

*Facoltà di Ingegneria Civile e Industriale
Ambiente e Territorio, Sicurezza*

Scienza delle Costruzioni

Paolo Casini

Dipartimento di Ingegneria Strutturale e Geotecnica
Università di Roma *La Sapienza*

E-mail: p.casini@uniroma1.it
pagina web: www.pcasini.it/disg/sdc

Testo di riferimento:

Paolo Casini, Marcello Vasta. *Scienza delle Costruzioni*,
CittàStudi DeAgostini, 4° Edizione, 2020



SAPIENZA
UNIVERSITÀ DI ROMA



Lezione

Parte IV - Il Problema di Saint Venant

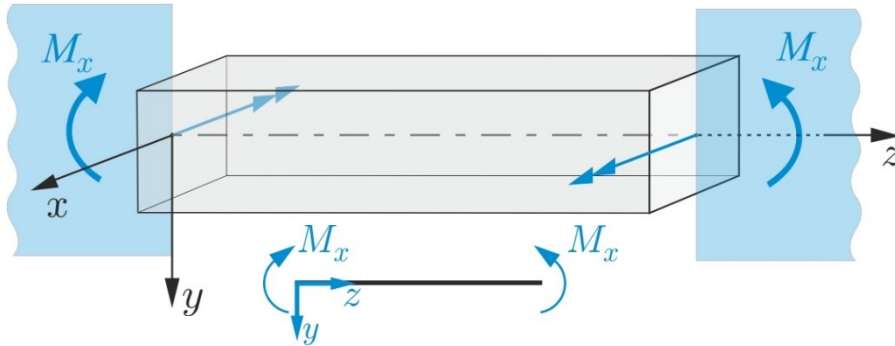
- Obiettivi, Generalità
- 1. Forza normale centrata
- **2. Flessione retta (flessione uniforme retta)**
- 3a. Flessione deviata (flessione uniforme deviata)
- 3b. Tensoflessione
- 3c. Forza normale eccentrica
- 4. Flessione e taglio (flessione non uniforme)
- 5. Torsione uniforme

2. Flessione retta (flessione uniforme) M_x (o M_y)

- **Posizione del problema**
- **Ipotesi sulla soluzione (tensioni)**
- **Formulazione analitica e soluzione**
- **Flessione retta M_y**
- **Esercizi (sito: E16, testo: §18.4-18.6)**

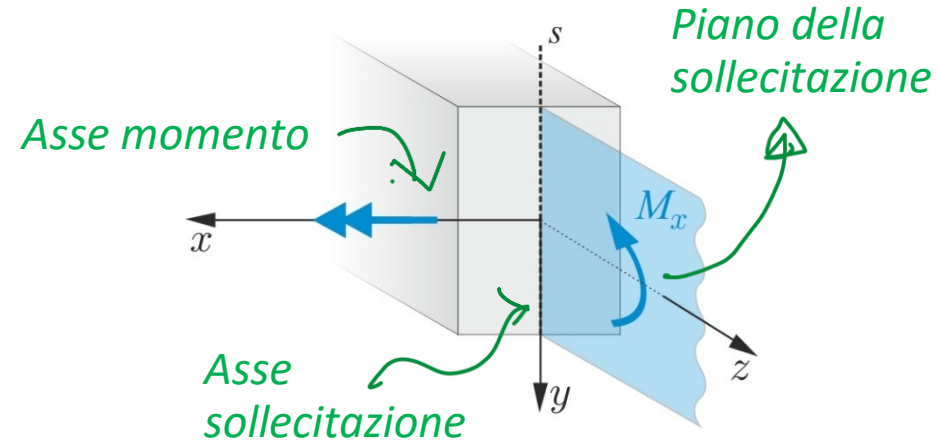
2. Flessione retta M_x

Posizione del problema

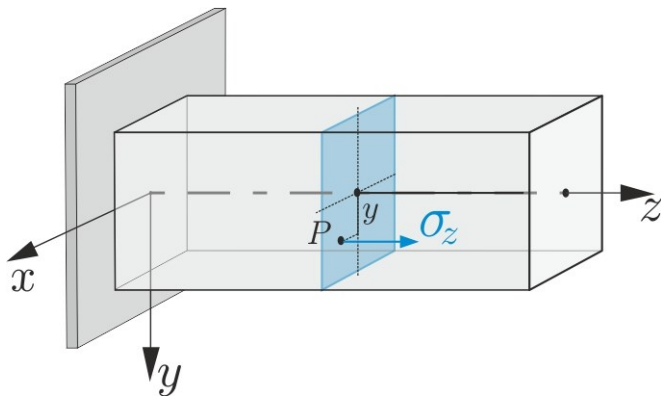


$$N = T_x = T_y = 0$$

$$M_x \neq 0, M_y = M_z = 0$$



Ipotesi sulla soluzione (tensioni)



$$\sigma_z(P) = ky$$

$$\tau_{zy}(P) = \tau_{zx}(P) = 0$$

$$T(P) = \begin{bmatrix} 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & ky \end{bmatrix}$$

$$\tau = 0$$



INCOGNITE:

Forma compatta

Incognite cinematiche

$$\mathbf{u}(P), \mathbf{E}(P)$$

Incognite statiche

$$\mathbf{T}(P)$$

Forma scalare

(sistema di riferimento locale)

Incognite cinematiche

$$u(P), v(P), w(P)$$

$$\varepsilon_x(P), \varepsilon_y(P), \varepsilon_z(P)$$

$$\gamma_{zy}(P), \gamma_{zx}(P)$$

Incognite statiche

$$\sigma_z(y) = ky$$

$$\tau_{zy}(P) = 0, \tau_{zx}(P) = 0$$

1. Problema SV: formulazione analitica

Equazioni implicite di congruenza

$$\varepsilon_x = \frac{\partial u}{\partial x}, \varepsilon_y = \frac{\partial v}{\partial y}, \varepsilon_z = \frac{\partial w}{\partial z}, \quad \gamma_{xy} = \frac{\partial u}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial x}, \quad \gamma_{xz} = \frac{\partial u}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial x}, \quad \gamma_{yz} = \frac{\partial v}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial y} + c.c.$$

Equazioni indefinite di equilibrio

$$\boldsymbol{\tau} = \tau_{zx}(x, y)\mathbf{i} + \tau_{zy}(x, y)\mathbf{j} = \mathbf{cost}_z$$

$$\operatorname{div} \boldsymbol{\tau} = -\frac{\partial \sigma_z}{\partial z}, P \in \mathcal{C}$$

$$\boldsymbol{\tau} \cdot \mathbf{n} = 0, P \in \Gamma$$

$$N = \int_{\mathcal{A}} \sigma_z dA \quad T_x = \int_{\mathcal{A}} \tau_{zx} dA \quad T_y = \int_{\mathcal{A}} \tau_{zy} dA \quad P \in \mathcal{A}$$

$$M_x = \int_{\mathcal{A}} \sigma_z y dA \quad M_y = -\int_{\mathcal{A}} \sigma_z x dA \quad M_t = \int_{\mathcal{A}} (\tau_{zy} x - \tau_{zx} y) dA$$

Legge generalizzata di Hooke

$$\varepsilon_x = -\frac{\nu}{E} \sigma_z \quad \varepsilon_y = -\frac{\nu}{E} \sigma_z \quad \varepsilon_z = \frac{1}{E} \sigma_z \quad \gamma_{zx} = \frac{1}{G} \tau_{zx} \quad \gamma_{yz} = \frac{1}{G} \tau_{zy}$$

2. Flessione retta M_x

Equazioni indefinite di equilibrio

$$\boldsymbol{\tau} = \text{cost}_z \quad \text{Verificato } \checkmark$$

$$\text{div } \boldsymbol{\tau} = -\frac{\partial \sigma_z}{\partial z} \quad \text{Verificato } \checkmark$$

$$\begin{aligned} \hookrightarrow &= \varnothing & \searrow &= \varnothing \end{aligned}$$

Soluzione ipotizzata
(tensioni)

$$\begin{aligned} \sigma_z &= ky \\ \boldsymbol{\tau} &= \mathbf{0} \end{aligned}$$

Condizioni al contorno sul mantello

$$\boldsymbol{\tau} \cdot \mathbf{n} = \mathbf{0}, P \in \Gamma \quad \text{Verificato } \checkmark$$

2. Flessione retta M_x

Soluzione ipotizzata
(tensioni)

Equazioni di equivalenza statica

$$N=T_x=T_y=0$$

$$M_x \neq 0, M_y=M_z=0$$

$$N = \int_{\mathcal{A}} \sigma_z dA = \int_{\mathcal{A}} ky dA = k \int_{\mathcal{A}} y dA = kS_x = 0 \quad \text{Verificato } \checkmark$$

$$\sigma_z = ky$$

$$\tau = 0$$

$$T_x = \int_{\mathcal{A}} \tau_{zx} dA = 0 \quad \text{Verificato } \checkmark \quad T_y = \int_{\mathcal{A}} \tau_{zy} dA = 0 \quad \text{Verificato } \checkmark$$

$$M_x = \int_{\mathcal{A}} \sigma_z y dA = \int_{\mathcal{A}} ky^2 dA = k \int_{\mathcal{A}} y^2 dA = kI_x \quad \text{Verificato se } k = \frac{M_x}{I_x} \checkmark$$

$$M_y = \int_{\mathcal{A}} \sigma_z x dA = \int_{\mathcal{A}} kxy dA = k \int_{\mathcal{A}} xy dA = kI_{xy} = 0 \quad \text{Verificato } \checkmark$$

soluzione

$$M_t = \int_{\mathcal{A}} (\tau_{zy}x - \tau_{zx}y) dA = 0 \quad \text{Verificato } \checkmark$$

$$\sigma_z = \frac{M_x}{I_x} y$$

$$\tau = 0$$

2. Flessione retta M_x

soluzione

$$\sigma_z = \frac{M_x}{I_x} y$$

$$\tau = 0$$

Legge generalizzata di Hooke

$$\varepsilon_x = \varepsilon_y = -\nu \frac{M_x}{EI_x} y \quad \varepsilon_z = \frac{M_x}{EI_x} y \quad \gamma_{zx} = 0 \quad \gamma_{zy} = 0 \quad \text{Verificate } \checkmark$$

Equazioni implicite di congruenza

$$u = -\nu \frac{M_x}{EI_x} xy + \dots \quad v = -\nu \frac{M_x}{EI_x} [z^2 + \nu(y^2 - x^2)]y + \dots \quad w = \frac{M_x}{EI_x} yz + \dots$$

Verificate \checkmark

2. Flessione retta M_x

Soluzione in forma chiusa

Spostamenti e deformazioni

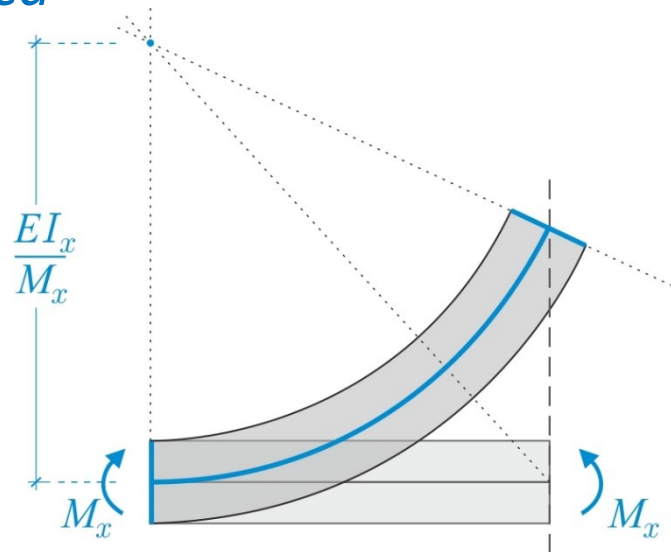
$$u = -v \frac{M_x}{EI_x} xy + \dots \quad v = -\frac{M_x}{EI_x} [z^2 + v(y^2 - x^2)]y + \dots \quad w = \frac{M_x}{EI_x} yz + \dots$$

$$\varepsilon_x = \varepsilon_y = -v \frac{M_x}{EI_x} y \quad \varepsilon_z = \frac{M_x}{EI_x} y \quad \gamma_{zx} = 0 \quad \gamma_{zy} = 0$$

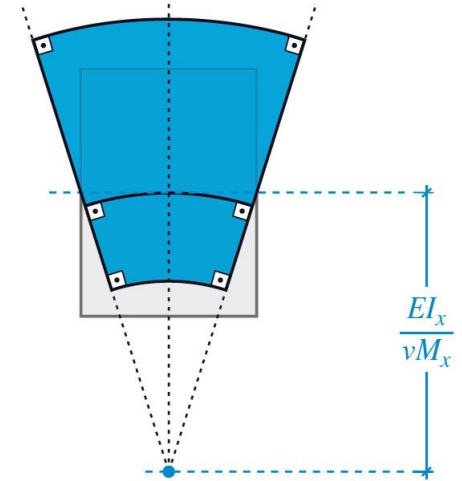
Rappresentazione grafica

VEDI TRAVE 1D

$$\chi_x = \frac{M_x}{EI_x}$$



Deformazione della sezione



2. Flessione retta M_x

Soluzione in forma chiusa

Tensioni

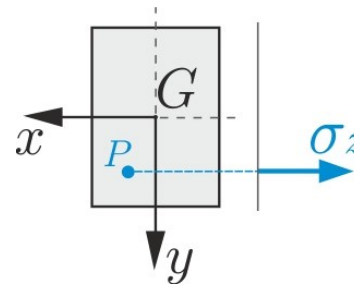
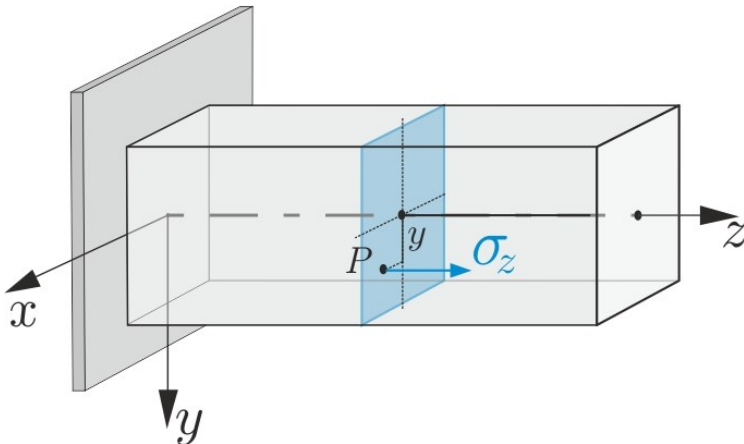
$$\sigma_z = \frac{M_x}{I_x} y$$

$$\tau_{zy} = \tau_{zx} = 0$$

$$T(P) = \begin{bmatrix} 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & \frac{M_x}{I_x} y \end{bmatrix}$$

Formula di Navier

Rappresentazione grafica



2. Flessione retta M_x

L'asse neutro è
perpendicolare
all'asse di
sollecitazione

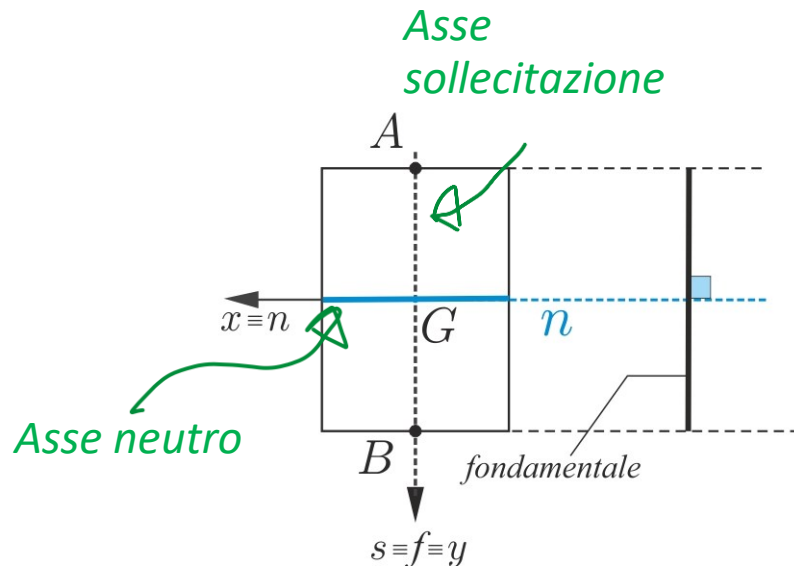
Stato tensionale

Formula di Navier

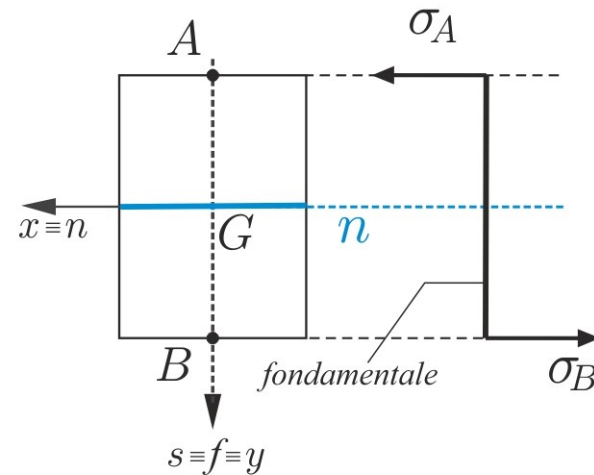
$$\sigma_z = \frac{M_x}{I_x} y$$

Asse neutro

$$\sigma_z = 0 \Rightarrow y = 0$$



$$A \equiv \left(0, -\frac{h}{2}\right) \quad B \equiv \left(0, +\frac{h}{2}\right)$$



$$\sigma_A = -\frac{M_x}{I_x} \frac{h}{2} \quad \sigma_B = +\frac{M_x}{I_x} \frac{h}{2}$$

2. Flessione retta M_x

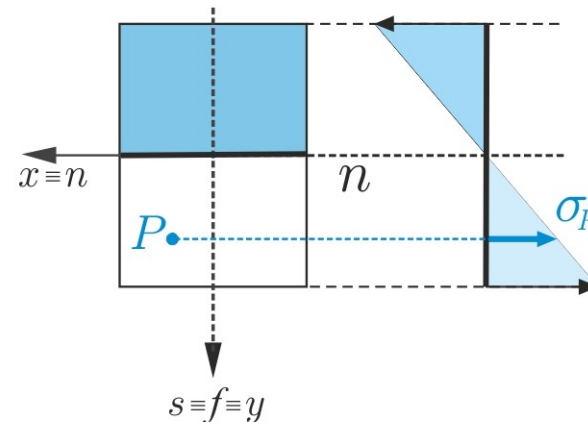
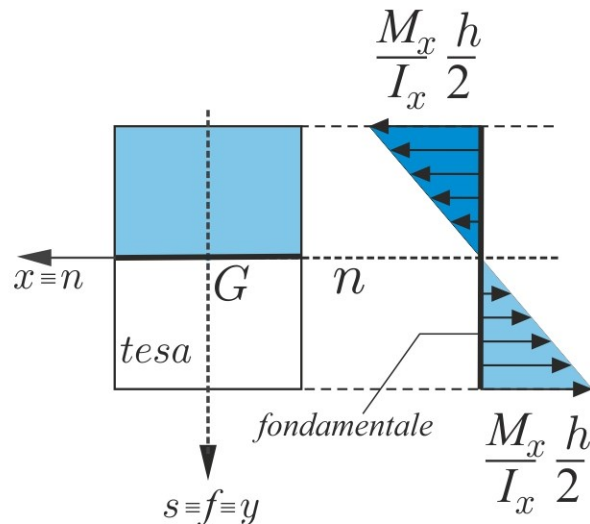
Stato tensionale

Formula di Navier

$$\sigma_z = \frac{M_x}{I_x} y$$

Asse neutro

$$\sigma_z = 0 \Rightarrow y = 0$$



2. Flessione retta M_x

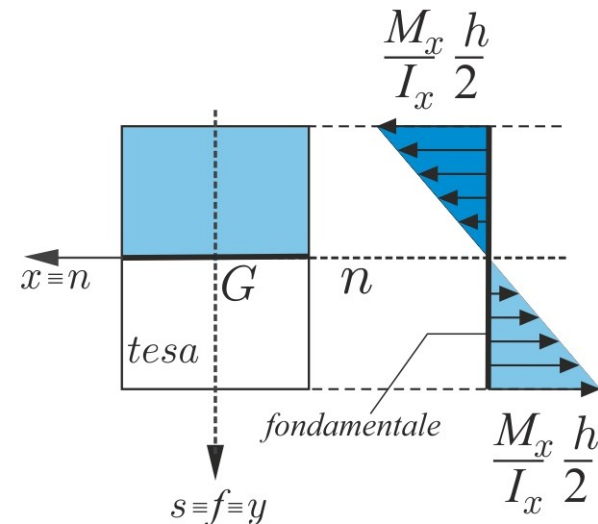
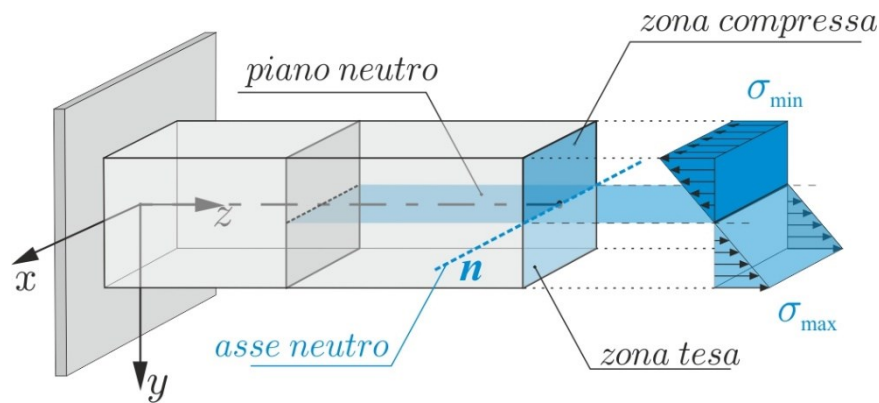
Stato tensionale

Formula di Navier

$$\sigma_z = \frac{M_x}{I_x} y$$

Asse neutro

$$\sigma_z = 0 \Rightarrow y = 0$$

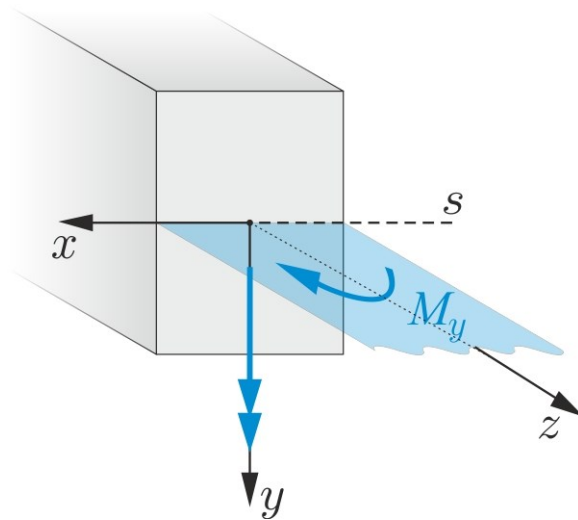


2. Flessione retta M_y

Stato tensionale

Formula di Navier

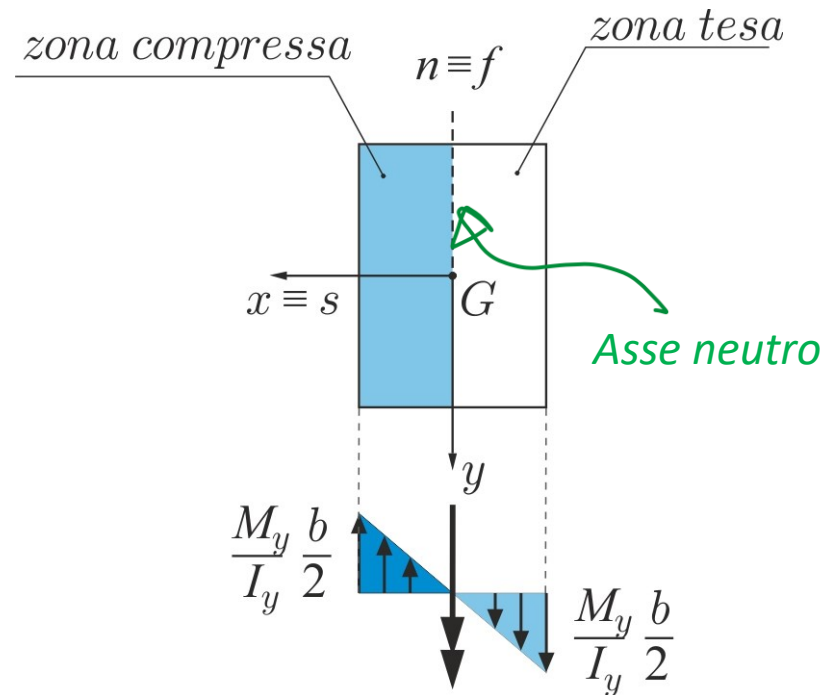
$$\sigma_z = -\frac{M_y}{I_y} x$$



Asse neutro

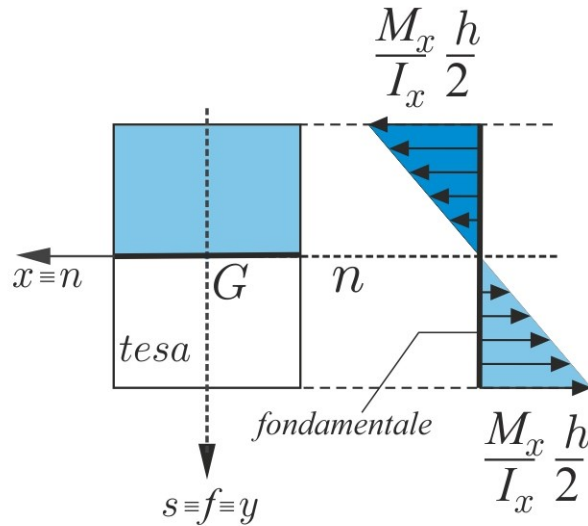
$$\sigma_z = 0 \Rightarrow x = 0$$

L'asse neutro è
perpendicolare
all'asse di
sollecitazione



2. Flessione retta: Moduli di resistenza della sezione

Flessione retta M_x



$$\sigma_{max} = \frac{M_x h}{I_x 2} = \frac{M_x}{\left(\frac{2I_x}{h}\right)} = \frac{M_x}{W_x}$$

$$\sigma_{max} = \frac{M_x}{W_x}$$

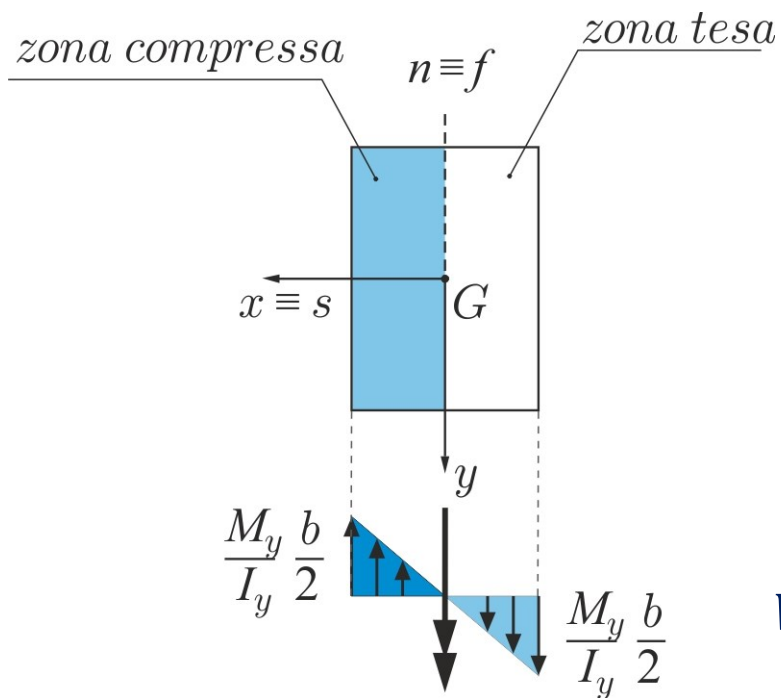
$$W_x = \frac{2I_x}{h} \quad \text{modulo di resistenza della sezione nel piano } zy [L^3]$$

Sezione rettangolare

$$W_x = \frac{1}{6} b h^2$$

2. Flessione retta: Moduli di resistenza della sezione

Flessione retta M_y



$$\sigma_{max} = \frac{M_y}{I_y} \frac{b}{2} = \frac{M_y}{\left(\frac{2I_y}{b}\right)} = \frac{M_y}{W_y}$$

$$\sigma_{max} = \frac{M_y}{W_y}$$

$$W_y = \frac{2I_y}{b}$$

modulo di resistenza della sezione
nel piano zx [L^3]

Sezione rettangolare

$$W_y = \frac{1}{6} hb^2$$