

La lezione è stata registrata ed è reperibile all'indirizzo:  
<https://unica.adobeconnect.com/pcazldilftd8/>

## CALCOLO DELLE AZIONI INTERNE IN PRESENZA DI CARICHI DISTRIBUITI

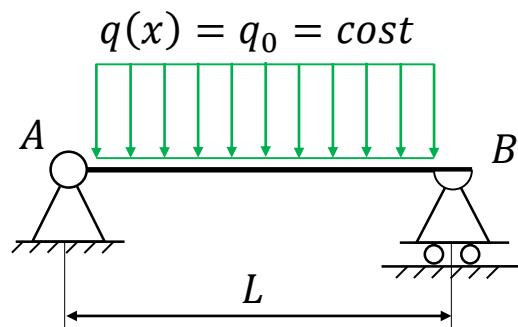
Se sulla struttura agiscono carichi distribuiti, esistono due metodi per calcolare le azioni interne.

Il primo, detto “*metodo diretto*” è molto simile al metodo tradizionale già esaminato e verrà illustrato attraverso un esempio;

il secondo, detto “*metodo differenziale*” consiste nell’estrarre dalla trave un generico elemento di lunghezza infinitesima, nel trovare le relazioni tra carichi e azioni interne ed nell’integrare sull’intera trave le equazioni differenziali risultanti attraverso una procedura che verrà tra breve illustrata.

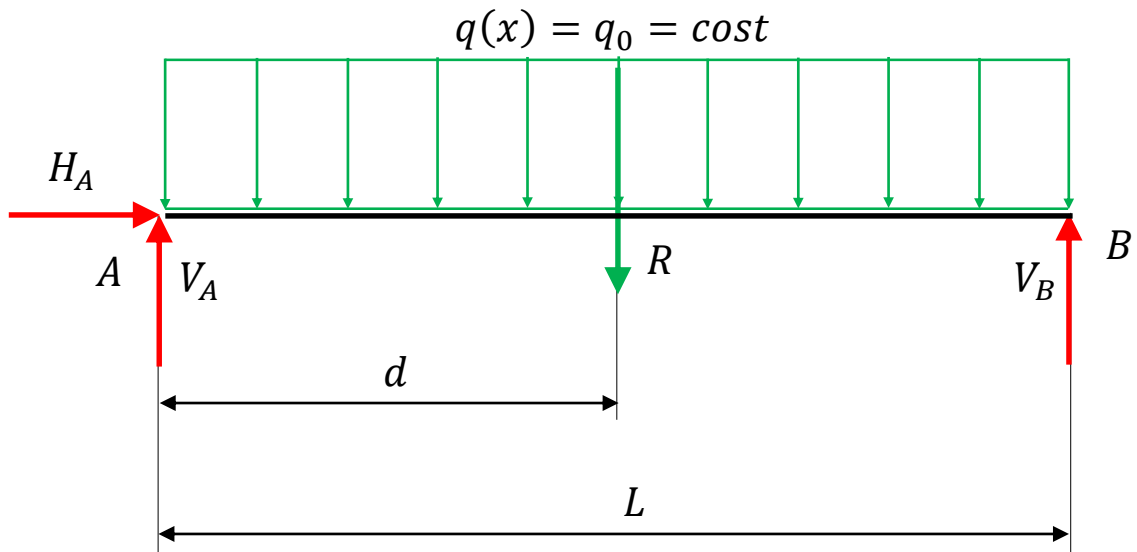
### METODO DIRETTO

Si calcolino le azioni interne della seguente trave appoggiata agli estremi e sottoposta ad un carico distribuito uniforme.



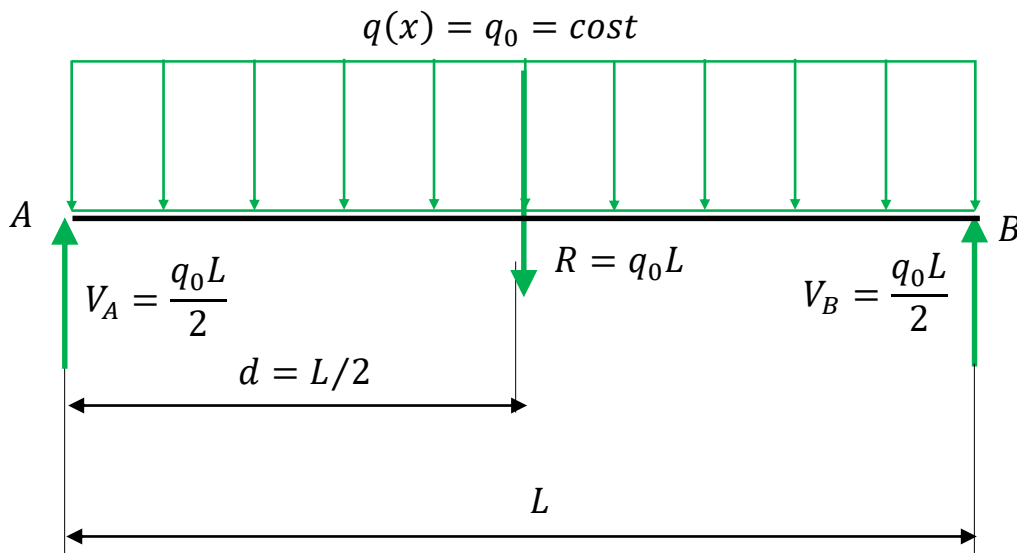
Dopo avere calcolato le reazioni vincolari, si ipotizza di eseguire un taglio in un punto generico tra la cerniera in  $A$  ed il carrello in  $B$ , si sostituiscono le azioni interne incognite e si procede alla loro stima scrivendo, per un tratto di trave, le equazioni cardinali della statica.

### Calcolo delle reazioni vincolari



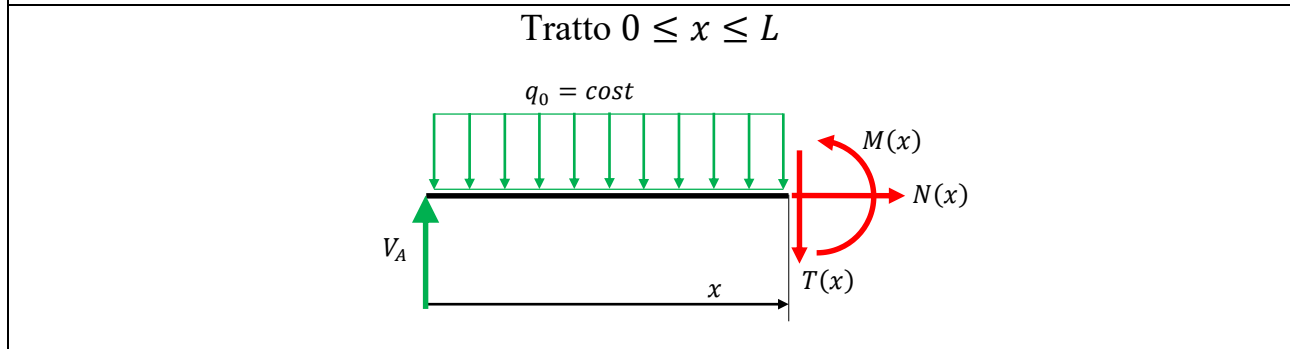
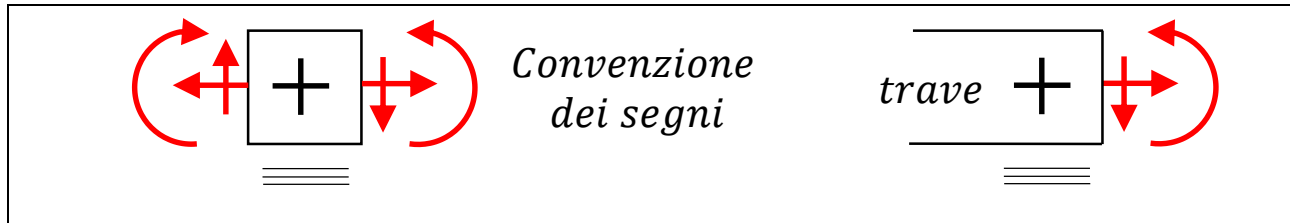
Il calcolo delle reazioni vincolari è stato già descritto nei capitoli precedenti e non verrà qui ripetuto: si riportano solo i risultati finali.

$$R = q_0 L \quad ; \quad d = \frac{L}{2} \quad ; \quad H_A = 0 \quad V_A = V_B = \frac{q_0 L}{2}$$

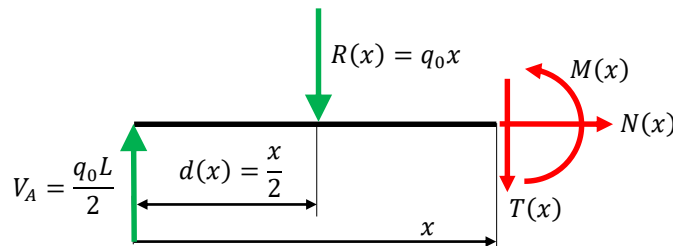


### Calcolo delle azioni interne con il metodo diretto

Si stabilisce un sistema di riferimento e una convenzione dei segni; si procede ipotizzando un taglio e sostituendo le azioni interne incognite.



Si sostituisce il carico distribuito con la propria risultante  $R(x)$ :



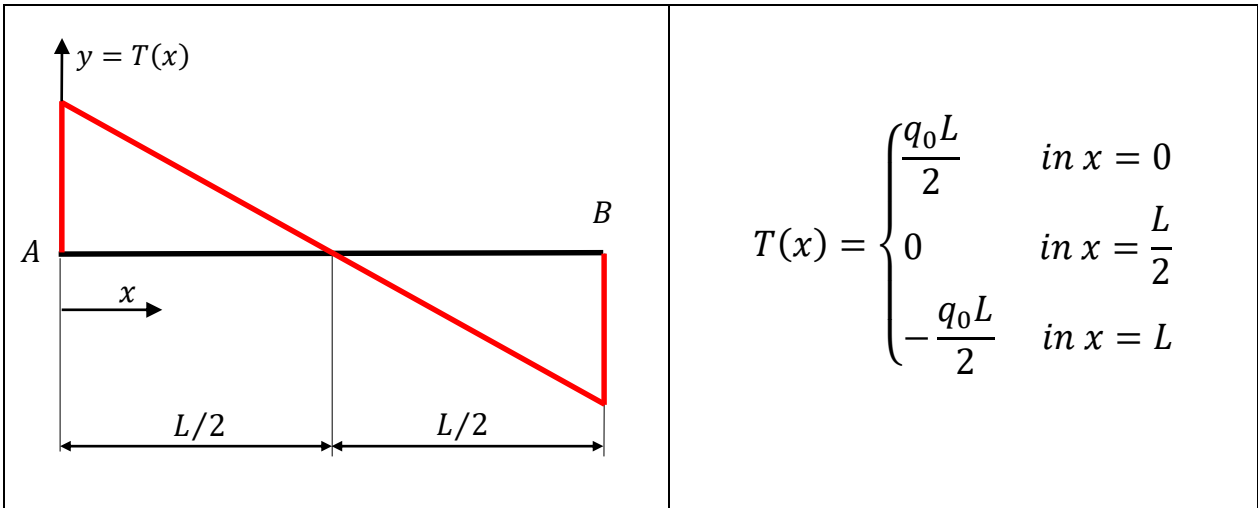
Si scrivono le equazioni cardinali della statica:

$$\begin{cases} \sum F_x = N(x) = 0 \\ \sum F_y = V_A - R(x) - T(x) = 0 \\ \sum_x M_z = M(x) + R(x)[x - d(x)] - V_A x = 0 \end{cases}$$

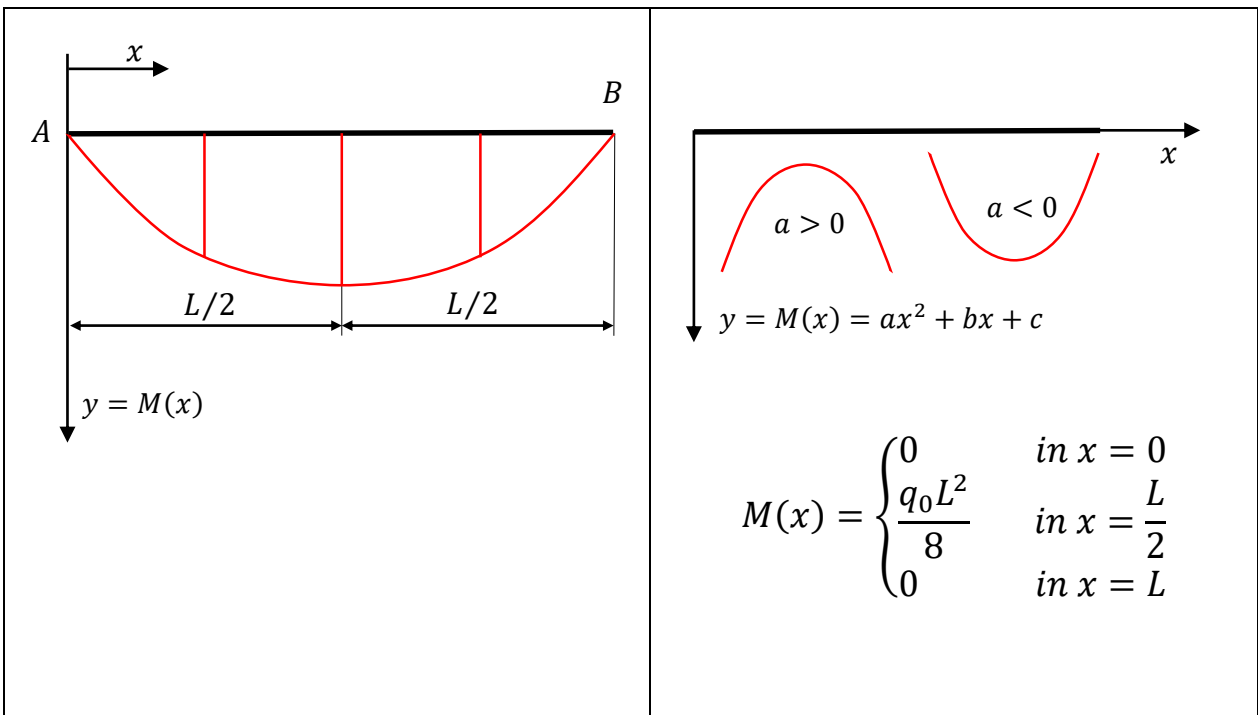
Quando il carico distribuito è uniforme, cioè quando:  $q(x) = q_0 = cost$ , la risultante vale  $R(x) = q_0 x$  ed è disposta in  $d(x) = \frac{x}{2}$ ; sostituendo si ottiene:

$$\begin{cases} N(x) = 0 \\ T(x) = V_A - R(x) = \frac{q_0 L}{2} - q_0 x = q_0 \left( \frac{L}{2} - x \right) \\ M(x) = V_A x - R(x)[x - d(x)] = \frac{q_0 L}{2} x - q_0 x \left( x - \frac{x}{2} \right) = \frac{q_0}{2} (-x^2 + Lx) \end{cases}$$

Si osserva che l'andamento del taglio è rettilineo e che si annulla in  $x = \frac{L}{2}$ .

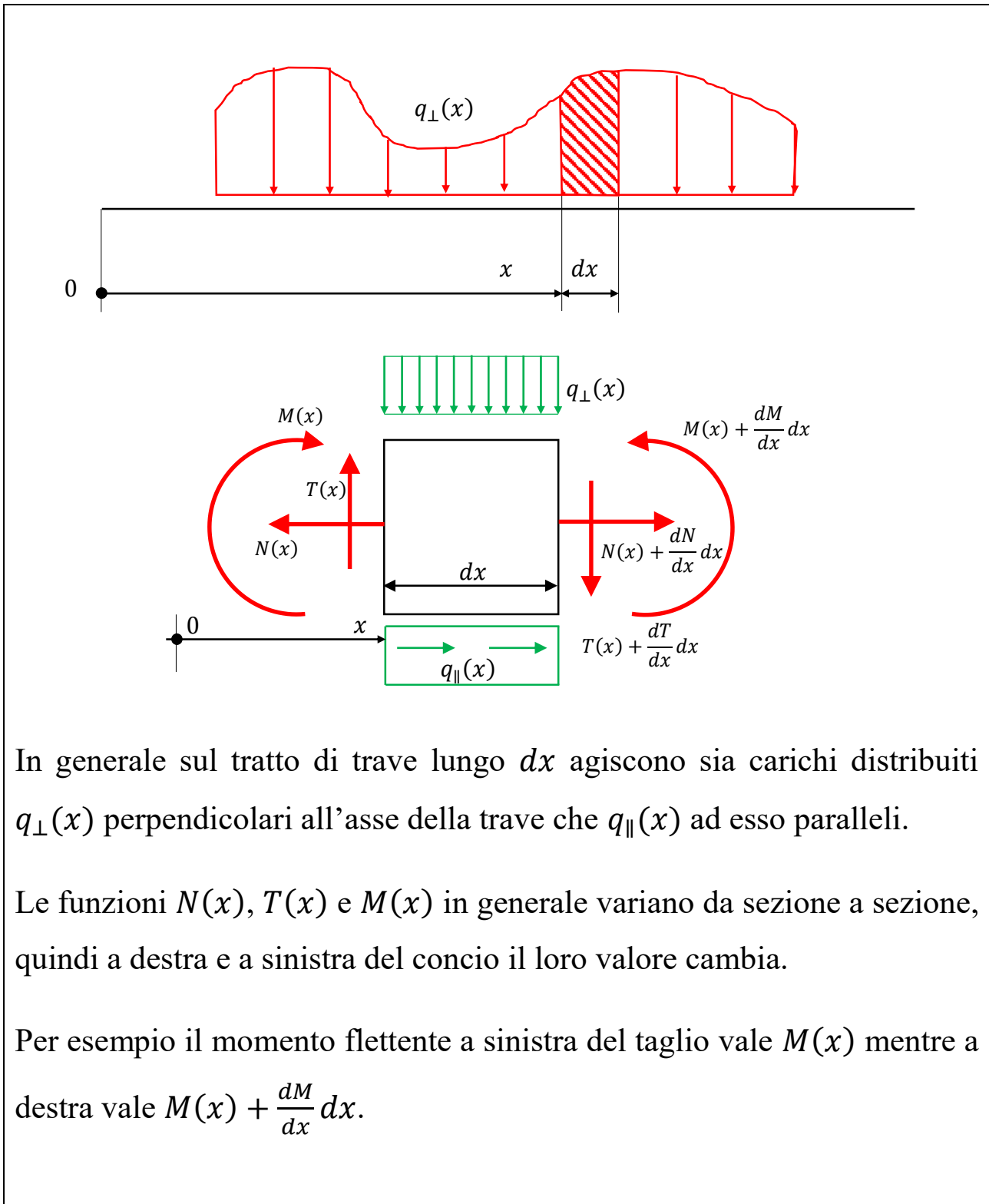


Si osserva che l'andamento del momento flettente è **parabolico**, che la sua **concavità è negativa**, che in mezzzeria c'è un punto di **stazionarietà** dove la funzione raggiunge il suo valore massimo **positivo**.



### Metodo differenziale

Si estrae dalla trave un generico elemento di lunghezza infinitesima caricato da una forza distribuita e si trovano le relazioni tra carichi e azioni interne. Dopo di che le equazioni differenziali vengono integrate sull'intera trave.



In generale sul tratto di trave lungo  $dx$  agiscono sia carichi distribuiti  $q_{\perp}(x)$  perpendicolari all'asse della trave che  $q_{\parallel}(x)$  ad esso paralleli.

Le funzioni  $N(x)$ ,  $T(x)$  e  $M(x)$  in generale variano da sezione a sezione, quindi a destra e a sinistra del concio il loro valore cambia.

Per esempio il momento flettente a sinistra del taglio vale  $M(x)$  mentre a destra vale  $M(x) + \frac{dM}{dx} dx$ .

Si scrivono le equazioni cardinali della statica:

$$\begin{cases} \sum F_x = \left[ N(x) + \frac{dN}{dx} dx \right] + q_{\parallel}(x) dx - N(x) = 0 \\ \sum F_y = T(x) - q_{\perp}(x) dx - \left[ T(x) + \frac{dT}{dx} dx \right] = 0 \\ \sum_{dx} M_z = \left[ M(x) + \frac{dM}{dx} dx \right] - M(x) + q_{\perp}(x) dx \frac{dx}{2} - T(x) dx = 0 \end{cases}$$

Sviluppando e semplificando si ottiene:

$$\begin{cases} \frac{dN}{dx} = -q_{\parallel}(x) \\ \frac{dT}{dx} = -q_{\perp}(x) \\ \frac{dM}{dx} = T(x) - q_{\perp}(x) \frac{dx}{2} \end{cases}$$

Nella terza equazione è possibile trascurare l'ultimo termine perché, a differenza dei primi due, contiene un quantità infinitesima. In definitiva si ottiene:

$$\begin{cases} \frac{dN}{dx} = -q_{\parallel}(x) \\ \frac{dT}{dx} = -q_{\perp}(x) \\ \frac{dM}{dx} = T(x) \end{cases}$$

**I segni dipendono dalle convenzioni adottate.**

Se si esegue la derivata rispetto ad  $x$  della terza equazione si ottiene:

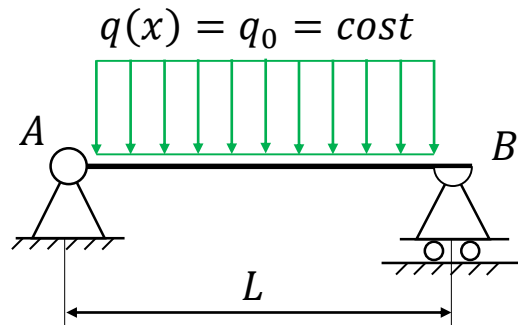
$$\frac{d^2 M}{dx^2} = \frac{dT}{dx} = -q_{\perp}(x)$$

Ottenute queste equazioni differenziali, è possibile integrarle lungo la trave per il calcolo delle azioni interne.

## METODO DIFFERENZIALE

### 1° ESEMPIO

Si calcolino le azioni interne della seguente trave appoggiata agli estremi e sottoposta ad un carico distribuito uniforme.



Calcolate le reazioni vincolari, si integrano le equazioni differenziali viste precedentemente.

#### Azione normale

In questo esempio  $q_{\parallel}(x) = 0$ , di conseguenza si ottiene:

$$\frac{dN}{dx} = -q_{\parallel}(x) = 0 \quad \text{da cui} \quad N(x) = \text{cost}$$

Poiché non agiscono carichi orizzontale,  $H_A = 0$  e l'azione normale è ovunque nulla.

#### Azione di taglio

L'equazione da integrare è la seguente:

$$\frac{dT}{dx} = -q_{\perp}(x) = -q_0$$

da cui  $T(x) = -\int_0^x q_{\perp}(x)dx = -[q_0x - T(0)] = T(0) - q_0x$

Il taglio alla coordinata  $x = 0$  è uguale a  $V_A = \frac{q_0L}{2}$  quindi si ottiene:

$$T(x) = \frac{q_0L}{2} - q_0x = q_0 \left( \frac{L}{2} - x \right)$$

stesso risultato ottenuto con il metodo diretto.

## Momento flettente

L'equazione da integrare è la seguente:

$$\frac{dM}{dx} = T(x) = q_0 \left( \frac{L}{2} - x \right)$$

da cui 
$$M(x) = \int_0^x q_0 \left( \frac{L}{2} - x \right) dx = \frac{q_0 L}{2} x - \frac{q_0 x^2}{2} - M(0)$$

Nel punto A dove  $x = 0$ , il momento è nullo, di conseguenza l'equazione è la seguente:

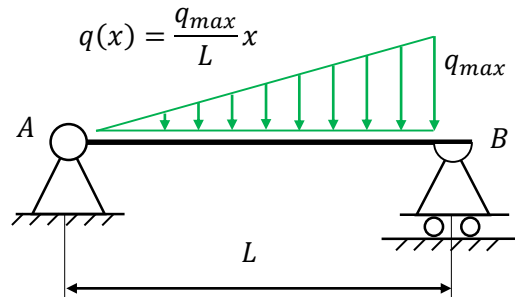
$$M(x) = \frac{q_0}{2} (-x^2 + Lx)$$

stesso risultato ottenuto con il metodo diretto.

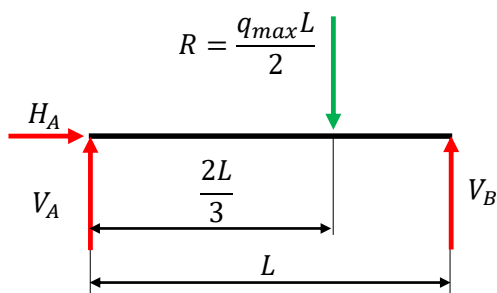


## 2° ESEMPIO

Si calcolino le azioni interne della seguente trave appoggiata agli estremi e sottoposta ad un carico distribuito crescente linearmente.



### Calcolo delle reazioni vincolari



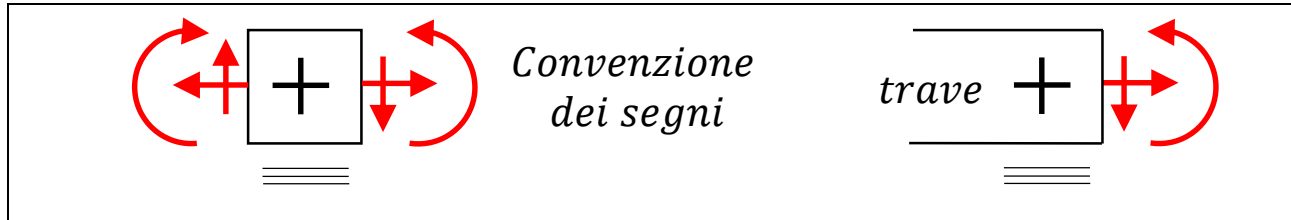
#### Equazioni cardinali della statica

$$\begin{cases} \sum F_x = H_A = 0 \\ \sum F_y = V_A + V_B - R = 0 \\ \sum_x M_z = V_B L - R \frac{2L}{3} = 0 \end{cases}$$

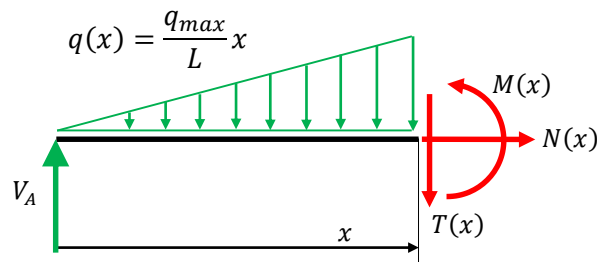
Da cui:  $H_A = 0$  ,  $V_B = \frac{2}{3}R = \frac{q_{max}L}{3}$  ,  $V_A = \frac{R}{3} = \frac{q_{max}L}{6}$

### Calcolo delle azioni interne con il metodo diretto

Si stabilisce un sistema di riferimento e una convenzione dei segni; si procede ipotizzando un taglio e sostituendo le azioni interne incognite.



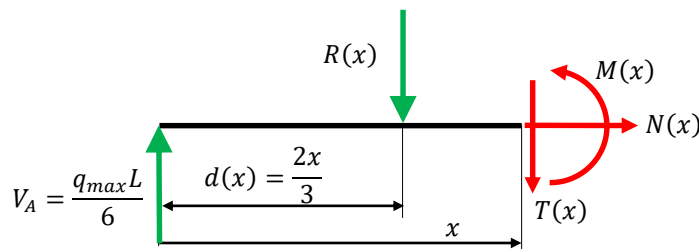
Tratto  $0 \leq x < L$



Si sostituisce il carico distribuito con la propria risultante:

$$R(x) = \frac{x \frac{q_{max}}{L} x}{2} = \frac{q_{max}}{2L} x^2$$

disposta alla coordinata  $d(x) = \frac{2}{3} x$ .



Si scrivono le equazioni cardinali della statica:

$$\left\{ \begin{array}{l} \sum F_x = N(x) = 0 \\ \sum F_y = V_A - R(x) - T(x) = 0 \\ \sum_x M_z = M(x) + R(x)[x - d(x)] - V_A x = 0 \end{array} \right.$$

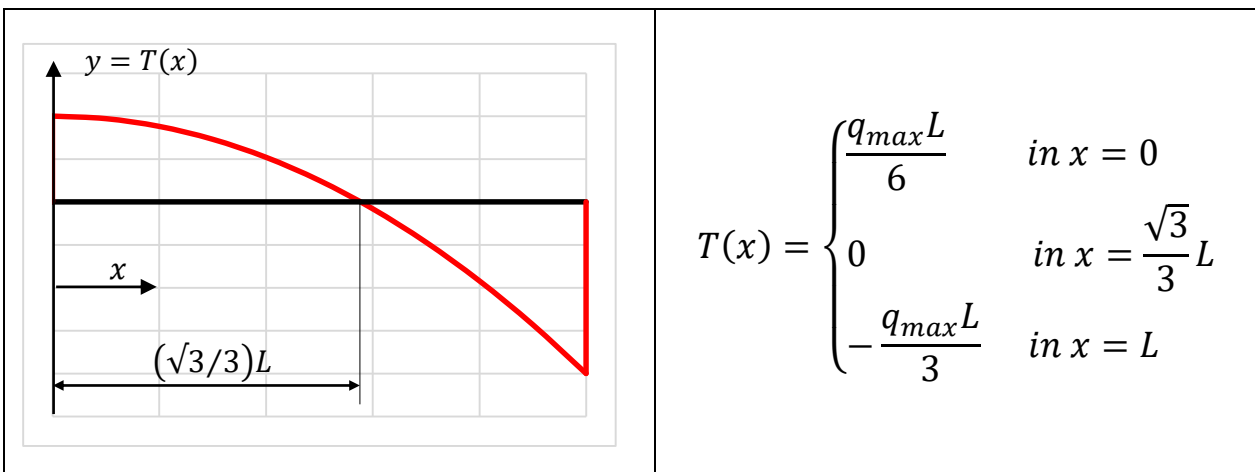
sostituendo si ottiene:

$$\begin{cases} N(x) = 0 \\ T(x) = V_A - R(x) = \frac{q_{max}L}{6} - \frac{q_{max}}{2L}x^2 = \frac{q_{max}L}{6} \left[ 1 - 3 \left( \frac{x}{L} \right)^2 \right] \\ M(x) = V_A x - R(x)[x - d(x)] = \frac{q_{max}L}{6}x - \frac{q_{max}}{2L}x^2 \left( x - \frac{2x}{3} \right) \end{cases}$$

L'andamento del taglio è **parabolico** e si annulla quando:

$$1 - 3 \left( \frac{x}{L} \right)^2 = 0 \quad \text{ovvero per} \quad x = \pm \frac{\sqrt{3}}{3}L \cong \pm 0.5574 \cdot L$$

Chiaramente il valore negativo non ha senso fisico perché la trave si trova nell'intervallo  $0 \leq x \leq L$ .

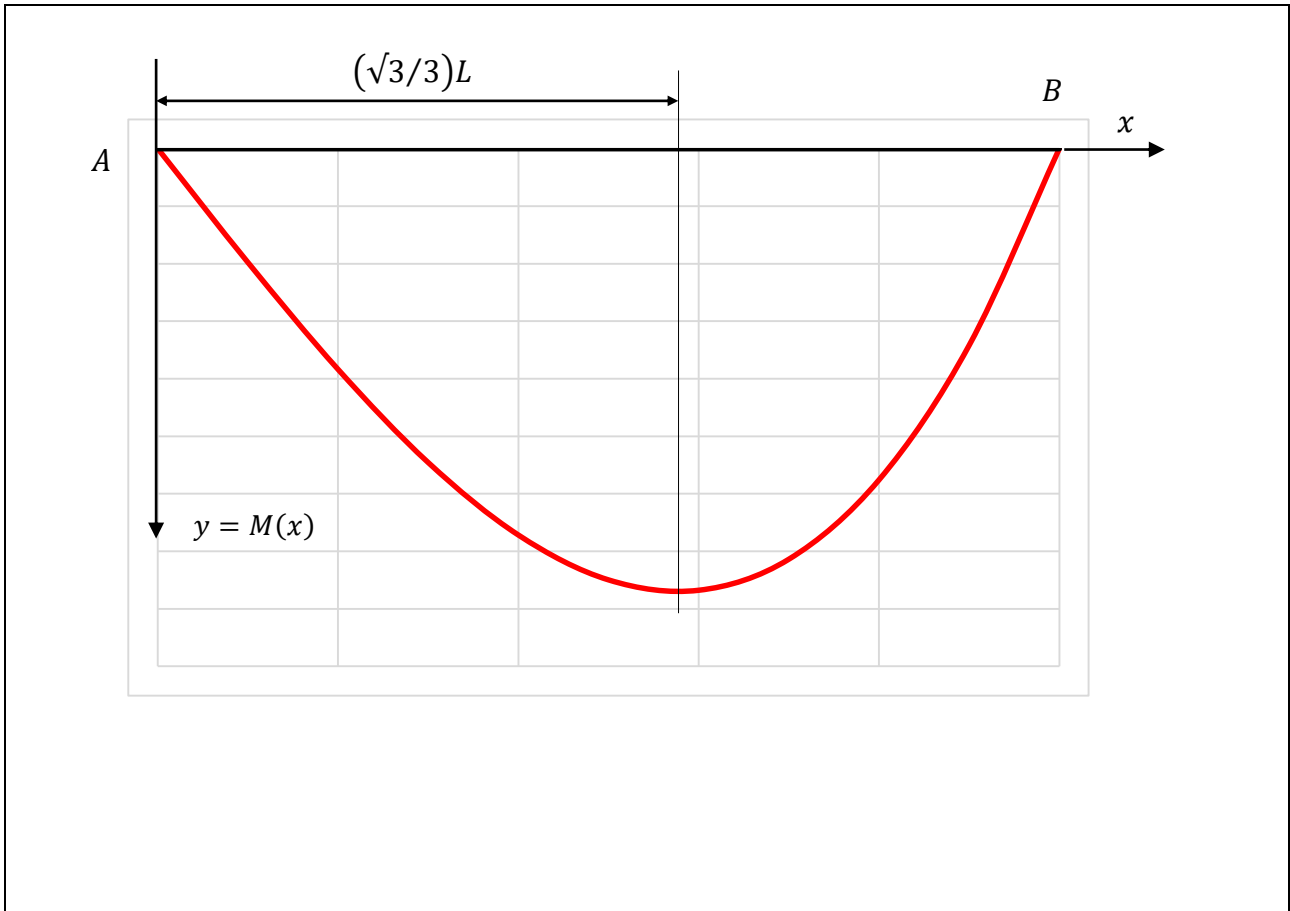


Dalla terza equazione di equilibrio si ottiene:

$$M(x) = \frac{q_{max}L}{6}x - \frac{q_{max}}{6L}x^3 = \frac{q_{max}L}{6}x \left[ 1 - \left( \frac{x}{L} \right)^2 \right]$$

Si osserva che l'andamento del momento flettente è **cubico**, che in  $x = 0$  e in  $x = L$  il suo valore è nullo e che nel suo punto di stazionarietà (dove  $T(x) = 0$ , ovvero in  $x = \frac{\sqrt{3}}{3}L$ ) il suo valore è:

$$M \left( x = \frac{\sqrt{3}}{3}L \right) = \frac{\sqrt{3}q_{max}L^2}{18} \left[ 1 - \frac{1}{3} \right] = \frac{\sqrt{3}q_{max}L^2}{27}$$



## Calcolo delle azioni interne con il metodo differenziale

Le equazioni differenziali da integrare sono le seguenti:

$$\begin{cases} \frac{dN}{dx} = -q_{\parallel}(x) \\ \frac{dT}{dx} = -q_{\perp}(x) \\ \frac{dM}{dx} = T(x) \end{cases}$$

### Azione normale

In questo esempio  $q_{\parallel}(x) = 0$ , di conseguenza si ottiene:

$$\frac{dN}{dx} = -q_{\parallel}(x) = 0 \quad \text{da cui} \quad N(x) = \text{cost}$$

Poiché non agiscono carichi orizzontale,  $H_A = 0$  e l'azione normale è ovunque nulla.

### Azione di taglio

L'equazione da integrare è la seguente:

$$\frac{dT}{dx} = -q_{\perp}(x) = -\frac{q_{max}}{L}x$$

da cui 
$$T(x) = -\int_0^x q_{\perp}(x)dx = -\left[\frac{q_{max}}{L}\frac{x^2}{2} - T(0)\right] = T(0) - \frac{q_{max}}{2L}x^2$$

Il taglio alla coordinata  $x = 0$  è uguale a  $V_A = \frac{q_{max}L}{6}$  quindi si ottiene:

$$T(x) = \frac{q_{max}L}{6} - \frac{q_{max}}{2L}x^2 = \frac{q_{max}L}{6}\left[1 - 3\left(\frac{x}{L}\right)^2\right]$$

stesso risultato ottenuto con il metodo diretto.

## Momento flettente

L'equazione da integrare è la seguente:

$$\frac{dM}{dx} = T(x) = \frac{q_{max}L}{6} \left[ 1 - 3 \left( \frac{x}{L} \right)^2 \right]$$

da cui 
$$M(x) = \int_0^x \frac{q_{max}L}{6} \left[ 1 - \frac{3x^2}{L^2} \right] dx = \frac{q_{max}L}{6} \left[ x - \frac{x^3}{L^2} \right] - M(0)$$

Nel punto A dove  $x = 0$ , il momento è nullo, di conseguenza l'equazione è la seguente:

$$M(x) = \frac{q_{max}L}{6} x \left[ 1 - \left( \frac{x}{L} \right)^2 \right]$$

stesso risultato ottenuto con il metodo diretto.