















Equazioni di equilibrio di un laminato $L_{11} = A_{xx} \frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} + 2A_{xs} \frac{\partial^{2}}{\partial x \partial y} + A_{ss} \frac{\partial^{2}}{\partial y^{2}},$ $L_{22} = A_{yy} \frac{\partial^{2}}{\partial y^{2}} + 2A_{ys} \frac{\partial^{2}}{\partial x \partial y} + A_{ss} \frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}},$ $L_{33} = D_{xx} \frac{\partial^{4}}{\partial x^{4}} + 4D_{xs} \frac{\partial^{4}}{\partial x^{3} \partial y} + 2(D_{xy} + 2D_{ss}) \frac{\partial^{4}}{\partial x^{2} \partial y^{2}} + 4D_{ys} \frac{\partial^{4}}{\partial x \partial y^{3}} + D_{yy} \frac{\partial^{4}}{\partial y^{4}},$ $L_{12} = L_{21} = A_{xs} \frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} + (A_{xy} + A_{ss}) \frac{\partial^{2}}{\partial x \partial y} + A_{ys} \frac{\partial^{2}}{\partial y^{2}},$ $L_{13} = L_{31} = -B_{xx} \frac{\partial^{3}}{\partial x^{3}} - 3B_{xs} \frac{\partial^{3}}{\partial x^{2} \partial y} - (B_{xy} + 2B_{ss}) \frac{\partial^{3}}{\partial x \partial y^{2}} - B_{ys} \frac{\partial^{3}}{\partial y^{3}},$ $L_{23} = L_{32} = -B_{xs} \frac{\partial^{3}}{\partial x^{3}} - (B_{xy} + 2B_{ss}) \frac{\partial^{3}}{\partial x^{2} \partial y} - 3B_{ys} \frac{\partial^{3}}{\partial x \partial y^{2}} - B_{yy} \frac{\partial^{3}}{\partial y^{3}}.$ 455

Equazioni di equilibrio di un laminato queste equazioni sono molto complicate, ∎ In realtà. sono Copyright P. Var aolo.vannucci6 completamente accoppiate e non vengono quasi mai utilizzate direttamente. • Una semplificazione notevole, e di interesse, si ha quando il laminato è disaccoppiato, B=O. In tal caso si ottiene $A_{xx}u_{0,xx} + 2A_{xs}u_{0,xy} + A_{ss}u_{0,yy} + A_{xs}v_{0,xx} + (A_{xy} + A_{ss})v_{0,xy} + A_{ys}v_{0,yy} = 0,$ $A_{xs}u_{0,xx} + (A_{xv} + A_{ss})u_{0,xv} + A_{vs}u_{0,vv} + A_{ss}v_{0,xx} + 2A_{vs}v_{0,xv} + A_{vv}v_{0,vv} = 0,$ $D_{xx}w_{0.xxxx} + 2(D_{xv} + 2D_{ss})w_{0.xxvv} + D_{vv}w_{0.vvvv} + 4D_{xs}w_{0.xxvv} + 4D_{vs}w_{0.xvvv} = \rho.$ • Le due prime equazioni sono accoppiate, ma disaccoppiate dalla terza, che può essere risolta indipendentemente, riflesso del fatto che il comportamento di membrana e di flessione sono indipendenti. Nell'ulteriore ipotesi che il laminato sia ortotropo e che gli assi di ortotropia, sia in membrana che in flessione, corrispondano con quelli del riferimento, si ha 456



Equazioni di equilibrio di un laminato

- Queste sono le equazioni di equilibrio delle lastre e piastre sottili ortotrope, negli assi di ortotropia, valide anche per il caso di laminati disaccoppiati.
- Per i monostrati ed i laminati quasi-omogenei, i moduli in membrana ed in flessione sono identici.
- Si verifica facilmente che in caso di comportamento isotropo le equazioni si riducono a

$$2u_{0,xx} + (1 - v^{m})u_{0,yy} + (1 + v^{m})v_{0,xy} = 0,$$

(1 + v^{m})u_{0,xy} + (1 - v^{m})v_{0,xx} + 2v_{0,yy} = 0,
$$\nabla^{4}w_{0} = \frac{12(1 - v^{f^{2}})}{E^{f}h^{3}}p.$$

 L'ultima equazione è la classica equazione delle piastre sottili di Germain-Lagrange.



Copyright P. Vann aolo.vannucci@n







Equazioni di equilibrio di un laminato Diamo adesso un cenno ai metodi di soluzione delle equazioni viste e ad alcuni risultati di letteratura riguardanti il caso di laminati inflessi. Il metodo più utilizzato per trovare una soluzione alle equazioni di equilibrio è quello di Navier: il carico p e la freccia w₀ sono sviluppati in serie doppie di Fourier: p(x,y) = ∑[∞]_{m,n=1} p_{mn} sin mπx/a sin nπy/b, w₀(x,y) = ∑[∞]_{m,n=1} a_{mn} sin mπx/a sin nmy/b. Le differenti espressioni dei coefficienti p_{mn} determinano il tipo di carico; ad esempio, il caso di carico uniforme è dato da p_{mn} = 16p/π²mn, me n dispari.





















472 👯





Stabilità elastica di un laminato

$$\begin{split} N_{x,x} + N_{s,y} + q_x &= Q_x w_{0,x}, \\ N_{s,x} + N_{y,y} + q_y &= Q_y w_{0,y}, \\ Q_{x,x} + Q_{y,y} + N_x w_{0,xx} + 2N_s w_{0,xy} + N_y w_{0,yy} + p = 0, \\ M_{x,x} + M_{s,y} &= Q_x, \\ M_{s,x} + M_{y,y} &= Q_y. \end{split}$$

• Nelle equazioni sopra, si ammette che le forze di taglio $Q_x \in Q_y$, come pure le inclinazioni del piano medio $w_{0,x} \in w_{0,y}$ siano piccole; trascurando allora i termini relativi e sostituendo le ultime due equazioni nelle prime tre, si giunge a

$$\begin{split} N_{x,x} + N_{s,y} + q_x &= 0, \\ N_{s,x} + N_{y,y} + q_y &= 0, \\ M_{x,xx} + 2M_{s,xy} + M_{y,yy} + N_x w_{0,xx} + 2N_s w_{0,xy} + N_y w_{0,yy} + p = 0. \end{split}$$

Stabilità elastica di un laminato

A questo punto, si considera che ciascuna delle grandezze che appaiono nelle precedenti equazioni possa essere scritta come la somma di due parti, una parte iniziale (indice *i*), che esiste prima dell'instabilità, ed una parte dovuta all'instabilità (indice *b*, *buckling*); ad esempio

$$N_x = N_x^i + N_x^b.$$

 Inoltre, si assume che la piastra sia piana fino all'instabilità e che nessuna forza si aggiunga in fase instabile, ossia

$$W_0 = W_0^p, \quad q_x = q'_x, \quad q_y = q'_y, \quad p = p'.$$

 Prima dell'instabilità, le equazioni precedenti si riducono a quelle classiche di equilibrio,

$$N_{x,x}^{i} + N_{s,y}^{i} + q_{x}^{i} = 0,$$

$$N_{s,x}^{i} + N_{y,y}^{i} + q_{y}^{i} = 0,$$

$$M_{x,xx}^{i} + 2M_{s,xy}^{i} + M_{y,yy}^{i} + p^{i} = 0$$

76

Copy



Stabilità elastica di un laminato • Se adesso si fa riferimento alla teoria classica dei laminati, si possono, come già fatto nel caso delle equazioni di equilibrio, esprimere le risultanti in termini delle componenti di spostamento del piano medio, pagina 453, e si ottengono allora, con alcuni passaggi, le equazioni della stabilità delle piastre nella forma seguente $\begin{bmatrix} L_{11} & L_{12} & L_{13} \\ L_{21} & L_{22} & L_{23} \\ L_{31} & L_{32} & L_{33} - F \end{bmatrix} \begin{bmatrix} u_0 \\ v_0 \\ w_0 \end{bmatrix} = \begin{cases} 0 \\ 0 \\ 0 \end{bmatrix}.$ • L'equazione sopra definisce un problema omogeneo, ed i termini L_{ij} sono gli stessi operatori differenziali definiti a pagina 455 (per semplicità, si omettono gli indici *i* e *b*), mentre *F*, che rappresenta il carico nel piano medio, è





Stabilità elastica di un laminato

e se si utilizza ancora l'espressione di pagina 462 per esprimere lo spostamento w_0 , si ha che le equazioni sul campo e al bordo sono soddisfatte se il moltiplicatore del carico λ è

Copyright P. Vanr paolo.vannucci@r

$$\lambda = \pi^2 \frac{D_{xx} \alpha^2 + 2(D_{xy} + 2D_{ss})\alpha\beta + D_{yy}\beta^2}{N_x \alpha + N_y \beta}, \quad \alpha = \frac{m^2}{a^2}, \ \beta = \frac{n^2}{b^2}.$$

 Ovviamente, il moltiplicatore critico di stabilità è il più piccolo valore di λ; è difficile dire *a priori* quale questo sia, perché dipende da *m*, *n* e dai coefficienti elastici D_{ij}, oltre che dal rapporto tra N_x e N_y e tra *a* e *b*.

- Ad esempio, se N_y=0, cioè se si ha compressione solo lungo l'asse x, allora il valore critico si ha per n=1, ma per quanto riguarda m niente si può dire in generale.
- Si consideri (Jones) il caso di un laminato per il quale

$$D_{xx} = 10D_{yy}, \quad D_{xy} + 2D_{ss} = D_{yy},$$

Stabilità elastica di un laminato I valore di N_x critico in funzione di *m* e del rapporto *a/b* è in figura. Si osserva che per a/b<~2.5, m=1, cioè il modo ha una sola semionda; per a=b si ha 20 $N_x^{crit} = 13 \frac{\pi^2 D_{yy}}{h^2}.$ 15 Per a/b che tende verso infinito, il numero π²D₂₂ delle 10 semionde aumenta ed carico critico tende verso $N_x^{crit} = 8.32456 \frac{\pi^2 D_{yy}}{\kappa^2}$ NUMBER OF BUCKLE HALF-WAVES IN THE x-DIRECTION = ONE HALF-WAVE IN THE y-DIRECTION Per altri materiali, si PLATE ASPECT RATIO, a ottengono comportamenti analoghi. 482











Vibrazioni trasversali di un laminato

- Consideriamo adesso il caso delle vibrazioni trasversali libere di piccola ampiezza di un laminato attorno ad una configurazione di equilibrio stabile.
- Le equazioni del moto per un tale problema si ricavano semplicemente da quelle viste per la stabilità, aggiungendo però al carico trasversale le forze di inerzia, $-\mu w_{0,tt}$, dove μ è la massa del laminato per unità di superficie e $w_{0,tt}$ è la derivata seconda dello spostamento w_0 rispetto al tempo.
- Sviluppando ancora i calcoli come visto, le equazioni di pagina 477 diventano

$$N_{x,x} + N_{s,y} = 0,$$

$$N_{s,x} + N_{y,y} = 0$$

- $M_{x,xx} + 2M_{s,xy} + M_{y,yy} + N_x^i w_{0,xx} + 2N_s^i w_{0,xy} + N_y^i w_{0,yy} = \mu w_{0,tt}.$
- L'indice *i* resta a identificare la parte di carico assiale applicata al laminato in corrispondenza dell'equilibrio.

488

Copyright P. Van aolo.vannucci@

Le tensioni ai bordi liberi • Mentre $\varepsilon_1 \in \varepsilon_2$ sono le stesse per tutti gli strati, ε_6 cambia di segno con l'orientazione, $\pm \theta$. • Se si calcolano poi le tensioni, nel riferimento della piastra, si ottiene $\{\sigma\}'_k = [Q]'_k \{\varepsilon\}' = [Q]'_k [A]^{-1} \{N\} = \frac{N_x}{4h_0} \begin{cases} 1\\ 0\\ Q_{xs}Q_{yy} - Q_{ys}Q_{xy}\\ Q_{xx}Q_{yy} - Q_{xy}^2 \end{cases}$. • Dunque, $\sigma_s = \sigma_{xy}$ non è nulla. Tuttavia, la condizione ai bordi liberi laterali, $y = \pm b$, impone che sia $\begin{cases} \sigma_{xx} & \sigma_{xy}\\ \sigma_{xy} & \sigma_{yy} \end{cases} \begin{bmatrix} 0\\ \pm 1 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0\\ 0 \end{bmatrix} \rightarrow \sigma_{xy} = \sigma_{yy} = 0.$ • Si ha quindi una contraddizione con quanto trovato sopra tramite la legge costitutiva, in quanto in generale

Le tensioni ai bordi liberi

Tali tensioni, dette tensioni di taglio interlaminari (*shear interlaminar stresses*) saranno del tipo σ_{xz} e tali da equilibrare la coppia dovuta alle tensioni σ_{xy} :

$$\int_{\Omega_1} \sigma_{xy} dy \, dz + \int_{\Omega_2} 2y \sigma_{xz} dx \, dy = 0.$$

- Dunque, per reciprocità, anche le tensioni σ_{zx} saranno non nulle.
- Questo modello, assai elementare, spiega la necessità dell'esistenza di tensioni da taglio anche nel caso estrememamente semplice esaminato, in cui non è *a priori* prevedibile, apparentemente, l'esistenza di tali tensioni.
- Il problema viene dall'aver considerato uno stato di tensione piano, come conseguenza dell'applicazione diretta della legge costitutiva al tensore delle deformazioni derivante dall'ipotesi di Kirchhoff, e dall'aver trascurato le tensioni σ_{zz}.
- In definitiva, anche se lo stato di sollecitazione è piano, quello di tensione non lo è necessariamente.

Le tensioni ai bordi liberi

- Il semplice modello analizzato non deve però trarre in inganno: esso permette di mettere in evidenza l'esistenza delle tensioni interlaminari di tipo σ_{xz} , ma anche le tensioni di tipo σ_{yz} e σ_{zz} possono esistere, per lo stesso tipo di carico, provocate da una diversa sequenza di laminazione, o a causa di altri tipi di carico.
- Ad esempio, se i due strati esterni sono a 90° e quelli centrali a 0°, allora si mette in evidenza l'esistenza di una tensione di tipo σ_{yy} sullo spessore degli strati pari a

$$\sigma_{yy} = -\frac{N_x}{2h_0} \frac{(Q_{11} - Q_{22})Q_{12}}{(Q_{11} + Q_{22})^2 - 4Q_{12}^2}$$

• Ora, se si isola una porzione di strato come nella figura alla pagina seguente, si osserva che per l'equilibrio alla rotazione attorno all'asse *x* devono sussistere delle tensioni normali σ_{zz} , la cui distribuzione deve essere evidentemente equilibrata.

La teoria di Reissner-Mindlin

 Rispetto alla teoria classica, è però la definizione delle curvature che cambia, in quanto non sono più direttamente legate allo spostamento w₀:

$$\begin{cases} \kappa_{x} \\ \kappa_{y} \\ \kappa_{s} \end{cases} = - \begin{cases} \frac{\partial \Phi_{x}(x,y)}{\partial x} \\ \frac{\partial \Phi_{y}(x,y)}{\partial y} \\ \frac{\partial \Phi_{x}(x,y)}{\partial y} + \frac{\partial \Phi_{y}(x,y)}{\partial x} \end{cases}$$

Se adesso si introducono le risultanti della azioni interne, definite a pagina 310 per le azioni di membrana ed i momenti flettenti e torcenti, e a pagina 450 per le azioni di taglio, si nota innanzitutto che niente cambia per il calcolo dei tensori A, B e D: *il comportamento elastico nel piano non è modificato dal cambiamento di modello.*

		<i>a</i> / <i>h</i> = 4		<i>a/h</i> = 6	
I valori in questione sono calcolati con		$N_{I} = 3$	$N_I = 4$	$N_I = 3$	$N_I = 2$
29 teorio differenti, pertendo delle teorio	3D[23]	2.887	4.181	1.635	2.556
38 teorie dillerenti, partendo dalla teoria	LM4	2.887	4.181	1.625	2.556
alassias in bases (CLT Classias)	LM3	2.887	4.181	1.635	2.556
Classica, in Dasso (ULT, Classical	LM2	2.891	4.181	1.635	2.556
Constant Constant	LM1	3.539	4.710	1.880	2.803
Lamination (neory), tino alla soluzione	EMZC3	2.881	4.102	1.634	2.514
	EMZC2 EMZC1	2.831	3.478	1.602	2.195
esatta in elasticità tridimensionale (vedi	EMZC3d	2.898	4 1 24	1.637	2.516
	EMZC2d	2.848	3.488	1,602	2.195
oltre soluzione di Pagano)	EMZC1d	2.904	3.306	1.634	2.098
onto, conziono un agano,	EMC4	2.721	3.885	1.534	2.391
– I rigultati gang farniti nar dug yalari dal	EMC3	2.744	3.696	1.543	2.285
I fisultati sono torniti per que valori dei	EMC2	2.244	3.158	1.284	2.031
remente lata lange anno a lla 4 a 6	EMC1	3.515	3.681	1.844	2.257
rapporto lato/spessore, a/n= 4 e o.	EMC3d	2.717	3.869	1.529	2.381
	EMC2d EMC1d	2.744	3.660	1.542	2.268
Si nota che la teoria classica sottostima	EMCId	2.109	3.029	1.225	2.014
	I D4	2.150	4.180	1.634	2.514
in maniera inaccettahile lo	LD3	2.887	4.180	1.634	2.556
	LD2	2.864	4.165	1.629	2.553
anastamanta montra la taoria tina	LD1	2.783	4.058	1.583	2.495
spostamento, mentre la teoría tipo	EDZ3	2.876	4.089	1.633	2.506
	EDZ2	2.781	3.377	1.583	2.150
FSDT, anche se non ancora	EDZ1	2.798	3.170	1.586	2.037
and the formula of X and a filler of the second second	EDZ3d	2.893	4.110	1.636	2.507
soddisfacente, da una stima comunque	EDZ2d	2.798	3.392	1.586	2.149
	EDZIG	2.798	3.177	1.580	2.040
largamente migliore.	ED4 ED3	2.004	3.830	1.514	2.301
	ED3 ED2	2.074	2.984	1.219	1.952
- Questo mostra che la teoria classica	ED1	2.091	2.924	1.209	1.917
	ED4d	2,703	3.842	1.517	2.361
an mantima in manta ananaiya la	ED3d	2.703	3.606	1.517	2.238
sovrastima in modo eccessivo ia	ED2d	2.090	2.988	1.211	1.950
	FSDT	2.091	2.924	1.211	1.919

