
Lezione 18 - L'equilibrio elastico

■ [A.a. 2012 - 2013 : ultima revisione 25 novembre 2012]

Le prime lezioni sono state dedicate all'analisi della tensione, giungendo ad enunciare le equazioni indefinite dell'equilibrio in termini di tensioni. Nelle successive lezioni, invece, si sono studiate le deformazioni, giungendo a definire le equazioni di compatibilita'. Infine, nelle ulteriori lezioni si sono illustrati alcuni legami tra tensioni e deformazioni.

E' giunto il momento, in questa lezione, di conglobare quanto si e' dedotto in una sola, grande sintesi.

I problemi ai limiti dell'elasticita'

Il *problema misto della teoria dell'elasticita'* puo' enunciarsi come segue:

- Si abbia un corpo isotropo B, costituito da materiale linearmente elastico, e sia ∂B la sua frontiera. Su una porzione di frontiera, sia essa ∂B_1 , siano assegnate le forze superficiali $\mathbf{p} = (p_1, p_2, p_3)$, mentre sulla restante parte di frontiera ∂B_2 siano assegnati gli spostamenti $\mathbf{f} = (f_1, f_2, f_3)$. Inoltre, siano $\mathbf{X} = (X_1, X_2, X_3)$ le forze di massa agenti in B.

Occorre ricercare gli spostamenti $\mathbf{u} = (u_1, u_2, u_3)$, le deformazioni e_{ij} e le tensioni σ_{ij} che in ciascun punto del corpo B soddisfano:

le *tre* condizioni di equilibrio:

$$\frac{\partial \sigma_{ij}}{\partial x_j} + X_i = 0 \quad (1)$$

le *sei* condizioni di congruenza, che legano le deformazioni alle derivate degli spostamenti:

$$e_{ij} = \frac{1}{2} \left(\frac{\partial u_i}{\partial x_j} + \frac{\partial u_j}{\partial x_i} \right) \quad (2)$$

le *sei* equazioni costitutive, che legano le deformazioni alle tensioni in ipotesi di solido isotropo e linearmente elastico:

$$\sigma_{ij} = 2 \mu e_{ij} + \delta_{ij} \lambda e_{kk} \quad (3)$$

Inoltre, sulla frontiera ∂B_1 devono essere soddisfatte le condizioni di equilibrio ai limiti:

$$p_i = \sigma_{ij} n_j \quad (4)$$

mentre sulla parte di frontiera ∂B_2 gli spostamenti devono rispettare i vincoli:

$$u_i = f_i \quad (5)$$

Nota - Come si vede, esistono quindici equazioni in quindici incognite; si ha la possibilita' di far scomparire deformazioni e tensioni, giungendo a definire tre equazioni nelle tre componenti di spostamento, oppure si puo' far scomparire spostamenti e deformazioni, giungendo a definire sei equazioni nelle sei componenti di tensioni. Solo la prima via sara' illustrata in qualche dettaglio, mentre per la seconda via si rimanda al notebook Complementi 6 - L'equilibrio elastico, riportato sul sito <http://www.scienzadellecostruzioni.co.uk>

Le equazioni di Navier-Cauchy

Si parta dalle (3), e si utilizzino le (2), scrivendo:

$$\sigma_{ij} = \mu \left(\frac{\partial u_i}{\partial x_j} + \frac{\partial u_j}{\partial x_i} \right) + \delta_{ij} \lambda \frac{\partial u_k}{\partial x_k} \quad (6)$$

e derivando rispetto ad x_j , supponendo il corpo omogeneo:

$$\frac{\partial \sigma_{ij}}{\partial x_j} = \mu \left(\frac{\partial^2 u_i}{\partial x_j \partial x_j} + \frac{\partial u_j^2}{\partial x_i \partial x_j} \right) + \delta_{ij} \lambda \frac{\partial^2 u_k}{\partial x_k \partial x_j} \quad (7)$$

La (1) diviene allora, tenendo conto delle proprietà del δ di Kronecker:

$$\mu \left(\frac{\partial^2 u_i}{\partial x_j \partial x_j} + \frac{\partial u_j^2}{\partial x_i \partial x_j} \right) + \lambda \frac{\partial^2 u_k}{\partial x_k \partial x_i} + X_i = 0 \quad (8)$$

e rinominando da k a j l'indice dell'ultimo termine

$$\mu \left(\frac{\partial^2 u_i}{\partial x_j \partial x_j} + \frac{\partial u_j^2}{\partial x_i \partial x_j} \right) + \lambda \frac{\partial^2 u_j}{\partial x_j \partial x_i} + X_i = 0 \quad (9)$$

ossia:

$$\mu \frac{\partial^2 u_i}{\partial x_j \partial x_j} + (\lambda + \mu) \frac{\partial u_j^2}{\partial x_i \partial x_j} + X_i = 0 \quad (10)$$

Per esteso le (10) si scrivono:

$$\begin{aligned} & \mu \left(\frac{\partial^2 u_1}{\partial x_1^2} + \frac{\partial^2 u_1}{\partial x_2^2} + \frac{\partial^2 u_1}{\partial x_3^2} \right) + \\ & (\lambda + \mu) \left(\frac{\partial^2 u_1}{\partial x_1^2} + \frac{\partial^2 u_2}{\partial x_1 \partial x_2} + \frac{\partial^2 u_3}{\partial x_1 \partial x_3} \right) + X_1 = 0 \end{aligned} \quad (11)$$

$$\begin{aligned} & \mu \left(\frac{\partial^2 u_2}{\partial x_1^2} + \frac{\partial^2 u_2}{\partial x_2^2} + \frac{\partial^2 u_2}{\partial x_3^2} \right) + \\ & (\lambda + \mu) \left(\frac{\partial^2 u_1}{\partial x_1 \partial x_2} + \frac{\partial^2 u_2}{\partial x_2^2} + \frac{\partial^2 u_3}{\partial x_2 \partial x_3} \right) + X_2 = 0 \end{aligned} \quad (12)$$

$$\begin{aligned} & \mu \left(\frac{\partial^2 u_3}{\partial x_1^2} + \frac{\partial^2 u_3}{\partial x_2^2} + \frac{\partial^2 u_3}{\partial x_3^2} \right) + \\ & (\lambda + \mu) \left(\frac{\partial^2 u_1}{\partial x_1 \partial x_3} + \frac{\partial^2 u_2}{\partial x_2 \partial x_3} + \frac{\partial^2 u_3}{\partial x_3^2} \right) + X_3 = 0 \end{aligned} \quad (13)$$

Siamo quindi giunti ad un sistema di tre equazioni differenziali alle derivate parziali [Navier-Cauchy], nelle tre incognite u_i , cui va associata su ∂B_1 la condizione ai limiti (4), in cui ovviamente le tensioni siano espresse in termini di spostamento. Utilizzando a tal fine le (3) e poi le (2) si ha subito:

$$p_i = (2\mu e_{ij} + \delta_{ij} \lambda e_{kk}) n_j \quad (14)$$

$$p_i = \left(\mu \left(\frac{\partial u_i}{\partial x_j} + \frac{\partial u_j}{\partial x_i} \right) + \delta_{ij} \lambda \frac{\partial u_k}{\partial x_k} \right) n_j \quad (15)$$

Sulla restante parte di frontiera ∂B_2 , invece, le condizioni ai limiti restano le (5).

Nota - E' quasi sempre impossibile, e sempre difficoltoso, risolvere questo problema ai limiti analiticamente, mentre piu' agevole risulta la sua soluzione numerica.

Nota - E' possibile dimostrare le equazioni di Cauchy-Navier in modo molto piu' sintetico, utilizzando le notazioni matriciali. Si veda la nota [Nota]



Figura 1 - Louis Navier

Il principio di sovrapposizione

Sfruttando la linearita' delle equazioni di Navier-Cauchy, e' possibile dimostrare il seguente:

Principio di sovrapposizione -Si consideri un corpo B, soggetto alle forze superficiali \mathbf{p} ed alle forze di massa \mathbf{X} . Siano σ le tensioni provocate da questo insieme di forze. Sia poi \mathbf{p}' e \mathbf{X}' un secondo insieme di forze, che provoca le tensioni σ' . Se sul corpo agiscono contemporaneamente ambedue gli insiemi di forze esterne, allora le tensioni nel corpo saranno pari a $\sigma + \sigma'$.

Il principio di unicità

Formalizzato il problema ai limiti misto dell'elasticità, occorre chiedersi: esiste una soluzione a questo problema? e se esiste, è unica?

Citando da G. Fichera, "Problemi analitici nuovi nella fisica matematica classica", CNR (1985), p.16: "La dimostrazione dei teoremi di esistenza per i problemi della Statica elastica ha severamente impegnato, a partire dalla fine del secolo scorso, gli analisti". Non ci addentreremo, pertanto, in ragionamenti e teoremi di tipo puramente matematico, rimandando il lettore all'esposizione dettagliata contenuta nel lungo lavoro di G. Fichera "Existence Theorems in Elasticity", Handbuch der Physik, Vol. VIa/2. Springer, pp. 347-389, (1972).

Relativamente più facili sono i problemi di unicità, potendosi dimostrare il fondamentale:

Principio di Kirchhoff - Le soluzioni diverse del problema misto dell'elasticità differiscono tra loro al più per un moto rigido. Se inoltre la parte di frontiera su cui sono assegnati gli spostamenti è non vuota, allora il problema misto ha al più una soluzione

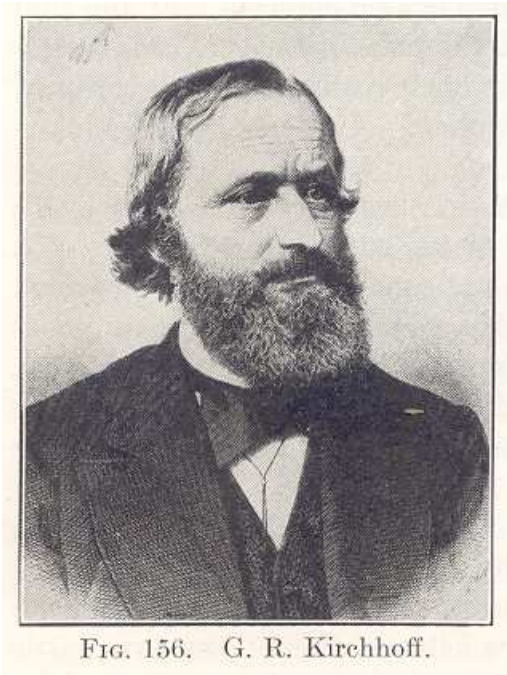


FIG. 156. - G. R. Kirchhoff.

Figura 2 - Gustav R. Kirchhoff

Dim - Siano infatti $(\sigma, \epsilon, \mathbf{u})$ e $(\sigma', \epsilon', \mathbf{u}')$ due diverse soluzioni del problema misto ai limiti. Per il primo insieme di tensioni, dovrà essere:

$$\frac{\partial \sigma_{ij}}{\partial x_j} + X_i = 0 \quad (16)$$

con le condizioni ai limiti su ∂B_1 :

$$p_i = \sigma_{ij} n_j \quad (17)$$

e su ∂B_2 :

$$u_i = f_i \quad (18)$$

Analogamente, per la seconda soluzione si ha:

$$\frac{\partial \sigma'_{ij}}{\partial x_j} + X_i = 0 \quad (19)$$

$$P_i = \sigma'_{ij} n_j \quad (20)$$

$$u'_i = f_i \quad (21)$$

Sottraendo membro a membro le (16) dalle (19) si ha:

$$\frac{\partial (\sigma'_{ij} - \sigma_{ij})}{\partial x_i} = 0 \quad (22)$$

ed analogamente, per le condizioni ai limiti:

$$0 = (\sigma'_{ij} - \sigma_{ij}) n_i \quad (23)$$

$$u'_i - u_i = 0 \quad (24)$$

Le (22-24) definiscono un problema ai limiti per un corpo in equilibrio sotto forze di massa nulle e forze superficiali nulle su ∂B_1 , e con spostamenti nulli sulla frontiera ∂B_2 . In tale situazione il potenziale elastico non potrà che essere nullo, e poiché il potenziale elastico è una forma quadratica definita positiva, nulle dovranno essere tutte le sue componenti di tensioni e di deformazione:

$$\sigma'_{ij} = \sigma_{ij} \quad (25)$$

$$e'_{ij} = e_{ij} \quad (26)$$

mentre gli spostamenti, proporzionali alle derivate prime delle deformazioni, potranno differire tra loro al più di un moto rigido. ■

Note

[Navier-Cauchy] - Queste equazioni furono dedotte originariamente da Navier nel 1821, e poi da lui stesso pubblicate nel 1823, sotto forma di abstract, ed infine 1827, "*Memoire sur les lois de l'equilibre et du mouvement des corps solides elastiques*", Mem. Acad. Sci.Inst.France, 7, 375-393. Tuttavia, Navier accettava la teoria molecolare, secondo cui $\lambda = \mu$. Nella loro forma attuale, le equazioni rimontano a Cauchy, *Sur les equations qui expriment les conditions d'equilibre ou les lois du mouvement interieur d'un corps solide, elastique ou non elastique*, Ex. de Math, 3, 160-187 (1828), Poisson, *Memoire sur l'equilibre et le mouvement des corps elastiques*, Mem. Acad. Sci. Inst. France (2), 8, 357-570 (1829) e Lamé'-Clapeyron, *Memoire sur l'equilibre des corps solides homogenes*, Mem. Divers Savants Acad. Sci. Paris (2), 4, 465-562 (1833), e sono pertanto note come equazioni di Cauchy, o anche equazioni di Lamé', o di Lamé'-Cauchy, ed infine anche di Navier-Cauchy. [Torna al testo]

[Nota] - Le equazioni indefinite dell'equilibrio (1) possono scriversi sinteticamente:

$$\delta_1 \sigma + \mathbf{X} = \mathbf{0} \quad (27)$$

avendo introdotto la matrice degli operatori differenziali:

$$\delta_1 = \begin{pmatrix} \frac{\partial}{\partial x_1} & 0 & 0 & \frac{\partial}{\partial x_2} & \frac{\partial}{\partial x_3} & 0 \\ 0 & \frac{\partial}{\partial x_2} & 0 & \frac{\partial}{\partial x_1} & 0 & \frac{\partial}{\partial x_3} \\ 0 & 0 & \frac{\partial}{\partial x_3} & 0 & \frac{\partial}{\partial x_1} & \frac{\partial}{\partial x_2} \end{pmatrix} \quad (28)$$

Le equazioni (2) possono sintetizzarsi, come puo' facilmente verificarsi, in:

$$\mathbf{e} = \boldsymbol{\delta}_1^T \mathbf{u} \quad (29)$$

Infine, le equazioni costitutive (3) si scrivono:

$$\boldsymbol{\sigma} = \mathbf{C} \mathbf{e} \quad (30)$$

con \mathbf{C} matrice di elasticita' fornita da:

$$\mathbf{C} = \begin{pmatrix} \lambda + 2\mu & \lambda & \lambda & 0 & 0 & 0 \\ \lambda & \lambda + 2\mu & \lambda & 0 & 0 & 0 \\ \lambda & \lambda & \lambda + 2\mu & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & \mu & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & \mu & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & \mu \end{pmatrix} \quad (31)$$

Inserendo la (29) nella (30) si ottiene:

$$\boldsymbol{\sigma} = \mathbf{C} \boldsymbol{\delta}_1^T \mathbf{u} \quad (32)$$

e dalla (27) si giunge subito alle richieste equazioni di Cauchy-Navier in forma matriciale:

$$\boldsymbol{\delta}_1 \mathbf{C} \boldsymbol{\delta}_1^T \mathbf{u} + \mathbf{x} = \mathbf{0} \quad (33)$$

Svolgendo il triplo prodotto matriciale si giunge alle (10). [Torna al testo]