \\ \epsilon \end{matrix} = \begin{matrix} D \\ D \\ D \end{matrix} \begin{matrix} \sigma \\ \sigma \\ \sigma \end{matrix}$

MA SE $\begin{matrix} \sigma \\ \sigma \\ \sigma \end{matrix} = \begin{matrix} C \\ C \\ C \end{matrix} \begin{matrix} \epsilon \\ \epsilon \\ \epsilon \end{matrix}$ E $\begin{matrix} \epsilon \\ \epsilon \\ \epsilon \end{matrix} = \begin{matrix} D \\ D \\ D \end{matrix} \begin{matrix} \sigma \\ \sigma \\ \sigma \end{matrix}$ ALLORA $\rightarrow \begin{matrix} D \\ D \\ D \end{matrix} = \begin{matrix} C \\ C \\ C \end{matrix}^{-1}$ OVVERO $\begin{matrix} D \\ D \\ D \end{matrix}$ E' L'INVERSO DI $\begin{matrix} C \\ C \\ C \end{matrix}$



3A

3B

IL FATTO CHE TALE INVERSIONE ESISTA E HA UNICA ORIGINE DALLA CONDIZIONE CHE SIA Φ (POTENZIALE ELASTICO) CHE Ψ (POTENZIALE ELASTICO SUPPLEMENTARE) RAPPRESENTANO IL LAVORO NECESSARIO PER PORTARE L'UNITA' DI VOLUME DEL CORPO DALLO STATO NATURALE INDEFORNATO A QUELLO FINALE DEFORMATO.

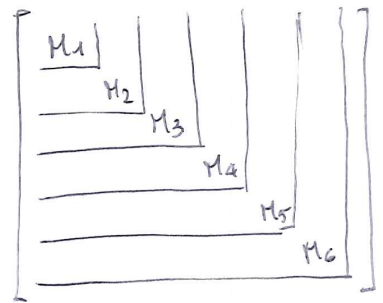
TALI QUANTITA' DEVONO PERTANTO ESSERE SEMPRE POSITIVE E NELLE LE E SOLO SE MOLTANO IDENTICAMENTE NELLE TUTTE LE COMPONENTI DI DEFORMAZIONE (PER Φ) O DI TENSIONE (PER Ψ)

MA TERMICAMENTE, AFFINCHÉ QUESTO AVENGA, ANCHE IL DETERMINANTE DI $\begin{matrix} C \\ C \\ C \end{matrix}$ O DI $\begin{matrix} D \\ D \\ D \end{matrix}$ DEVE ESSERE POSITIVO CON TUTTI I SUOI MINORI PRINCIPALI DOMINANTI* PER GARANTIRE CHE Φ E Ψ ABBIANO UN MINIMO ASSOLUTO QUANDO LE DEFORMAZIONI O GLI SFORZI ASSUMONO VALORI TUTTI NULLI [N.B. PRINCIPIO DI RAZIONALITÀ DI UNA FUNZIONE A PIÙ VARIABILI]

$\epsilon_x = \epsilon_y = \epsilon_z = \gamma_{xy} = \gamma_{xz} = \gamma_{yz} = 0 \rightarrow \Phi = \delta\Phi = 0$ o $\sigma_x = \sigma_y = \sigma_z = \tau_{xy} = \tau_{xz} = \tau_{yz} = 0 \rightarrow \Psi = \delta\Psi = 0$

I MINORI PRINCIPALI DOMINANTI SONO:

IL DETERMINANTE DELLA MATRICE FORMATA DAGLI ELEMENTI DELLA 1° RIGA E 1° COLONNA (M_1); IL DETERMINANTE DELLA MATRICE FORMATA DALLE PRIME 2 RIGHE E 2 COLONNE (M_2); ECC.



- $M_1 > 0$
- $M_2 > 0$
- $M_3 > 0$
- $M_4 > 0$
- $M_5 > 0$
- $M_6 > 0$

$M_6 = \det \begin{matrix} C \\ C \\ C \end{matrix} = \det \begin{matrix} D \\ D \\ D \end{matrix}$

LA CONDIZIONE DI POSITIVITÀ DEI DETERMINANTI M_i GARANTISCE L'INVERTIBILITÀ DEL SISTEMI (12/6)

N.B. $\begin{matrix} C \\ C \\ C \end{matrix}$ E $\begin{matrix} D \\ D \\ D \end{matrix}$ SONO MATRICI "HERMIANE": DATA UNA FUNZIONE REALE DI n VARIABILI, LE TUTTE LE SUE DERIVATE SECONDE ESPONONO ANCHE IL DEFINITORE "MATRICE HERMIANA" DELLA FUNZIONE f LA NATRICE $H_f(x) \rightarrow H =$

$H_f(x) = \frac{\partial^2 f}{\partial x_i \partial x_j}$

$H = \begin{bmatrix} \frac{\partial^2 f}{\partial x_1^2} & \frac{\partial^2 f}{\partial x_1 \partial x_2} & \dots & \frac{\partial^2 f}{\partial x_1 \partial x_n} \\ \vdots & \ddots & \ddots & \vdots \\ \frac{\partial^2 f}{\partial x_n \partial x_1} & \frac{\partial^2 f}{\partial x_n \partial x_2} & \dots & \frac{\partial^2 f}{\partial x_n^2} \end{bmatrix}$

IL LEGARE COSTITUTIVO

3C - IL LEGARE ELASTICO LINEARE ISOTROPO -

(I)

PER UN SOLIDO ELASTICO LINEARE LE EQUAZIONI DEL LEGARE $\left\{ \begin{array}{l} \epsilon_x = \frac{\partial \Phi}{\partial \epsilon_x}, \epsilon_y = \frac{\partial \Phi}{\partial \epsilon_y}, \dots, \tau_{xy} = \frac{\partial \Phi}{\partial \tau_{xy}} \text{ oppure } \epsilon_x = \frac{\partial \Psi}{\partial \epsilon_x}, \epsilon_y = \frac{\partial \Psi}{\partial \epsilon_y}, \dots \\ \dots, \tau_{yz} = \frac{\partial \Phi}{\partial \tau_{yz}} \end{array} \right\}$ SONO DEFINIBILI NON APPENA SIANO NOTI I 24 COEFFICIENTI DI $\begin{bmatrix} C \\ \vdots \\ \vdots \end{bmatrix}$ TENSORE ELASTICO OTTENUTI DALLE DERIVATE SECONDE DI Φ O DI $\begin{bmatrix} D \\ \vdots \\ \vdots \end{bmatrix}$, INVERSO DI $\begin{bmatrix} C \\ \vdots \\ \vdots \end{bmatrix} + \begin{bmatrix} D \\ \vdots \\ \vdots \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} C \\ \vdots \\ \vdots \end{bmatrix}^{-1}$, OTTENUTI DALLE DERIVATE SECONDE DI Ψ , NELL'ORIGINE.

$$\begin{bmatrix} \epsilon \\ \vdots \\ \vdots \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} C \\ \vdots \\ \vdots \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \sigma \\ \vdots \\ \vdots \end{bmatrix}$$

$$\begin{bmatrix} \sigma \\ \vdots \\ \vdots \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} D \\ \vdots \\ \vdots \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \epsilon \\ \vdots \\ \vdots \end{bmatrix}$$

LEGARE COSTITUTIVO ELASTICO LINEARE (DIRETTO o INVERSO)

CONSIDERANDO IL POTENZIALE ELASTICO COMPLEMENTARE $\Psi = \Psi(\epsilon_x, \epsilon_y, \epsilon_z, \tau_{xy}, \tau_{yz}, \tau_{zx})$ IN COMPONENTI CARTESIANE

$\Psi = \Psi(\epsilon_1, \epsilon_2, \epsilon_3, \alpha, \beta, \gamma)$ IN COMPONENTI PRINCIPALI

DOVE α, β, γ SONO GLI ANGOLI DI EULERO CHE IDENTIFICANO LA POSIZIONE DELLA TERNA PRINCIPALE RISPETTO ALLA TERNA CARTESIANA. ESPRESSO CON Ψ , UN'ALTRA EVIDENZA CHE ERGO DIPENDE DA DAL VALORE DELLE TENSIONI PRINCIPALI $\epsilon_1, \epsilon_2, \epsilon_3$ CHE DANNO ORIENTAZIONE DELLE QUADRATURE SULLE QUALI TALI TENSIONI SI ESERCITANO (DEFINITE DAI 3 ANGOLI DI EULERO α, β, γ)

> FACCIAMO L'IPOTESI CHE LE PROPRIETÀ MECCANICHE DEL MATERIALE SIANO IDENTICHE IN TUTTE LE DIREZIONI ORIENTATE DAL PUNTO CONSIDERATO ALLORA Ψ NON DIPENDERÀ PIÙ DALL'ORIENTAZIONE DELLA TERNA = $\Psi = \Psi(\epsilon_1, \epsilon_2, \epsilon_3)$

QUESTA IPOTESI È DETTA IPOTESI DI ISOTROPIA → LEGARE ELASTICO LINEARE ISOTROPO → ADATTO A MATERIALI POLICRISTALLINI O CON DISTRIBUZIONE CASUALE DELLE FICOLE STRUTTURE INTERNE, AD ESEMPIO: METALLI, LAMINE, CALCESTRUZZO, ETC.

L'ESPRESSIONE QUADRATICA DI Ψ NELLE 3 VARIABILI $\epsilon_1, \epsilon_2, \epsilon_3$ È:

$$\Psi = \frac{1}{2} (Q_{11} \epsilon_1^2 + Q_{22} \epsilon_2^2 + Q_{33} \epsilon_3^2 + 2Q_{12} \epsilon_1 \epsilon_2 + 2Q_{13} \epsilon_1 \epsilon_3 + 2Q_{23} \epsilon_2 \epsilon_3)$$

IN CONDIZIONI DI ISOTROPIA Ψ PERTANTO INVARIATO SE SI SCAMBIAO MUTUALMENTE LE TENSIONI PRINCIPALI, OVERO DEVONO RISPETTARE LE RELAZIONI $Q_{11} = Q_{22} = Q_{33}$ E $Q_{12} = Q_{13} = Q_{23}$ E QUÈ Ψ NON DIPENDE DALE DIRECTIONI ED È POSSIBILE MISURARE LE

CONANTI ELASTICHE Q_{ij} ; CON $i, j = 1, 2, 3$ A 2 SOLI COSTANTI INDIPENDENTI:

$$\begin{cases} Q_{11} = Q_{22} = Q_{33} = \frac{1}{E} \\ Q_{12} = Q_{13} = Q_{23} = -\frac{\nu}{E} \end{cases}$$

3A

3B

3C



IL LEGAME COSTITUTIVO

3C - IL LEGAME ELASTICO LINEARE ISOTROPO -

II

3A

ALLORA IL POTENZIALE ELASTICO COMPRESSENTIALE PER UN MATERIALI ELASTICO LINEARE ISOTROPO È:

$$\Psi = \frac{1}{2E} \left[(\epsilon_1^2 + \epsilon_2^2 + \epsilon_3^2) - 2\nu (\epsilon_1\epsilon_2 + \epsilon_1\epsilon_3 + \epsilon_2\epsilon_3) \right] \quad (\text{IN TERMINI DI COMPONENTI PRINCIPALI DI TENSIONE})$$

DOVE E È IL MODULO ELASTICO LONGITUDINALE O MODULO DI YOUNG

3B

ν È IL COEFFICIENTE DI CONTRAZIONE TRASVERSALE O COEFFICIENTE DI POISSON

POSTANDO NUVAMENTE ALLORA $\epsilon_1 = \frac{\partial \Psi}{\partial \epsilon_1}$, $\epsilon_2 = \frac{\partial \Psi}{\partial \epsilon_2}$ ED $\epsilon_3 = \frac{\partial \Psi}{\partial \epsilon_3}$

PER NUVAMENTE $\epsilon_x = \frac{\partial \Psi}{\partial \epsilon_x}$, $\epsilon_y = \frac{\partial \Psi}{\partial \epsilon_y}$, ..., $\gamma_{yz} = \frac{\partial \Psi}{\partial \tau_{yz}}$ OCCORRE ESPRIMERE Ψ IN TERMINI DI COMPONENTI CARTESENE DI TENSIONE

3C

POSTANDO UTILITARI GLI INVARIANTI I_1 E I_2 (N.B. I_3 NO PERCHÈ È CUBICO)

$$I_1 = \epsilon_1 + \epsilon_2 + \epsilon_3 = \epsilon_x + \epsilon_y + \epsilon_z$$

$$I_2 = -(\epsilon_1\epsilon_2 + \epsilon_1\epsilon_3 + \epsilon_2\epsilon_3) = \tau_{xy}^2 + \tau_{xz}^2 + \tau_{yz}^2 - (\epsilon_x\epsilon_y + \epsilon_x\epsilon_z + \epsilon_y\epsilon_z)$$

[COMPONENTI PRINCIPALI
COMPONENTI CARTESENE]

$$\Psi = \frac{1}{2E} \left[(\epsilon_1^2 + \epsilon_2^2 + \epsilon_3^2) - 2\nu (\epsilon_1\epsilon_2 + \epsilon_1\epsilon_3 + \epsilon_2\epsilon_3) \right]$$

È NOTANDO CHE $I_1^2 = (\epsilon_1^2 + \epsilon_2^2 + \epsilon_3^2) + 2(\epsilon_1\epsilon_2 + \epsilon_1\epsilon_3 + \epsilon_2\epsilon_3)$ È L'OPPOSTO DI $-I_2 = -(\epsilon_1\epsilon_2 + \epsilon_1\epsilon_3 + \epsilon_2\epsilon_3)$

ALLORA $\epsilon_1^2 + \epsilon_2^2 + \epsilon_3^2 = I_1^2 + 2I_2$

È QUINDI $\Psi = \frac{1}{2E} [I_1^2 + 2I_2 + 2\nu I_2] = \frac{1}{2E} [I_1^2 + 2(1+\nu)I_2]$

ESPRIMENDO I_1 E I_2 IN COMPONENTI CARTESENE:

$$\Psi = \frac{1}{2E} \left\{ (\epsilon_x + \epsilon_y + \epsilon_z)^2 + 2(1+\nu) [\tau_{xy}^2 + \tau_{xz}^2 + \tau_{yz}^2 - (\epsilon_x\epsilon_y + \epsilon_x\epsilon_z + \epsilon_y\epsilon_z)] \right\}$$

IL LEGAME COSTITUTIVO

3C - IL LEGAME ELASTICO LINEARE (DOFPO -

III

3A

Sviluppando il quadrato $(\epsilon_x + \epsilon_y + \epsilon_z)^2$ e il prodotto $2(1+\nu)[\tau_{xy}^2 + \tau_{xz}^2 + \tau_{yz}^2 - (\epsilon_x \epsilon_y + \epsilon_x \epsilon_z + \epsilon_y \epsilon_z)]$:

$$\Psi = \frac{1}{2E} \left\{ \epsilon_x^2 + \epsilon_y^2 + \epsilon_z^2 + 2(\epsilon_x \epsilon_y + \cancel{\epsilon_x \epsilon_z} + \epsilon_y \epsilon_z) + 2(1+\nu)[\tau_{xy}^2 + \tau_{xz}^2 + \tau_{yz}^2] - 2(\epsilon_x \epsilon_y + \cancel{\epsilon_x \epsilon_z} + \epsilon_y \epsilon_z) - 2\nu(\epsilon_x \epsilon_y + \epsilon_x \epsilon_z + \epsilon_y \epsilon_z) \right\}$$

$$\Psi = \frac{1}{2E} \left\{ \epsilon_x^2 + \epsilon_y^2 + \epsilon_z^2 - 2\nu(\epsilon_x \epsilon_y + \epsilon_x \epsilon_z + \epsilon_y \epsilon_z) + 2(1+\nu)(\tau_{xy}^2 + \tau_{xz}^2 + \tau_{yz}^2) \right\}$$

Se deriviamo Ψ rispetto a ϵ_{ij} otteniamo il legame: $\epsilon_{ij} = \partial \Psi / \partial \epsilon_{ij}$

$$\underline{\epsilon_x} = \frac{\partial \Psi}{\partial \epsilon_x} = \frac{1}{2E} \left\{ 2\epsilon_x - 2\nu(\epsilon_y + \epsilon_z) \right\} = \boxed{\frac{1}{E} [\epsilon_x - \nu(\epsilon_y + \epsilon_z)]}$$

N.B. $\left[\begin{array}{l} \text{Permutazione} \\ \text{circa degli} \\ \text{indici} \end{array} \right] \begin{array}{l} \nearrow x \\ z \\ \nwarrow y \end{array}$

$$\underline{\epsilon_y} = \frac{\partial \Psi}{\partial \epsilon_y} = \frac{1}{2E} \left\{ 2\epsilon_y - 2\nu(\epsilon_x + \epsilon_z) \right\} = \boxed{\frac{1}{E} [\epsilon_y - \nu(\epsilon_x + \epsilon_z)]}$$

$$\underline{\epsilon_z} = \frac{\partial \Psi}{\partial \epsilon_z} = \frac{1}{2E} \left\{ 2\epsilon_z - 2\nu(\epsilon_x + \epsilon_y) \right\} = \boxed{\frac{1}{E} [\epsilon_z - \nu(\epsilon_x + \epsilon_y)]}$$

$$\underline{\gamma_{xy}} = \frac{\partial \Psi}{\partial \tau_{xy}} = \frac{1}{2E} \left\{ 2(1+\nu)(2\tau_{xy}) \right\} = \boxed{\frac{2(1+\nu)}{E} \tau_{xy}} \rightarrow \text{DEFINIAMO } \boxed{G = \frac{E}{2(1+\nu)}} \quad \underline{\text{MODULO DI ELASTICITÀ TANGENZIALE}}$$

$$\underline{\gamma_{xy}} = \dots = \boxed{\frac{1}{G} \tau_{xy}}$$

$$\underline{\gamma_{xz}} = \frac{\partial \Psi}{\partial \tau_{xz}} = \frac{1}{2E} \left\{ 2(1+\nu)(2\tau_{xz}) \right\} = \frac{2(1+\nu)}{E} \tau_{xz} = \boxed{\frac{1}{G} \tau_{xz}}$$

$$\underline{\gamma_{yz}} = \frac{\partial \Psi}{\partial \tau_{yz}} = \frac{1}{2E} \left\{ 2(1+\nu)(2\tau_{yz}) \right\} = \frac{2(1+\nu)}{E} \tau_{yz} = \boxed{\frac{1}{G} \tau_{yz}}$$

3B

3C



IL LEGAME COSTITUTIVO

IL LEGAME ELASTICO LINEARE ISOTROPO IN FORMA MATEMATICA: $\underline{\underline{\epsilon}} = \underline{\underline{D}} \underline{\underline{\sigma}}$

$$\begin{pmatrix} \epsilon_x \\ \epsilon_y \\ \epsilon_z \\ \gamma_{xy} \\ \gamma_{xz} \\ \gamma_{yz} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \frac{1}{E} & -\frac{\nu}{E} & -\frac{\nu}{E} & 0 & 0 & 0 \\ -\frac{\nu}{E} & \frac{1}{E} & -\frac{\nu}{E} & 0 & 0 & 0 \\ -\frac{\nu}{E} & -\frac{\nu}{E} & \frac{1}{E} & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & \frac{1}{2G} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & \frac{1}{2G} & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & \frac{1}{2G} \end{pmatrix} \begin{pmatrix} \sigma_x \\ \sigma_y \\ \sigma_z \\ \tau_{xy} \\ \tau_{xz} \\ \tau_{yz} \end{pmatrix}$$

$\underline{\underline{D}}$ È FATTA A BLOCCHI

a $\epsilon \rightarrow \sigma$ È PIENO *

b $\epsilon \rightarrow \tau$ È VUOTO

c $\gamma \rightarrow \sigma$ È VUOTO

d $\gamma \rightarrow \tau$ È DIAGONALE *

* LE DISTORTIONI γ DIPENDONO DA TUTTE LE COMPONENTI NORMALI DI SFORTO

* GLI SPOSTAMENTI ANGOLARI γ INVECE DALLA SOLA COMPONENTE TANGENZIALE SFORTA

IV

3A

3B

3C

LE RELAZIONI OTTENUTE SONO STATE FORMULATE DA NAVIER

IL LEGAME ELASTICO LINEARE È DETTO ANCHE LEGGE DI HOOKE GENERALIZZATA PER CORPI ISOTROPI - UT TENHO SIC VIS -

IL LEGAME COSTITUTIVO ELASTICO LINEARE ISOTROPO DIPENDE DA 2 PARAMETRI INDIPENDENTI

- E = MODULO DI ELASTICITÀ LONGITUDINALE o di YOUNG
- ν = COEFFICIENTE DI CONTRAZIONE TANGENZIALE o di POISSON

1 PARAMETRO DERIVATO DA E E ν : $G = \frac{E}{2(1+\nu)}$ MODULO DI ELASTICITÀ TANGENZIALE

* QUALE È IL SIGNIFICATO FISICO DI E , ν , G ?

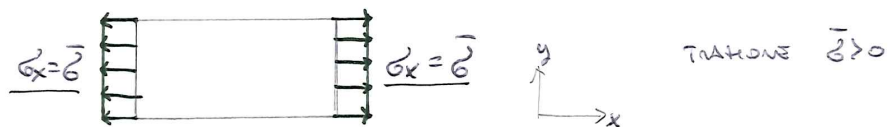
IL LEGAME COSTITUTIVO

3C-IL LEGAME ELASTICO LINEARE ISOTROPO -

VI

3A

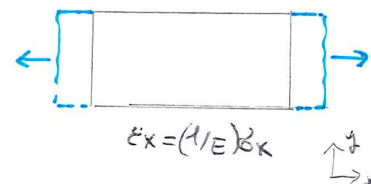
CONSIDERAMO UNA LAMINA RETTANGOLARE SOGGETTA ALLA SOLA TENSIONE $\sigma_x = \bar{\sigma}$ - NOTA E COSTANTE IN TUTTI I PUNTI - E OV LE ALTRE COMPONENTI DI TENSIONE NUOVE $\sigma_y = \sigma_z = \tau_{xy} = \tau_{xz} = \tau_{yz} = 0$



$$\begin{aligned} \epsilon_x &= \frac{1}{E} [\sigma_x - \nu(\sigma_y + \sigma_z)] = \frac{1}{E} \sigma_x = \frac{1}{E} \bar{\sigma} \\ \epsilon_y &= \frac{1}{E} [\sigma_y - \nu(\sigma_x + \sigma_z)] = -\frac{\nu}{E} \sigma_x = -\frac{\nu}{E} \bar{\sigma} \\ \epsilon_z &= \frac{1}{E} [\sigma_z - \nu(\sigma_x + \sigma_y)] = -\frac{\nu}{E} \sigma_x = -\frac{\nu}{E} \bar{\sigma} \end{aligned}$$

SE $\nu > 0$ E $E > 0 \rightarrow$

LA LAMINA SOFFRISCE UN ALLUNGAMENTO NELLA DIREZIONE DELLO SFORZO (COME SI EVIDENTE SPERIMENTALI)



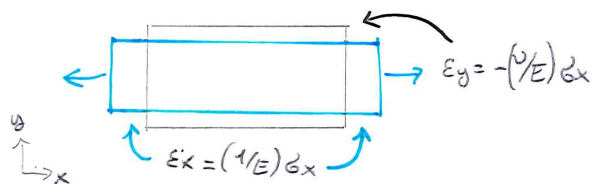
3B

3C

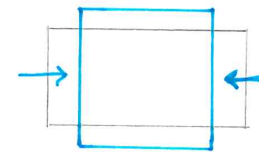
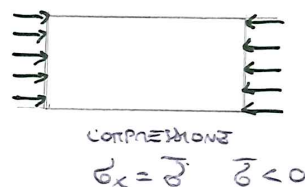
E ALLORA DA ϵ_x SI PUO' CALCOLARE $E \rightarrow \boxed{E = \frac{\bar{\sigma}}{\epsilon_x} = \frac{\sigma_x}{\epsilon_x}}$ È QUINDI LA COSTANTE DI UNA LEGGE, DI CUI E È LA MODULITÀ

$$[E] = [F] / [L^2] = N/mm^2 = MPa \quad [0 \text{ GPa}]$$

SE $\nu > 0$ E $E > 0$ ALLORA ϵ_y E ϵ_z CI DIMONSTRANO CHE LA LAMINA SI DEVE CONTRAERE IN DIREZIONE Y E Z



OVVIAMENTE IN CASO DI COMPRESIONE AVVERSA \rightarrow IL CONTRARIO



$$\epsilon_y = -\frac{\nu}{E} \sigma_x \quad \text{MA} \quad \frac{\sigma_x}{E} = \epsilon_x \quad \text{ALLORA} \quad \epsilon_y = -\nu \epsilon_x \quad \left| -\nu \right| = \left| \frac{\epsilon_y}{\epsilon_x} \right|$$

COEFFICIENTE DI CONTRAZIONE TRASVERSALE

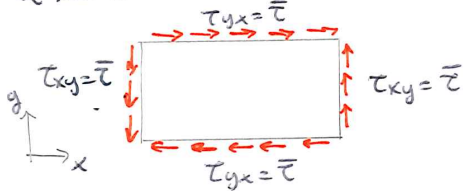
$[\nu]$ È UN NUMERO PURO (ADIMENSIONALE)

N.B. ϵ_x E ϵ_y HANNO SEMPRE SEGNI OPPOSTI

IN MANIERA ANALOGA $\epsilon_z = -\nu \epsilon_x$

IL LEGAME COSTITUTIVO

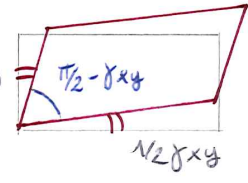
CONSIDERAMO UNA LA PIESTA LAMINA QUADRATA A TENSIONI TANGENZIALI $\tau_{xy} = \tau_{yx} = \bar{\tau}$ - NOTE E COSTANTI IN TUTTI I PUNTI - E LE ALTRE COMPONENTI DI TENSIONE NULLE $\sigma_x = \sigma_y = \sigma_z = \tau_{xz} = \tau_{yz} = 0$ * (N.B. RECIPROCA TENSIONI TANGENZIALI)



LEGGE DI HOOKE:

$$\gamma_{xy} = \frac{1}{G} \tau_{xy} = \frac{1}{G} \bar{\tau}$$

LA LAMINA SUBISCE UNO SCORRIMENTO ANGOLARE γ_{xy} COMPLEMENTO γ_{xy}



3A

3B

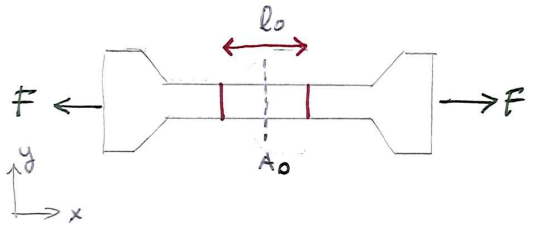
3C

Allora
$$G = \frac{\bar{\tau}}{\gamma_{xy}} = \frac{\tau_{xy}}{\gamma_{xy}}$$

$$[G] = [F] / [L^2] = N/mm^2 = MPa [GPa] \quad [N.B. \gamma_{xy} \text{ \u00c8 IN RADIANI - ADIMENSIONALE}]$$

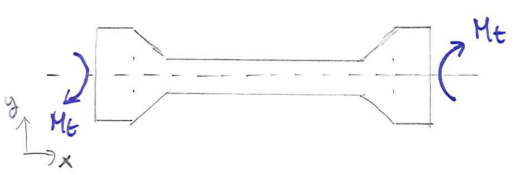
G = MODULO DI ELASTICIT\u00c0 TANGENZIALE \u00c8 DETTO ANCHE MODULO DI TAGLIO (SHEAR)

\u27e8 \u00c8 POSSIBILE DETERMINARE SPERIMENTALMENTE E e G, e quindi \nu:



PROVINO A FORMA DI "OSTIO DI CANE", SI applica una forza ALLE estremit\u00e0 $G = \frac{F}{A_0}$
 SI MISURA L'ALLUNGAMENTO \u0394L e si calcola \u03b5_K $\epsilon_K = \frac{l - l_0}{l_0} = \frac{\Delta L}{l_0}$
 IL RAPPORTO TRA TENSIONI E DEFORMAZIONI SI DA E: $E = \frac{\sigma_K}{\epsilon_K}$ MODULO DI YOUNG

ESEMPIO: ACCIAIO: $E = 206 \cdot 10^3 \text{ MPa}$ ($\approx 200 \text{ GPa}$)
 CAMEKOTTO: $E = 30 \cdot 10^3 \text{ MPa}$ ($\approx 30 \text{ GPa}$)



SI applica una coppia TORCENTE ALLE estremit\u00e0 e si misura la ROTAZIONE
 τ_{xy} DIPENDE DA M_t e DALLA FORMA DEL PROVINO } DAL RAPPORTO MECCANICO $G = \frac{\tau_{xy}}{\gamma_{xy}}$
 γ_{xy} DIPENDE DALLA ROTAZIONE \u0398 } MODULO DI TAGLIO

IL COEFFICIENTE DI CONTRAZIONE TRASVERSALE o DI POISSON \nu \u00c8 PI\u00dc DIFFICILE DA MISURARE SPERIMENTALMENTE

MA PRENDENDO $G = \frac{E}{2(1+\nu)} \rightarrow \frac{1}{G} = \frac{2(1+\nu)}{E} \rightarrow \frac{E}{G} = 2(1+\nu) \rightarrow \frac{E}{2G} = 1+\nu$ Allora
$$\nu = \frac{E}{2G} - 1$$



IL LEGAME COSTITUTIVO

3C - IL LEGAME ELASTICO LINEARE ISOTROPICO

(VII)

PER POTER INVERTIRE IL LEGAME, $\equiv \equiv \equiv$ CHE È LA MATRICE HERMIANA* DI $\psi = \psi(G_x, G_y, G_z, \tau_{xy}, \tau_{xz}, \tau_{yz})$ DEVE AVERE IL DETERMINANTE E TUTTI I MINORI PRINCIPALI ADIUNTI POSITIVI

* MATRICE HERMIANA DI ψ

$$\equiv \equiv \equiv \begin{bmatrix} \frac{\partial^2 \psi}{\partial G_x^2} & \frac{\partial^2 \psi}{\partial G_x \partial G_y} & \dots & \frac{\partial^2 \psi}{\partial G_x \partial \tau_{yz}} \\ \frac{\partial^2 \psi}{\partial G_x \partial G_y} & \frac{\partial^2 \psi}{\partial G_y^2} & & \\ \vdots & & \ddots & \\ \frac{\partial^2 \psi}{\partial G_x \partial \tau_{yz}} & & & \frac{\partial^2 \psi}{\partial \tau_{yz}^2} \end{bmatrix} \rightarrow \begin{bmatrix} E_x \\ E_y \\ E_z \\ \sigma_{xy} \\ \sigma_{xz} \\ \sigma_{yz} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} M_1 & M_2 & M_3 & M_4 & M_5 & M_6 \\ \hline \frac{1}{E} & -\nu/E & -\nu/E & 0 & 0 & 0 \\ -\nu/E & \frac{1}{E} & -\nu/E & 0 & 0 & 0 \\ -\nu/E & -\nu/E & \frac{1}{E} & 0 & 0 & 0 \\ \hline 0 & 0 & 0 & \frac{1}{G} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & \frac{1}{G} & 0 \\ \hline 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & \frac{1}{G} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \sigma_x \\ \sigma_y \\ \sigma_z \\ \tau_{xy} \\ \tau_{xz} \\ \tau_{yz} \end{bmatrix}$$

$E = D \equiv \equiv$

M_i
CON $i=1,2,3,4,5,6$
 $M_i > 0$

3A

3B

3C

$M_1 = 1/E \rightarrow M_1 > 0 \iff E > 0$ MA D'ALTRO LONTI FINITAMENTE E DEVE ESSERE POSITIVO (SE NO STIMANDO IL SOLIDO IN ACCORDO ALLE SE E VICEVERSA)

$M_2 = \det \begin{bmatrix} 1/E & -\nu/E \\ -\nu/E & 1/E \end{bmatrix} \rightarrow M_2 = \frac{1}{E^2} (1-\nu^2) > 0 \iff E^2 > 0$ SEMPRE ; $-1 < \nu < 1$

$M_3 = \det \begin{bmatrix} 1/E & -\nu/E & -\nu/E \\ -\nu/E & 1/E & -\nu/E \\ -\nu/E & -\nu/E & 1/E \end{bmatrix} \rightarrow M_3 = \frac{1}{E^3} (1+\nu)^2 (1-2\nu) > 0 \iff E^3 > 0 \text{ SE } E > 0 ; (1+\nu)^2 > 0$ SEMPRE ; $(1-2\nu) > 0 \text{ SE } \nu < 1/2$

ALLORA DA $M_2 \rightarrow -1 < \nu < 1$ E DA $M_3 \rightarrow \nu < 1/2$ QUINDI MOLTA $-1 < \nu < 1/2$

$M_4 = \det \begin{bmatrix} 1/E & -\nu/E & -\nu/E & 0 \\ -\nu/E & 1/E & -\nu/E & 0 \\ -\nu/E & -\nu/E & 1/E & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 1/G \end{bmatrix} \rightarrow M_4 = \frac{1}{G} M_3 > 0 \iff G > 0 \iff G > 0 \text{ SE } E > 0 \text{ E } -1 < \nu < 1/2$ $G = \frac{E}{2(1+\nu)}$

$M_5 = 1/G^2 M_4 > 0 \iff G^2 > 0$ SEMPRE $M_6 = 1/G^3 M_5 > 0 \iff G^3 > 0 \text{ SE } G > 0$ - SEMPRE SODDISFATTA

* AFFINCHÉ IL LEGAME SIA INVERTIBILE $E > 0$
 $-1 < \nu < 1/2$

N.B. NEI MATERIALI COMUNI $\nu > 0 \rightarrow 0 < \nu < 1/2$
SE $\nu < 0 \rightarrow$ MATERIALI AUXETICI



IL LEGAME COSTITUTIVO

3C - IL LEGAME ELASTICO LINEARE (ISOTROPO -

VIII

3A

CON L'INVERSIONE DEL LEGAME POTRANNO POTRETE DA $\begin{matrix} \sigma_x \\ \sigma_y \\ \sigma_z \end{matrix} = \mathbf{D} \begin{matrix} \epsilon_x \\ \epsilon_y \\ \epsilon_z \end{matrix}$ A $\begin{matrix} \epsilon_x \\ \epsilon_y \\ \epsilon_z \end{matrix} = \mathbf{C} \begin{matrix} \sigma_x \\ \sigma_y \\ \sigma_z \end{matrix}$ ($\mathbf{D} = \mathbf{C}^{-1}$)

LE 3 EQUAZIONI $\gamma_{xy} = 1/G \tau_{xy}$ SONO IMMEDIATAMENTE INVERTIBILI:

$\gamma_{xy} = 1/G \tau_{xy}$	\leadsto	$\tau_{xy} = G \gamma_{xy}$
$\gamma_{xz} = 1/G \tau_{xz}$	\leadsto	$\tau_{xz} = G \gamma_{xz}$
$\gamma_{yz} = 1/G \tau_{yz}$	\leadsto	$\tau_{yz} = G \gamma_{yz}$

3B

LE 3 EQUAZIONI CHE CONTENGONO LE ϵ POTRANNO RISCRIVERE COSÌ:

$\epsilon_x = \frac{1}{E} \sigma_x - \frac{\nu}{E} (\sigma_y + \sigma_z)$	\rightarrow	$\epsilon_x = \frac{1+\nu}{E} \sigma_x - \frac{\nu}{E} (\sigma_x + \sigma_y + \sigma_z)$
$\epsilon_y = \frac{1}{E} \sigma_y - \frac{\nu}{E} (\sigma_x + \sigma_z)$	\rightarrow	$\epsilon_y = \frac{1+\nu}{E} \sigma_y - \frac{\nu}{E} (\sigma_x + \sigma_y + \sigma_z)$
$\epsilon_z = \frac{1}{E} \sigma_z - \frac{\nu}{E} (\sigma_x + \sigma_y)$	\rightarrow	$\epsilon_z = \frac{1+\nu}{E} \sigma_z - \frac{\nu}{E} (\sigma_x + \sigma_y + \sigma_z)$

3C

POTRANNO SCRIVERE:

$$\epsilon_x + \epsilon_y + \epsilon_z = \frac{1+\nu}{E} (\sigma_x + \sigma_y + \sigma_z) - \frac{3\nu}{E} (\sigma_x + \sigma_y + \sigma_z) = \frac{1-2\nu}{E} (\sigma_x + \sigma_y + \sigma_z)$$

RIGUARDANDO CHE $I_1 = \sigma_x + \sigma_y + \sigma_z$ E $J_1 = \epsilon_x + \epsilon_y + \epsilon_z \rightarrow (\sigma_x + \sigma_y + \sigma_z) = \frac{E}{1-2\nu} (\epsilon_x + \epsilon_y + \epsilon_z)$

PRIMO INVARIANTE DELLO SPOSTO \uparrow
 PRIMO INVARIANTE DELLE DEFORMAZIONI \uparrow
 $I_1 = \frac{E}{1-2\nu} J_1$
 LO SPOSTO IDROSTATICO INFLUENZA SOLO LA DEFORMAZIONE VOLUMETRICA

SOTTITUIENDO NELLE ESPRESSIONI DI $\epsilon_x, \epsilon_y, \epsilon_z$:

(PUNCHÉ $1-2\nu \neq 0$!)

$$\epsilon_x = \frac{1+\nu}{E} \sigma_x - \frac{\nu}{E} \frac{E}{(1-2\nu)} (\epsilon_x + \epsilon_y + \epsilon_z) \rightarrow \frac{1+\nu}{E} \sigma_x = \epsilon_x + \frac{\nu}{(1-2\nu)} (\epsilon_x + \epsilon_y + \epsilon_z) \rightarrow \sigma_x = \frac{E}{(1+\nu)} \epsilon_x + \frac{E\nu}{(1+\nu)(1-2\nu)} (\epsilon_x + \epsilon_y + \epsilon_z)$$

$$\leadsto \sigma_x = \frac{E}{(1+\nu)} \left[\epsilon_x + \frac{\nu}{(1-2\nu)} (\epsilon_x + \epsilon_y + \epsilon_z) \right] = \frac{E}{(1+\nu)} \left[\frac{(1-2\nu)\epsilon_x + \nu(\epsilon_x + \epsilon_y + \epsilon_z)}{(1-2\nu)} \right] \rightarrow \sigma_x = \frac{E}{(1+\nu)} \left[\frac{(1-\nu)}{(1-2\nu)} \epsilon_x + \frac{\nu}{(1-2\nu)} (\epsilon_y + \epsilon_z) \right]$$

PUNCHÉ $1+\nu \neq 0$!

E ANALOGAMENTE:

$$\sigma_y = \frac{E}{(1+\nu)} \left[\frac{(1-\nu)}{(1-2\nu)} \epsilon_y + \frac{\nu}{(1-2\nu)} (\epsilon_x + \epsilon_z) \right]$$

$$\sigma_z = \frac{E}{(1+\nu)} \left[\frac{(1-\nu)}{(1-2\nu)} \epsilon_z + \frac{\nu}{(1-2\nu)} (\epsilon_x + \epsilon_y) \right]$$

IL LEGAME COSTITUTIVO

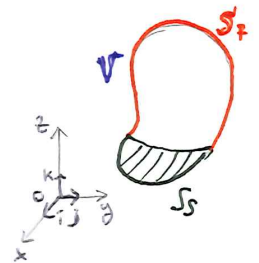
3D - IL PROBLEMA ELASTICO -

(I)

3A

PROBLEMA ELASTICO : NOTE LA GEOMETRIA, LE PROPRIETÀ DEL MATERIALE, LE CONDIZIONI AL CONFINO - CARICHI AGENTI E SPOSTAMENTI IMPRESI -
SI VUOLE DETERMINARE: IL CAMPO DI SPOSTAMENTI \vec{S} , LO STATO DI DEFORMAZIONE $[\underline{\underline{E}}]$ E LO STATO DI TENSIONE $[\underline{\underline{S}}]$

PER UN SOLIDO ELASTICO LINEARE ISOTROPO ABBIAMO A DISPOSIZIONE QUESTE EQUAZIONI:



- AZIONI BIVENNE:
 $\vec{F} = (F_x, F_y, F_z)$
 FONTE DI FORZA, IN V
 $\vec{p} = (p_x, p_y, p_z)$
 FONTE DI TENSIONE,
 IN S_f (CONFINO LIBERO)
- SPOSTAMENTI ASSIGNATI:
 $u = v = w = 0$, SU S_f
 (CONFINO VINCOLATO)

(I) EQUAZIONI DI EQUILIBRIO
(IN TUTTI I PUNTI INTERNI DEL SOLIDO)

$$\begin{cases} \frac{\partial \sigma_x}{\partial x} + \frac{\partial \tau_{yx}}{\partial y} + \frac{\partial \tau_{zx}}{\partial z} + F_x = 0 \\ \frac{\partial \tau_{xy}}{\partial x} + \frac{\partial \sigma_y}{\partial y} + \frac{\partial \tau_{zy}}{\partial z} + F_y = 0 \\ \frac{\partial \tau_{xz}}{\partial x} + \frac{\partial \tau_{yz}}{\partial y} + \frac{\partial \sigma_z}{\partial z} + F_z = 0 \end{cases}$$

$$\begin{aligned} \tau_{xy} &= \tau_{yx} \\ \tau_{xz} &= \tau_{zx} \\ \tau_{yz} &= \tau_{zy} \end{aligned}$$

> 6 EQUAZIONI

- 3 EQUAZIONI DIFFERENZIALI DI EQUILIBRIO INTERNO

$$\frac{\partial \sigma_{ij}}{\partial x_j} + F_i = 0$$

- 3 EQUAZIONI ALGEBRICHE - CONDIZIONI DI ASSIMMETRIA DELLE TENSIONI TANGENZIALI

$$\tau_{ij} = \tau_{ji}$$

> 9 INCOGNITE

$$\sigma = \begin{bmatrix} \sigma_x & \tau_{yx} & \tau_{zx} \\ \tau_{xy} & \sigma_y & \tau_{yz} \\ \tau_{xz} & \tau_{yz} & \sigma_z \end{bmatrix}$$

3B

3C

3D

(II) EQUAZIONI DI COMPATIBILITÀ
ALGEBRICA O DI CONSEQUENZA

$$\begin{cases} \epsilon_x = \frac{\partial u}{\partial x} \\ \epsilon_y = \frac{\partial v}{\partial y} \\ \epsilon_z = \frac{\partial w}{\partial z} \\ \gamma_{xy} = \frac{\partial u}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial x} \\ \gamma_{xz} = \frac{\partial u}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial x} \\ \gamma_{yz} = \frac{\partial v}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial y} \end{cases}$$

> 6 EQUAZIONI

LEGAMO SPOSTAMENTI \vec{S} E DEFORMAZIONI $[\underline{\underline{E}}]$

> 9 INCOGNITE

$$\vec{S} = (u, v, w)$$

$$\underline{\underline{E}} = \begin{bmatrix} \epsilon_x & 1/2 \gamma_{xy} & 1/2 \gamma_{xz} \\ 1/2 \gamma_{xy} & \epsilon_y & 1/2 \gamma_{yz} \\ 1/2 \gamma_{xz} & 1/2 \gamma_{yz} & \epsilon_z \end{bmatrix}$$



IL LEGAME COSTITUTIVO

III EQUAZIONI DI LEGAME COSTITUTIVO

$$\left\{ \begin{aligned} \epsilon_x &= \frac{1}{E} \sigma_x - \frac{\nu}{E} (\sigma_y + \sigma_z) \\ \epsilon_y &= \frac{1}{E} \sigma_y - \frac{\nu}{E} (\sigma_x + \sigma_z) \\ \epsilon_z &= \frac{1}{E} \sigma_z - \frac{\nu}{E} (\sigma_x + \sigma_y) \\ \gamma_{xy} &= \frac{1}{G} \tau_{xy} \\ \gamma_{xz} &= \frac{1}{G} \tau_{xz} \\ \gamma_{yz} &= \frac{1}{G} \tau_{yz} \end{aligned} \right.$$

> 6 EQUAZIONI
LEGGI DI HOOKE
GENERALIZZATA

$$\underline{\underline{\underline{\sigma} = D \underline{\underline{\underline{\epsilon}}}}}}$$

> NESSUNA INCOGNITA
AGGIUNTA

3D - IL PROBLEMA ELASTICO -



N.B.
LEGGE
INVERSA
 $\underline{\underline{\underline{\epsilon}}} = \underline{\underline{\underline{C}}} \underline{\underline{\underline{\sigma}}}$

$$\left\{ \begin{aligned} \sigma_x &= \frac{E}{1+\nu} \left[\frac{1-\nu}{1-2\nu} \epsilon_x + \frac{\nu}{1-2\nu} (\epsilon_y + \epsilon_z) \right] \\ \sigma_y &= \frac{E}{1+\nu} \left[\frac{1-\nu}{1-2\nu} \epsilon_y + \frac{\nu}{1-2\nu} (\epsilon_x + \epsilon_z) \right] \\ \sigma_z &= \frac{E}{1+\nu} \left[\frac{1-\nu}{1-2\nu} \epsilon_z + \frac{\nu}{1-2\nu} (\epsilon_x + \epsilon_y) \right] \\ \tau_{xy} &= G \gamma_{xy} \\ \tau_{xz} &= G \gamma_{xz} \\ \tau_{yz} &= G \gamma_{yz} \end{aligned} \right.$$

3A

3B

3C

3D

18 EQUAZIONI ↔ 18 INCOGNITE

CONDIZIONE NECESSARIA (MA NON SUFFICIENTE) PER
RISOLVERE IL PROBLEMA DEL PROBLEMA ELASTICO

I PRINCIPALI DI EQUAZIONI I, II E III VALGONO IN TUTTI I PUNTI INTERNI DEL CORPO

SUL CONFINO BISOGNA QUANTIFICARE:

$$\left\{ \begin{aligned} \sigma_x dx + \tau_{yz} dy + \tau_{zx} dz &= \phi_x \\ \tau_{xy} dx + \sigma_y dy + \tau_{yz} dz &= \phi_y \\ \tau_{xz} dx + \tau_{xy} dy + \sigma_z dz &= \phi_z \end{aligned} \right. \quad \text{SU } S_F$$

$$E \left\{ \begin{aligned} u &= 0 \\ v &= 0 \\ w &= 0 \end{aligned} \right. \quad \text{SU } S_S$$



IL LEGAME COSTITUTIVO

3D - IL PROBLEMA ELASTICO -



3A

◦ LAVORO DI DEFORMAZIONE NEI CORPI ELASTICI LINEARI: IL TEOREMA DI CLAYPERON

PER IL P.L.V. $\delta L_e = \delta L_i$ LA VARIAZIONE DEL LAVORO DELLE FORZE ESTERNE EGUALLA LA VARIAZIONE, CORRISPONDENTE, DEL LAVORO DELLE TENSIONI

IN PROCESSO DI CARICO A TIPO QUASI-STAZIONARIO (NON C'È TRASFORMAZIONE DI LAVORO IN ENERGIA CINETICA E NON C'È ENERGIA DISSIPATA, IN QUANTO IL CORPO È RIPORTATO ELASTICO) IL MINUTARO PUÒ ESSERE INTEGRATO A TUTTO IL PROCESSO DI CARICO:

$L_e = L_i$ IL LAVORO DELLE FORZE ESTERNE EGUALLA IL LAVORO DELLE FORZE INTERNE (TENSIONI)

3B

IL LAVORO L_i PER I CORPI ELASTICI RAPPRESENTA L'ENERGIA ELASTICA IMMAGAZINATA ALL'INTERNO DEL CORPO E CHE QUEST'ULTIMO È IN GRADO DI RESTITUIRE INTERAMENTE AL RIMUOVERSI DELLE FORZE ESTERNE

3C

IN UN PROCESSO DI CARICO CHE PORTA UN CORPO COMPRESO DA UN MATERIALE ELASTICO DALLO STATO INDEFORMATO (PRIMO DI TENSIONI INTERNE) ALLA CONFIGURAZIONE DEFORMATA, L'INCREMENTO DI LAVORO INTERNO PER UNITÀ DI VOLUME VALE:

$$\delta L_i = \int_V \delta \phi dV$$

3D

CON $\phi =$ POTENZIALE ELASTICO: $\phi = \frac{1}{2} (\sigma_x \epsilon_x + \sigma_y \epsilon_y + \sigma_z \epsilon_z + \tau_{xy} \gamma_{xy} + \tau_{xz} \gamma_{xz} + \tau_{yz} \gamma_{yz})$

DOVE $\sigma_x, \sigma_y, \dots, \tau_{yz}$ SONO I VALORI FINALI DEGLI SFORTI E $\epsilon_x, \epsilon_y, \dots, \gamma_{yz}$ I VALORI FINALI DELLE DEFORMAZIONI

ADORA IL LAVORO INTERNO VALE: $L_i = \frac{1}{2} \int_V (\sigma_x \epsilon_x + \sigma_y \epsilon_y + \sigma_z \epsilon_z + \tau_{xy} \gamma_{xy} + \tau_{xz} \gamma_{xz} + \tau_{yz} \gamma_{yz}) dV$

> SE $\vec{F} = (F_x, F_y, F_z)$ E $\vec{p} = (p_x, p_y, p_z)$ RAPPRESENTANO I VALORI FINALI DELLE FORZE DI VOLUME E DI SUPERFICIE, RISPETTIVAMENTE, IN EQUILIBRIO CON I VALORI FINALI DEGLI SFORTI $\sigma_x, \sigma_y, \dots, \tau_{yz}$

> E SE $\vec{s} = (u, v, w)$ RAPPRESENTANO I VALORI FINALI DEL CAMPO DI SPORZAMENTO CORRISPONDENTI CON LE DEFORMAZIONI $\epsilon_x, \epsilon_y, \dots, \gamma_{yz}$

* ADORA, APPLICANDO IL PLV FACENDO LAVORARE FORZE/SFORZI FINALI PER SPORZAMENTI/DEFORMAZIONI FINALI SI HA:

$$\int_V \vec{F} \times \vec{s} dV + \int_{S_F} \vec{p} \times \vec{s} dS = \int_V (\sigma_x \epsilon_x + \sigma_y \epsilon_y + \dots + \tau_{yz} \gamma_{yz}) dV \rightarrow \text{IL DOPIO DI } L_i^* \left[\text{DOPIO DEL LAVORO DI DEFORMAZIONE} \right]$$

$$\text{E QUINDI } L_e = \frac{1}{2} \int_V \vec{F} \times \vec{s} dV + \frac{1}{2} \int_{S_F} \vec{p} \times \vec{s} dS$$

IL LAVORO DI DEFORMAZIONE COMPRESO DA UN INSIEME DI FORZE ESTERNE È UGUALE ALLA META' DEL LAVORO CHE TALI FORZE COMPRESO, PER GLI SPORZAMENTI EFFETTIVI, SE CONSERVAVANO COSTANTEMENTE LA LORO INTENSITÀ FINALE

**TEOREMA
DI
CLAYPERON**