Appunti di Scienza delle Costruzioni

Capitolo 03b Vincoli e labilità



I contenuti del seguente documento sono protetti sotto licenza <u>Creative Commons BY-NC-SA 4.0</u>: sono quindi ammesse la **condivisione**, la **ridistribuzione** e la **modifica** del materiale ivi contenuto, sotto le seguenti condizioni:

- **Attribuzione**: nel documento originale e nelle sue modifiche deve sempre figurare il nome reale o lo pseudonimo dell'autore, nonché la bibliografia originale;
- **Non-Commerciale**: è vietato qualsiasi utilizzo del presente documento e dei suoi contenuti a scopo commerciale e/o pubblicitario; ciò include la rivendita dello stesso o di parte dei suoi contenuti, ma è permessa la vendita a prezzo di stampa;
- **Share-Alike**: (it: "*Condividi allo stesso modo*") qualsiasi ridistribuzione del documento modificato o di parte di esso deve essere reso disponibile sotto la stessa licenza dell'originale, o sotto licenza ad essa compatibile.

Si chiede inoltre, anche se non è espressamente vietato, di non ridistribuire tale documento o parte dello stesso su piattaforme cloud private per pubblicizzare associazioni o eventi.

DISCLAMER GENERALE:

L'autore - <u>PioApocalypse</u> - non si assume alcuna responsabilità per l'uso improprio dei contenuti di questo documento, né si ritiene responsabile della performance - positiva o negativa che sia - dello studente in sede d'esame.

Il materiale didattico qui fornito è da considerarsi come un supplemento al materiale indicato dal docente della materia, e <u>trova le sue utilità principali nel riepilogo di lunghi segmenti del programma e nella spiegazione di determinati argomenti in cui lo studente potrebbe aver riscontrato difficoltà</u>. Alcuni termini e semplificazioni qui utilizzati potrebbero non essere idonei durante la discussione degli argomenti del corso con il docente in sede d'esame, e sono proposti solo al fine di aiutare lo studente con la comprensione della materia.

Si prega, infine, di segnalare eventuali errori trovati all'interno del documento all'indirizzo e-mail indicato sulla <u>repository ufficiale</u>, presso la quale è anche possibile trovare un link per chiunque desiderasse fare una piccola donazione all'autore.

Si ringrazia in anticipo per la cooperazione.

- PioApocalypse

VINCOU ESTERM E LABILITÀ

I VINCOLI sono dispositivi meccanici che limitano le configurazioni che un sistema meccanico può assumere nel tempo e nello spazio. Nell'ambito della teoria tecnica della trave lavoreremo solo con vincoli supposti:

- SCLERONOMI (che non dipendano dal tempo):
- OLONOMI (limitano solo le posizioni che il sistema può assumere);
- LISCI (in assenza di attriti interni):
- BILATERALI (il loro effetto sul sistema può essere espresso con un'equazione).

Dal punto di vista analitico, possiamo scrivere un vincolo come una funzione lineare di questo tipo:

La MOLTEPLICITÀ del vincolo indica il numero di gradi di libertà che lo stesso sopprime localmente.

Attenzione: un vincolo sopprime m gradi di libertà, ma non è detto che un sistema ad n gradi di libertà sia fissato completamente nel momento in cui S 2 m.

Se
$$S = \sum_{i} m_{i}$$
:
$$\frac{1}{60} \frac{1}{m=1} \frac{1}{m=1} \frac{1}{m=1} \frac{1}{m=3} \frac{1}{s \ge n} \frac{\text{Eppur si muove}}{\frac{1}{60} \frac{1}{60} \frac{1}{60} \frac{1}{60} \frac{1}{60}}$$

I vincoli possono essere sempre sostituiti con le proprie REAZIONI VINCOLARI, forze di contatto che si originano tra il sistema ed il vincolo, e che variano in risposta ai carichi applicati sul corpo.

A
$$\sqrt{F_1}$$
 B F_2 Offinehè Siano rispettate le conolizioni a contorno di \sqrt{A} $\sqrt{A$

Se lo variassi la posizione oppure l'intensità di una delle due forze esterne, le reazioni vincolari varierebbero al fine di mantenere vere le equazioni di congruenza esterne (le condizioni a contorno). Se si suppone che i vincoli e le rispettive reazioni vincolari siano applicati nel baricentro della sezione retta interessata, si può procedere a rappresentare la trave piana come una linea d'asse. La reazione vincolare è direzionata come lo spostamento della sezione retta che viene totalmente impedito dal vincolo, e possiamo dunque scrivere una cosa del genere:

Vogliamo
$$v = 0$$
 (cost.) $\rightarrow a = \frac{d^2 v}{dt^2} = 0 \rightarrow R + \phi = 0$ con $\phi = -\lambda R$

Per vincoli unilaterali possiamo prevedere subito il verso della reazione vincolare, perché questa sarà sempre opposta allo spostamento che tenta di impedire; nei vincoli bilaterali, dove il verso della reazione non è più noto a priori, è necessario studiare l'equilibrio sul sistema. Ovviamente, un vincolo di molteplicità m possiede m reazioni vincolari.

					₹ ✓	4(x)			
CARTA	DEI VI	NÇOU E	STERM	44		, W			
CARRELL	o (m=	:1)				7			
			lo è un vin	colo che s	opprime	e la trasla	azione de	ella sezion	ie retta
12 €		lungo la	direzione	dell'ASSE	; sono ar	icora am	messe la	traslazio	ne lungo
A &	SC SCA	la direzi	one ortogo	onale e la	rotazion	e attorn	o al punt	o A.	
	VINCOC	Ha quin	di moltepl	icità pari	a 1.				
ं ठ									
Ice TR	Il centro	di rotazione	deve giac	ere lungo	l'asse de	el carrell	o, e può	essere un	punto
V 76.	qualsiasi	dello stesso	: si hanno	quindi 🔉	² possib	ili centri	di rotaz	ione.	
In base all'e	entità dell	o spostamer	nto, il cent	ro può ess	sere un j	ounto pr	oprio o i	mproprio	dell'asse.
Le condizion	ni di vinco	olo sono:	JA = 0						
PENDOU	= m) C	1) \$0-0							
				1 11			1		
A 0-		o ammette l							
		lla propria c							iello studio
1 ca 6	della labi	lità di un sis	itema, e a	tutti gli ef	fetti equ	ivalente	ai carrei	10. Ja	=0
TCR MATER									
DOPPIO	No.00:0	PENDOLO (山山					
			-		0.000.111	miasolo	A	Str.	AIST
		ncolo, talvol					٥		000
		da una cop					^{ਤ,} ਤੱ	P	१ २
		lineati. Esso			-		7000	W CO	Also Co
	_	ii due assi, e					nnrocca	la cola rot	azione della
		to la reazion							azione dena
	· •								la all'asse di
		e doppi pend					шргорг	ia parane	ia ali asse ui
uno quaisia	isi uci uut	с цоррг реп	uon. La coi	iuizione u	CI VIIICO		9A = 0		
000000		R	A _				14		
CERNIER			m m						, R ^Y
		sezione ret			_	_			
-		della stessa.		ı rotazion	e esiste,	ė assolu	to, é unic	co, C	2 -> R2
		con la cernie		,			<u> </u>	A,	
		2, e le sue						%	um
applicate si	illa cernie	era e ortogor	iali tra lor	o. Le cond	izioni de	el vincolo	sono:	1VA = 0)
N-00.0	20.00		1 00					VA = 0)
DOPPIO	rcnibor	0 (m=2						<u> </u>	
1	H Il donr	oio pendolo	imnedisce	contemp	oraneam	iente la i	rotazione	della sez	zione retta
0.0		aslazione lui							
I:I		ione ortogon							
∞ \ DO		orio (all'infir							
CR fo		ia coppia. Le							inio ana
		и сорран де	COTTO		(z)	= 9;	$\varphi_A = 0$		
10(00050	- /	2\4			- 77	- /	177		
INCASTR						1:11	-11		
		fine, l'incast							
ATM		npedendone							
2	-	rze ed un m		on esiste	aicun ce	nuo ai r	otazione	•	
3	K₁ L€	condizioni							
1 KA			 	0A-0					
	VY			$S_A = 0$ $S_A = 0$ $S_A = 0$					
				44 =0					

LABILITÁ

Una struttura è detta LABILE se ammette spostamenti rigidi infinitesimi (quindi a meno di deformaz.). Applicati determinati vincoli al sistema, possiamo poi verificarne la labilità. Se indico con la lettera s la somma delle molteplicità di tutti i vincoli:

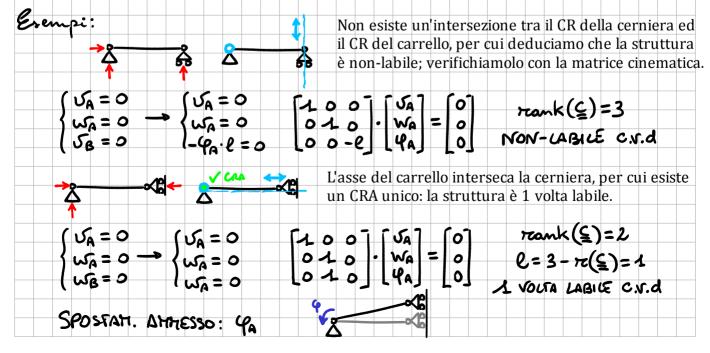
- > **S** < **900**: la struttura è labile per insufficienza di vincoli, in quanto non si hanno abbastanza vincoli per bloccare totalmente la struttura (condizione sufficiente di labilità);
- essere mal posizionati e ammettere comunque spostamenti rigidi infinitesimi (condizione necessaria di non-labilità).

Lo studio della labilità è oggetto del PROBLEMA CINEMATICO, risolvibile con l'algebra lineare introducendo una MATRICE CINEMATICA tale che - in un sistema dai vincoli considerabili perfetti:

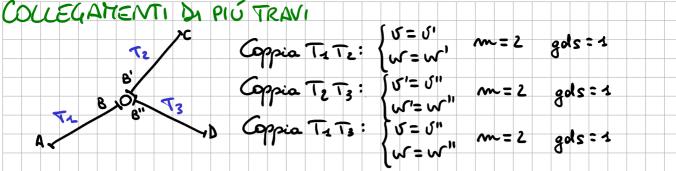
$$C \cdot S = O$$
 con $S = VENORE DEGU SPOSTATIENTI
La solutione é unica se la struttura non é labile. Se $tonk(C) = 3$, e dunque
 $ton(ker(C)) = 0$ la solutione é banale.
 $tolore C \cdot S = O \iff S = O$ NON-USBILE$

Se la soluzione non è unica, e sono ammesse una o più famiglie di soluzioni (esistono una o più infinite soluzioni), allora la struttura è tante volte labile quante sono le famiglie di soluzioni, fino a un numero massimo pari al gdl totale del sistema.

Esiste un secondo metodo per studiare la labilità di una struttura, che consiste nella ricerca di un unico centro di rotazione assoluto: se il CRA esiste vuol dire che è ammessa una rotazione rigida infinitesima attorno ad un punto comune, e che quindi la struttura è tante volte labile quanti sono i possibili CRA; se il CRA non esiste la struttura è inequivocabilmente non-labile (condizione sufficiente di non-labilità).



SIS	137	11	Ы	TR	IVA	E	VIN	VCC	Y4	INT	ER	N						
	_			1 1						-1			pport	o di vi	inco	li interni,	dispos	sitivi
che co	llega	no t	ra lor	o sezi	ioni r	ette d	li trav	i div	erse,	invec	e di	colle	garle	all'am	bier	ite esteri	10.	
Una d	iffere	nza	impo	ortant	e è cl	ne i vi	incoli	inter	ni no	on lim	itan	o gli s	sposta	ament	i ass	soluti del	le trav	i ma
soppr	imon	o gli	spos	tamei	nti re	cipro	ci (RE	LATI	(VI) t	ra du	e o p	oiù tr	avi. P	er que	esto	motivo, p	oiù che	e di
			-			-	1 7									il resto a		
valgor	10 an	cora	anch	ie pei	i vin	coli ir	ntern	i.										
																	_	
3			Œ	NTRO	M	Di	most	(Ta		প			CEN	MRO	DI	Dimo	itra	
31		7	RC) SATO	SYC	00	Gilit	'n		7[- /		Ros	NOI SAT	VE	preseni	ta oli	
			AS	isow	47	~							REC	VIPA	A	sporta	m. Zele	ativi
Un sis	stema	a di p	oiù tr	avi pı	uò av	ere d	ei cer	ıtri d	i rota	azione	rela	itiva	(CRR) e dei	i cen	ıtri di rot	azione	assoluta
												di pa	rticola	armen	ıte u	tili i due	teoren	ni delle
caten	e cin	emat	tiche	prese	ntati	nel d	locum	iento	suc	cessiv	0.							
												464	0					
CAR	AR	De	=1 V	INC	04	IN	ERN	\mathfrak{n}		2	Y	-> 1	X					
PEN			ANTE	200	26				\	Y	•	V .c						
1014																		
1,6	\ <u> </u>															lungo la		
0	B'															rtogonale	e e la r	otazione
	_		•								dei	corri	spett	ivi vin	coli	esterni.		
مام	10	Le	cond	izioni	del p	endo	lo int	erno	sono									
1	W -10									No	SPOS	ran.		აც =	აც'	→ VB.	- VB' =	= 0
N-00			20	~						-	1PR	၁ဇာ						
DOPP	10 -																	
/ p-	- 04			1 - 1		-								-		ii di due	travi,	
(b_	8 Y	am	mette	endo	invec	e qua	lsiasi	trasl	azior	ie. Le	cond	dizior	ni di t	ale vir	ıcolo	o sono:		
HB	Ϋ́			No	ROS	TΔ2.	_ (D	CO.		<u> </u>	(0_1						
М	Ţ	B, 🚺	93 4	RE	Cipri	oca i		TB -	' דפ	-> (тв-	י דפ						
CCO		20		-a. Ca														
CERI	VIE	(4)	INTE	KNF) (v	u = 2	-)				-				, ,,	,		
Q	R'A															e due sez	ioni co	llegate;
-	101 <u>"</u>									ne rec		ca.	Jug.	-	=0	<u>'</u>		
RE	CR		1 - 1							colle	-	en] WB	- WG	، = ر)		
	K.									ite: in			`			1/	— <u>,</u> 9,	_
caso	o, ia n	noite	eplicit	a dei	vinco	olo sai	ra pai	rı a Z	+ 2	per o	gni t	ronco	o aggi	untivo	0.	ç <u>—</u>	/	
N 000	\.	QC.				(0		_ 1	\leftarrow							m=4	m =	8
DOPF	710									1 .	, .			<u> </u>		, ,		,,,
1/10	<u></u>	K	•			.	l 1	11 1			11					la direzio		
71	12	- 1	e la ro	otazio	ne re	cipro	ca de	lle ai	ue se	zioni	colle	gate;	pern	nette I	a tra	islazione Vb' = 0 Pb' = 0	recipr	oca
ل آھ	راه		lungo	ia dii	rezioi	ie ort	ogon	ale a	ırass	e. Le c	cona	ızıon	1 sonc): J V	ß -	JB' = 0		
	Z	Ge↓	~) φ	a - (Pa' = 0		
10/6	16 7														0	0 9		
INC		l	1 1 *	TER				F 1			1		1 1			- 11 -		
A M	CA P	ra—														ollegate.		
KT 🕏	<u></u> }_	-								e di p				· (\(\sigma_{\text{\tin}\text{\ti}\\\ \text{\text{\text{\text{\text{\text{\text{\text{\te}\titt{\text{\text{\text{\text{\text{\text{\text{\text{\text{\tett{\text{\text{\text{\text{\text{\text{\text{\texi}\text{\text{\texi{\text{\text{\texi}\text{\text{\text{\texi}\text{\text{\text{\texi}\text{\text{\texi}\text{\text{\texi}\text{\text{\text{\tetx{\texi}\text{\texi{\texi{\texi{\texi{\texi{\texi{\texi}\texi{\texi{\texi{\texi{\texi{\texi{\texi{\texi}\texi{\texi{\texi{\texi}\ti}\\\ \ti}\texi{\texi{\texi{\texi{\texi{\texi{\texi{\ti	B –	JB' = 0		
8	Β, ₩	11	7					1		ques				- / w	SB-	WB' = 5	-	
EX	- IR	Y	C	onsid	erate	come	e un i	ınıco	TKO	NCO 1	ד וע T	KAVE	5.	14	0 -	9B' = 0		
S	-1	-												 \ 	ט	'0 - 0		



Significa forse che la molteplicità totale del vincolo vale 6? Assolutamente no. Se notiamo attentamente, delle sei condizioni scritte solo quattro sono linearmente indipendenti.

Se
$$V = V' = V''$$
 pono ricavare che: $V = V''$ (bastano le prime due) +

Se $W = W' = W'''$ pono ricavare che: $W = W'''$ (bastano le prime due) =

Per ogni trave aggiuntiva: $M = L + \{V''' = V'''\} = G$
 $M = L$
 $M = L$
 $M = L$
 $M = L$

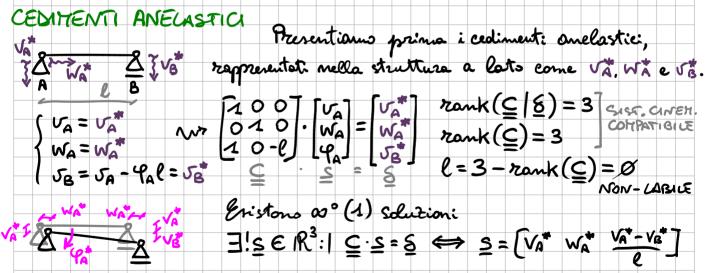
CEDITENTI VINCOLARI

Nella realtà avremo a che fare con vincoli imperfetti, che possono esibire CEDIMENTI e dunque ammettere spostamenti (seppur in maniera limitata) che normalmente dovrebbero sopprimere.

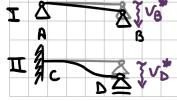
Distinguiamo tra cedimenti elastici e anelastici:

- Cedimenti elastici: i cedimenti non sono noti (non dati dalla traccia del problema), ma funzione delle reazioni vincolari (dunque dei carichi applicati); la relazione tra reazione vincolare e deformazione del vincolo segue la legge di Hooke; sono rappresentati con una molla di rigidezza k applicata al vincolo;
- Cedimenti anelastici: i cedimenti sono noti (dati dalla traccia del problema e presumo misurati sperimentalmente) e indipendenti dalle reazioni vincolari.

In seguito a cedimento vincolare, la labilità della struttura si considera uguale a quella della stessa sotto ipotesi di vincoli perfetti: pur presentando cedimenti una struttura non-labile rimarrà non-labile.



NOTA: in seguito al cedimento anelastico, la nuova configurazione ha lo stesso grado di labilità della config. indeformata; in questo caso, anche a seguito di cedimento la struttura resta non-labile.



Caro di struttura iperstatica (i=1):

In seguito a cedimento anelastico, la struttura isostatica non si deforma perché può semplicemente trovare una nuova configurazione stabile. Per le strutture iperstatiche, è necessario un ulteriore studio poiché può capitare sia che la struttura non si deformi (caso I, trave AB), sia che la struttura invece si deformi necessariamente (caso II, trave CD).

