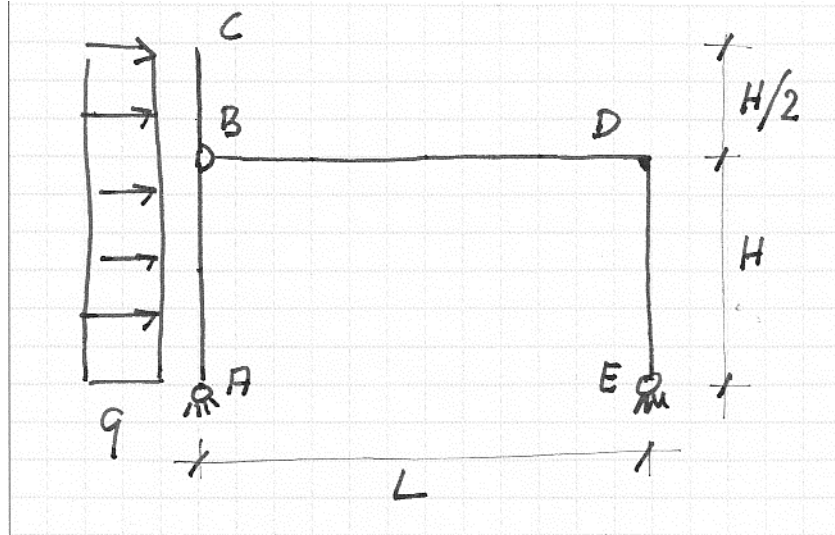


**TECNICA DELLE COSTRUZIONI**  
**PROVA SCRITTA DEL 6 FEBBRAIO 2013**

Nome \_\_\_\_\_ Cognome \_\_\_\_\_ matricola \_\_\_\_\_

Note	Giudizio
	buono
	sufficiente
	insufficiente



**DATI:**

$L = 12.00 \text{ m}$                        $H = 6.00 \text{ m}$   
 $q = 4.0 \text{ kN/m}$   
 $EJ = \text{rigidezza flessionale} = \text{costante}$   
 $EA = \text{rigidezza assiale} = \infty$

L'Allievo risolve la struttura con metodo a scelta, traccia i diagrammi quantitativi e in scala delle azioni interne (M, V, N) e la deformata qualitativa.



Le barriere antirumore che si installano lungo vie di comunicazione rumorose in prossimità dei centri abitati sono solitamente sostenute da mensole incastrate a terra.

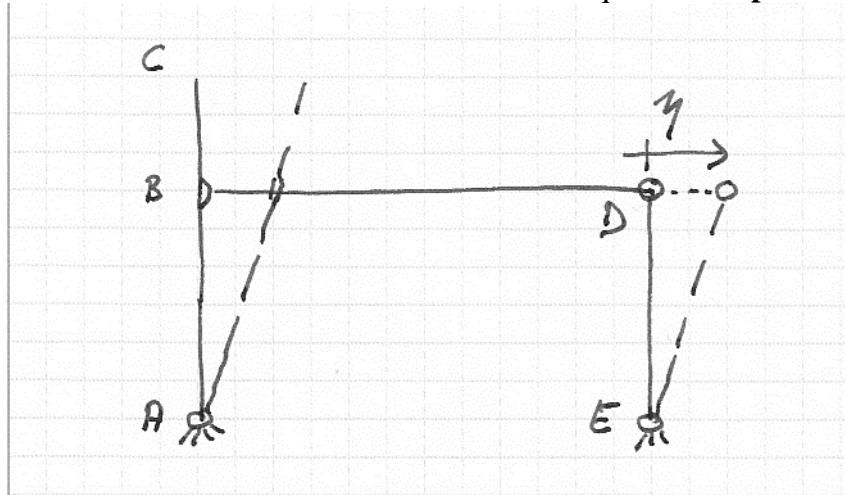
Se però la loro altezza è elevata (come nel caso raffigurato) il momento d'incastro richiederebbe opere di fondazione troppo ingombranti e onerose. Si ricorre in tal caso ad una struttura affiancata di sostegno

che scavalca l'infrastruttura da isolare. Le fondazioni quindi sono chiamate a sostenere solamente delle forze verticali ed orizzontali.

Il tema assegnato schematizza il comportamento della struttura di sostegno illustrata nella fotografia di sinistra soggetta alla pressione orizzontale del vento.

**Analisi cinematica**

L'analisi cinematica prevede di inserire una cerniera nei nodi, ove non già presente, e si evidenzia solo lo spostamento orizzontale del traverso. La struttura è dunque a **nodi spostabili**.



**Risoluzione della struttura isostatica**

È evidente che la struttura data è isostatica (arco a 3 cerniere) e può essere risolta ricorrendo alle equazioni canoniche dell'equilibrio, come di seguito indicato per la determinazione delle reazioni vincolari.

equilibrio asta AC intorno a B

$$H_A := \frac{1}{H} \cdot \left( q \cdot H \cdot \frac{H}{2} - q \cdot \frac{H}{2} \cdot \frac{H}{4} \right) \quad H_A = 9 \text{ kN}$$

equilibrio intera struttura intorno ad A

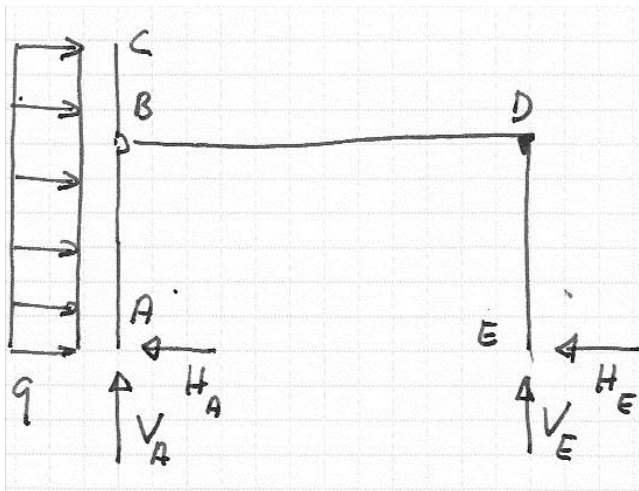
$$V_E := \frac{1}{L} \cdot q \cdot \left( \frac{3}{2} \cdot H \right) \cdot \left( \frac{3}{4} \cdot H \right) \quad V_E = 13.5 \text{ kN}$$

equilibrio intera struttura alla traslazione orizzontale

$$H_E := q \cdot \frac{3}{2} \cdot H - H_A \quad H_E = 27 \text{ kN}$$

equilibrio intera struttura alla traslazione verticale

$$V_A := -V_E \quad V_A = 13.5 \text{ kN}$$



**Metodo risolutivo.**

È comunque possibile risolvere la struttura con il metodo degli spostamenti (MdS) dove le incognite sono la rotazione del nodo D e lo spostamento orizzontale del traverso.

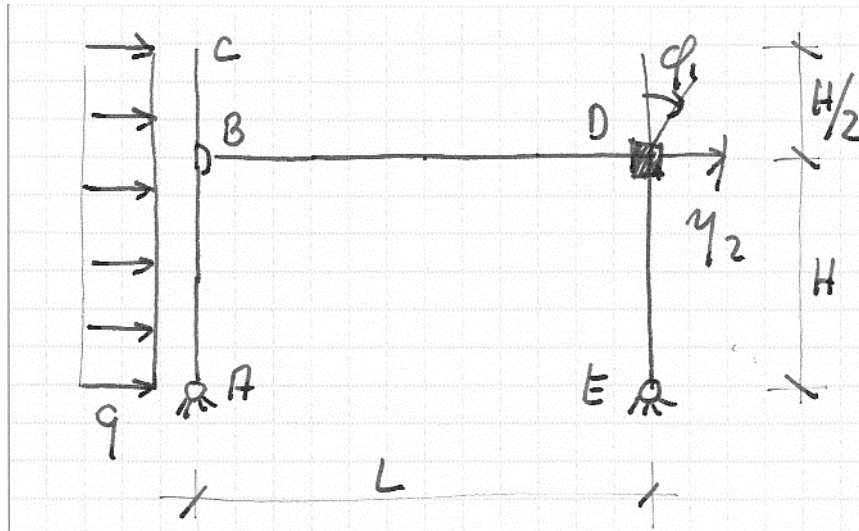
**Struttura di servizio.**

La struttura di servizio prescelta è geometricamente determinata. Il sistema risolutivo è dato dal sistema di equazioni di equilibrio alla rotazione del nodo D ed alla traslazione orizzontale del traverso.

$$m_{11} \cdot \phi_1 + m_{12} \cdot \eta_2 + m_{10} = 0$$

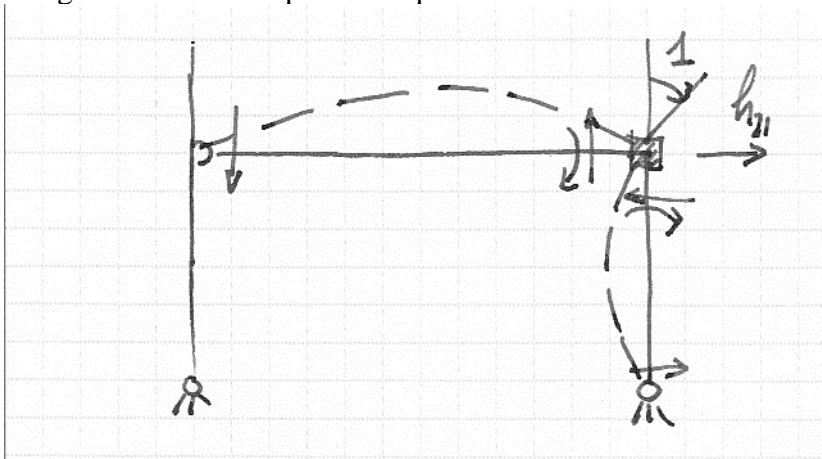
$$h_{21} \cdot \phi_1 + h_{22} \cdot \eta_2 + h_{20} = 0$$

**TECNICA DELLE COSTRUZIONI**  
**PROVA SCRITTA DEL 6 FEBBRAIO 2013**



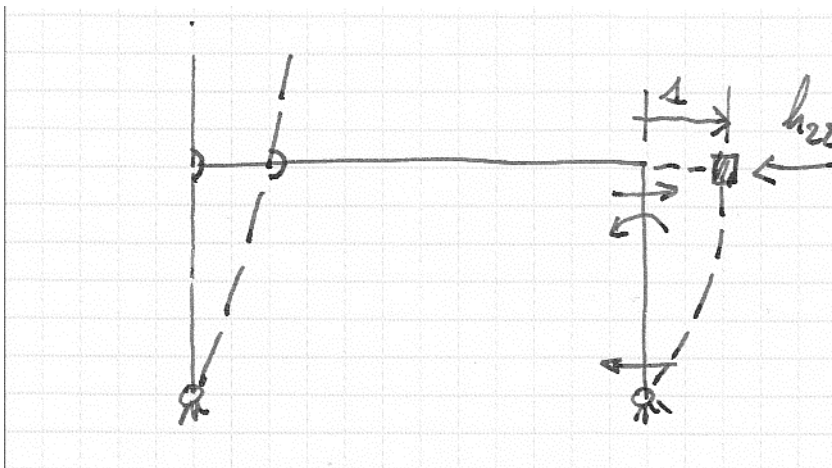
**Calcolo rigidzze**

Vengono calcolate imponendo spostamenti unitari.



$$m_{11} := \frac{3 \cdot EJ}{L} + \frac{3 \cdot EJ}{H}$$

$$h_{21} := -\frac{3 \cdot EJ}{H^2}$$



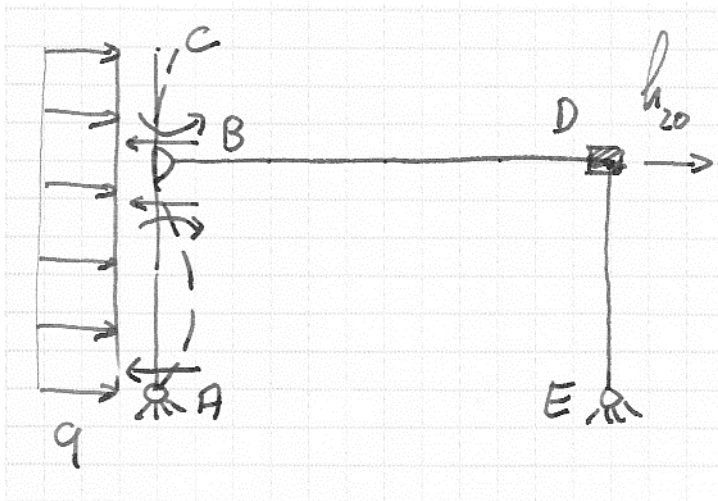
$$m_{12} := -\frac{3 \cdot EJ}{H^2}$$

$$h_{22} := \frac{3 \cdot EJ}{H^3}$$

**Calcolo termini noti**

Vengono calcolati applicando le azioni previste e mantenendo le incognite identicamente nulle:  $\phi_1 = \eta_2 = 0$

**TECNICA DELLE COSTRUZIONI**  
**PROVA SCRITTA DEL 6 FEBBRAIO 2013**



$$m_{10} := 0$$

dall'equilibrio dell'asta ABC intorno ad A

$$h_{20} := -\left[ \frac{1}{H} \cdot \left( q \cdot \frac{3}{2} \cdot H \cdot \frac{3}{4} \cdot H \right) \right]$$

**Sistema risolvente e soluzione**

Equazioni di equilibrio alla rotazione in D ed alla traslazione del trasverso.

$$K_A := \begin{pmatrix} m_{11} & m_{12} \\ h_{21} & h_{22} \end{pmatrix}$$

$$K_B := -\begin{pmatrix} m_{10} \\ h_{20} \end{pmatrix}$$

$$X := K_A^{-1} \cdot K_B$$

$$K_A = \begin{pmatrix} 0.75 & -0.083 \\ -0.083 & 0.014 \end{pmatrix} EJ$$

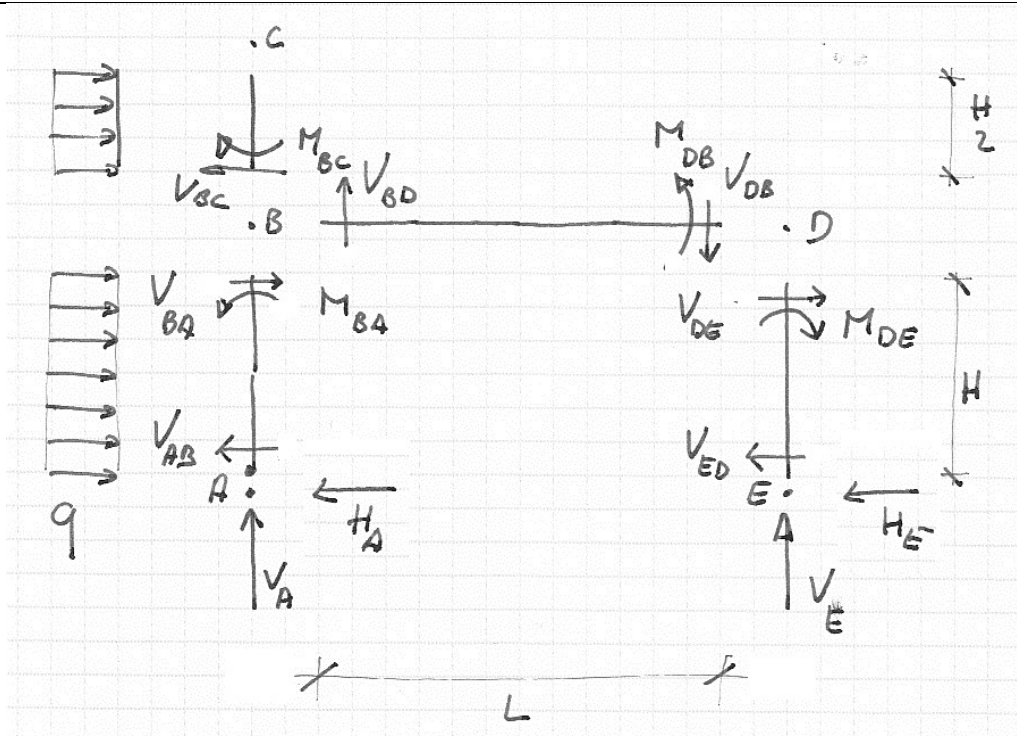
$$K_B = \begin{pmatrix} 0 \\ 27 \end{pmatrix}$$

$$X = \begin{pmatrix} 648 \\ 5.832 \times 10^3 \end{pmatrix} 1/EJ$$

$$\phi_1 = 648 \quad 1/EJ$$

$$\eta_2 = 5.832 \times 10^3 \quad 1/EJ$$

**Azioni interne nelle aste**



**TECNICA DELLE COSTRUZIONI**  
**PROVA SCRITTA DEL 6 FEBBRAIO 2013**

Asta BC -----

$$M_{BC} := -q \cdot \frac{H}{2} \cdot \frac{H}{4} \qquad M_{BC} = -18 \text{ kNm}$$

$$V_{BC} := q \cdot \frac{H}{2} \qquad V_{BC} = 12 \text{ kN}$$

$$N_{BC} := 0 \qquad N_{BC} = 0 \text{ kN}$$

ASTA AB -----

$$M_{BA} := -M_{BC} \qquad M_{BA} = 18 \text{ kNm}$$

$$V_{BA} := -\frac{M_{BA}}{H} - q \cdot \frac{H}{2} \qquad V_{BA} = -15 \text{ kN}$$

$$V_{AB} := -\frac{M_{BA}}{H} + q \cdot \frac{H}{2} \qquad V_{AB} = 9 \text{ kN}$$

$$N_{AB} := -V_A \qquad N_{AB} = 13.5 \text{ kN}$$

Punto di annullamento del taglio e momento massimo -----

$$x := \frac{V_{AB}}{(V_{AB} - V_{BA})} \cdot H \qquad x = 2.25 \text{ m}$$

$$M_{\max} := V_{AB} \cdot x - \frac{q \cdot x^2}{2} \qquad M_{\max} = 10.125 \text{ kNm}$$

ASTA ED -----

$$M_{DE} := \frac{3 \cdot EJ}{H} \cdot \phi_1 - \frac{3 \cdot EJ}{H^2} \cdot \eta_2 \qquad M_{DE} = -162 \text{ kNm}$$

$$V_{DE} := -\frac{M_{DE}}{H} \qquad V_{DE} = 27 \text{ kN}$$

$$N_{ED} := -V_E \qquad N_{ED} = -13.5 \text{ kN}$$

ASTA BD -----

$$M_{DB} := M_{DE} \qquad M_{DB} = -162 \text{ kNm}$$

$$V_{DB} := \frac{M_{DB}}{L} \qquad V_{DB} = -13.5 \text{ kN}$$

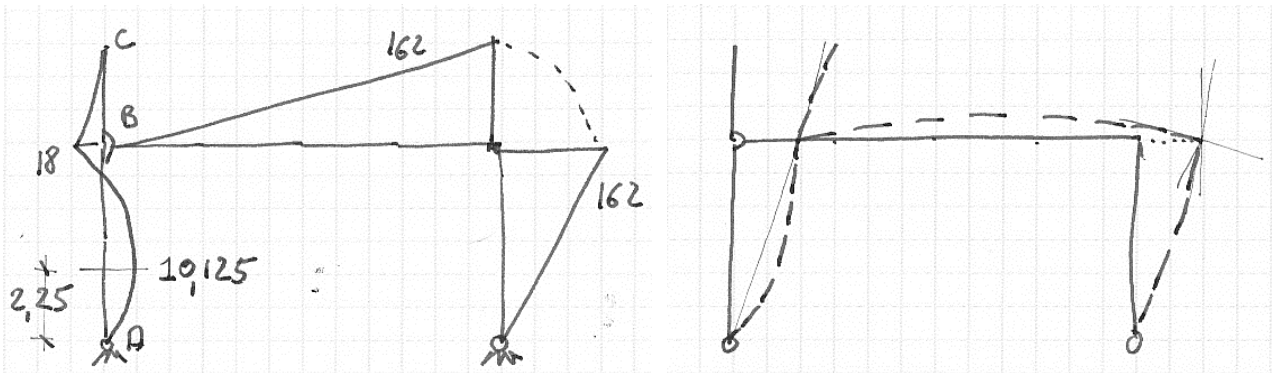
$$N_{DB} := -V_{DE} \qquad N_{DB} = -27 \text{ kN}$$

**TECNICA DELLE COSTRUZIONI**  
**PROVA SCRITTA DEL 6 FEBBRAIO 2013**

**Diagrammi**

**Momento flettente e deformata qualitativa**

Momenti disegnati dalla parte delle fibre tese



**Taglio e Azione Assiale**

Tagli positivi se provocano un angolo di scorrimento orario, azioni assiali positive se di trazione.

