

[calculatoratoz.com](http://calculatoratoz.com)[unitsconverters.com](http://unitsconverters.com)

# Numero di connettori nei bridge Formule

[Calcolatrici!](#)[Esempi!](#)[Conversioni!](#)

Segnalibro [calculatoratoz.com](http://calculatoratoz.com), [unitsconverters.com](http://unitsconverters.com)

La più ampia copertura di calcolatrici e in crescita - **30.000+ calcolatrici!**  
Calcola con un'unità diversa per ogni variabile - **Nella conversione di unità costruita!**  
La più ampia raccolta di misure e unità - **250+ misurazioni!**

Sentiti libero di CONDIVIDERE questo documento con i tuoi amici!

*[Si prega di lasciare il tuo feedback qui...](#)*



## Lista di 29 Numero di connettori nei bridge Formule

### Numero di connettori nei bridge ↗

#### 1) Area concreta effettiva data la forza nella soletta ↗

$$\text{fx } A_{\text{concrete}} = \frac{P_{\text{on slab}}}{0.85 \cdot f_c}$$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

$$\text{ex } 19215.69 \text{mm}^2 = \frac{245 \text{kN}}{0.85 \cdot 15 \text{MPa}}$$

#### 2) Area di rinforzo longitudinale data la forza in lastra ai massimi momenti negativi ↗

$$\text{fx } A_{\text{st}} = \frac{P_{\text{on slab}}}{f_y}$$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

$$\text{ex } 980 \text{mm}^2 = \frac{245 \text{kN}}{250 \text{MPa}}$$

#### 3) Area totale della sezione in acciaio data la forza in lastra ↗

$$\text{fx } A_{\text{st}} = \frac{P_{\text{on slab}}}{f_y}$$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

$$\text{ex } 980 \text{mm}^2 = \frac{245 \text{kN}}{250 \text{MPa}}$$

#### 4) Fattore di riduzione dato il numero di connettori nei ponti ↗

$$\text{fx } \Phi = \frac{P_{\text{on slab}}}{N \cdot S_{\text{ultimate}}}$$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

$$\text{ex } 0.816667 = \frac{245 \text{kN}}{15.0 \cdot 20.0 \text{kN}}$$



## 5) Fattore di riduzione dato il numero minimo di connettori nei ponti ↗

$$fx \quad \Phi = \frac{P_{on\ slab} + P_3}{S_{ultimate} \cdot N}$$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

$$ex \quad 0.85 = \frac{245kN + 10kN}{20.0kN \cdot 15.0}$$

## 6) Forza nella lastra ai massimi momenti negativi data la resistenza allo snervamento dell'acciaio di rinforzo ↗

$$fx \quad P_{on\ slab} = A_{st} \cdot f_y$$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

$$ex \quad 245kN = 980mm^2 \cdot 250MPa$$

## 7) Forza nella lastra data l'area totale della sezione in acciaio ↗

$$fx \quad P_{on\ slab} = A_{st} \cdot f_y$$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

$$ex \quad 245kN = 980mm^2 \cdot 250MPa$$

## 8) Forza nella soletta ai massimi momenti negativi dato il numero minimo di connettori per i ponti ↗

$$fx \quad P_3 = N \cdot \Phi \cdot S_{ultimate} - P_{on\ slab}$$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

$$ex \quad 10kN = 15.0 \cdot 0.85 \cdot 20.0kN - 245kN$$

## 9) Forza nella soletta ai massimi momenti positivi dato il numero minimo di connettori per ponti ↗

$$fx \quad P_{on\ slab} = N \cdot \Phi \cdot S_{ultimate} - P_3$$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

$$ex \quad 245kN = 15.0 \cdot 0.85 \cdot 20.0kN - 10kN$$

## 10) Forza nella soletta data l'area concreta effettiva ↗

$$fx \quad P_{on\ slab} = 0.85 \cdot A_{concrete} \cdot f_c$$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

$$ex \quad 245kN = 0.85 \cdot 19215.69mm^2 \cdot 15MPa$$



**11) Forza nella soletta dato il numero di connettori nei ponti** 

**fx**  $P_{\text{on slab}} = N \cdot \Phi \cdot S_{\text{ultimate}}$

[Apri Calcolatrice](#) 

**ex**  $255\text{kN} = 15.0 \cdot 0.85 \cdot 20.0\text{kN}$

**12) Numero di connettori nei bridge** 

**fx**  $N = \frac{P_{\text{on slab}}}{\Phi \cdot S_{\text{ultimate}}}$

[Apri Calcolatrice](#) 

**ex**  $14.41176 = \frac{245\text{kN}}{0.85 \cdot 20.0\text{kN}}$

**13) Numero minimo di connettori per i bridge** 

**fx**  $N = \frac{P_{\text{on slab}} + P_3}{\Phi \cdot S_{\text{ultimate}}}$

[Apri Calcolatrice](#) 

**ex**  $15 = \frac{245\text{kN} + 10\text{kN}}{0.85 \cdot 20.0\text{kN}}$

**14) Resistenza alla compressione di 28 giorni del calcestruzzo data la forza nella lastra** 

**fx**  $f_c = \frac{P_{\text{on slab}}}{0.85 \cdot A_{\text{concrete}}}$

[Apri Calcolatrice](#) 

**ex**  $15\text{MPa} = \frac{245\text{kN}}{0.85 \cdot 19215.69\text{mm}^2}$

**15) Resistenza allo snervamento dell'acciaio data l'area totale della sezione dell'acciaio** 

**fx**  $f_y = \frac{P_{\text{on slab}}}{A_{\text{st}}}$

[Apri Calcolatrice](#) 

**ex**  $250\text{MPa} = \frac{245\text{kN}}{980\text{mm}^2}$



### 16) Resistenza allo snervamento dell'acciaio di rinforzo data la forza nella lastra ai massimi momenti negativi ↗

**fx**  $f_y = \frac{P_{\text{on slab}}}{A_{\text{st}}}$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

**ex**  $250 \text{ MPa} = \frac{245 \text{ kN}}{980 \text{ mm}^2}$

### 17) Resistenza massima del connettore a taglio dato il numero di connettori nei ponti ↗

**fx**  $S_{\text{ultimate}} = \frac{P_{\text{on slab}}}{N \cdot \Phi}$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

**ex**  $19.21569 \text{ kN} = \frac{245 \text{ kN}}{15.0 \cdot 0.85}$

### 18) Resistenza massima del connettore a taglio dato il numero minimo di connettori nei ponti ↗

**fx**  $S_{\text{ultimate}} = \frac{P_{\text{on slab}} + P_3}{\Phi \cdot N}$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

**ex**  $20 \text{ kN} = \frac{245 \text{ kN} + 10 \text{ kN}}{0.85 \cdot 15.0}$

## Progettazione della resistenza al taglio per i ponti ↗

### 19) Capacità di taglio per elementi flessionali ↗

**fx**  $V_u = 0.58 \cdot f_y \cdot d \cdot bw \cdot C$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

**ex**  $7830 \text{ kN} = 0.58 \cdot 250 \text{ MPa} \cdot 200 \text{ mm} \cdot 300 \text{ mm} \cdot 0.90$



## 20) Capacità di taglio per travi con irrigidimenti trasversali ↗

**fx**  $V_u = 0.58 \cdot f_y \cdot d \cdot bw \cdot \left( C + \left( \frac{1 - C}{\left( 1.15 \cdot \left( 1 + \left( \frac{a}{H} \right)^2 \right)^{0.5} \right)} \right) \right)$

[Apri Calcolatrice ↗](#)**ex**

$$8364.942\text{kN} = 0.58 \cdot 250\text{MPa} \cdot 200\text{mm} \cdot 300\text{mm} \cdot \left( 0.90 + \left( \frac{1 - 0.90}{\left( 1.15 \cdot \left( 1 + \left( \frac{5\text{m}}{5.0\text{m}} \right)^2 \right)^{0.5} \right)} \right) \right)$$

## Massima resistenza al taglio dei connettori nei ponti ↗

## 21) Diametro del connettore dato la massima resistenza del connettore a taglio per prigionieri saldati ↗

**fx**  $d_{stud} = \sqrt{\frac{S_{ultimate}}{0.4 \cdot \sqrt{E \cdot f_c}}}$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

**ex**  $63.89431\text{mm} = \sqrt{\frac{20.0\text{kN}}{0.4 \cdot \sqrt{10.0\text{MPa} \cdot 15\text{MPa}}}}$

## 22) Lunghezza del canale data la resistenza massima del connettore a taglio per i canali ↗

**fx**  $w = \frac{S_{ultimate}}{17.4 \cdot \sqrt{f_c} \cdot \left( h + \frac{t_w}{2} \right)}$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

**ex**  $1521.95\text{mm} = \frac{20.0\text{kN}}{17.4 \cdot \sqrt{15\text{MPa}} \cdot \left( 150\text{mm} + \frac{90\text{mm}}{2} \right)}$



**23) Massima resistenza al taglio dei connettori per i canali**[Apri Calcolatrice](#)

$$fx \quad S_{\text{ultimate}} = 17.4 \cdot w \cdot \left( (f_c)^{0.5} \right) \cdot \left( h + \frac{t_w}{2} \right)$$

$$ex \quad 19.71155kN = 17.4 \cdot 1500mm \cdot \left( (15MPa)^{0.5} \right) \cdot \left( 150mm + \frac{90mm}{2} \right)$$

**24) Massima resistenza al taglio per perni saldati**[Apri Calcolatrice](#)

$$fx \quad S_{\text{ultimate}} = 0.4 \cdot d_{\text{stud}} \cdot d_{\text{stud}} \cdot \sqrt{E \cdot f_c}$$

$$ex \quad 20.06622kN = 0.4 \cdot 64mm \cdot 64mm \cdot \sqrt{10.0MPa \cdot 15MPa}$$

**25) Modulo elastico del calcestruzzo data la massima resistenza a taglio del connettore per perni saldati**[Apri Calcolatrice](#)

$$fx \quad E = \left( \frac{\left( \frac{S_{\text{ultimate}}}{0.4 \cdot d_{\text{stud}} \cdot d_{\text{stud}}} \right)^2}{f_c} \right)$$

$$ex \quad 9.934107MPa = \left( \frac{\left( \frac{20.0kN}{0.4 \cdot 64mm \cdot 64mm} \right)^2}{15MPa} \right)$$

**26) Resistenza alla compressione di 28 giorni data la massima resistenza del connettore a taglio per perni saldati**[Apri Calcolatrice](#)

$$fx \quad f_c = \frac{\left( \frac{S_{\text{ultimate}}}{0.4 \cdot d_{\text{stud}} \cdot d_{\text{stud}}} \right)^2}{E}$$

$$ex \quad 14.90116MPa = \frac{\left( \frac{20.0kN}{0.4 \cdot 64mm \cdot 64mm} \right)^2}{10.0MPa}$$



**27) Resistenza alla compressione di 28 giorni del calcestruzzo data la massima resistenza del connettore a taglio per i canali ↗**

**fx**  $f_c = \left( \frac{S_{\text{ultimate}}}{17.4 \cdot w \cdot \left( h + \frac{t_w}{2} \right)} \right)^2$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

**ex**  $15.44222 \text{ MPa} = \left( \frac{20.0 \text{kN}}{17.4 \cdot 1500 \text{mm} \cdot \left( 150 \text{mm} + \frac{90 \text{mm}}{2} \right)} \right)^2$

**28) Spessore del nastro del canale dato la massima resistenza del connettore a taglio per i canali ↗**

**fx**  $t_w = \left( \left( \frac{S_{\text{ultimate}}}{17.4 \cdot w \cdot \sqrt{f_c}} \right) - h \right) \cdot 2$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

**ex**  $95.70711 \text{mm} = \left( \left( \frac{20.0 \text{kN}}{17.4 \cdot 1500 \text{mm} \cdot \sqrt{15 \text{MPa}}} \right) - 150 \text{mm} \right) \cdot 2$

**29) Spessore medio della flangia del canale data la massima resistenza del connettore a taglio per i canali ↗**

**fx**  $h = \frac{S_{\text{ultimate}}}{17.4 \cdot w \cdot \left( (f_c)^{0.5} \right)} - \frac{t_w}{2}$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

**ex**  $152.8536 \text{mm} = \frac{20.0 \text{kN}}{17.4 \cdot 1500 \text{mm} \cdot \left( (15 \text{MPa})^{0.5} \right)} - \frac{90 \text{mm}}{2}$



## Variabili utilizzate

- **a** Distanza netta tra gli irrigidimenti trasversali (*metro*)
- **A<sub>concrete</sub>** Area concreta efficace (*Piazza millimetrica*)
- **A<sub>st</sub>** Area di rinforzo in acciaio (*Piazza millimetrica*)
- **bw** Ampiezza del web (*Millimetro*)
- **C** Coefficiente di instabilità a taglio C
- **d** Profondità della sezione trasversale (*Millimetro*)
- **d<sub>stud</sub>** Diametro del perno (*Millimetro*)
- **E** Modulo di elasticità del calcestruzzo (*Megapascal*)
- **f<sub>c</sub>** Resistenza alla compressione del calcestruzzo a 28 giorni (*Megapascal*)
- **f<sub>y</sub>** Resistenza allo snervamento dell'acciaio (*Megapascal*)
- **h** Spessore medio della flangia (*Millimetro*)
- **H** Altezza della sezione trasversale (*metro*)
- **N** N. di connettori nel bridge
- **P<sub>3</sub>** Forza nella soletta nel punto di momento negativo (*Kilonewton*)
- **P<sub>on slab</sub>** Forza della lastra (*Kilonewton*)
- **S<sub>ultimate</sub>** Sollecitazione finale del connettore a taglio (*Kilonewton*)
- **t<sub>w</sub>** Spessore del nastro (*Millimetro*)
- **V<sub>u</sub>** Capacità di taglio (*Kilonewton*)
- **W** Lunghezza del canale (*Millimetro*)
- **Φ** Fattore di riduzione



## Costanti, Funzioni, Misure utilizzate

- **Funzione:** **sqrt**, sqrt(Number)  
*Square root function*
- **Misurazione:** **Lunghezza** in Millimetro (mm), metro (m)  
*Lunghezza Conversione unità* ↗
- **Misurazione:** **La zona** in Piazza millimetrica (mm<sup>2</sup>)  
*La zona Conversione unità* ↗
- **Misurazione:** **Pressione** in Megapascal (MPa)  
*Pressione Conversione unità* ↗
- **Misurazione:** **Forza** in Kilonewton (kN)  
*Forza Conversione unità* ↗
- **Misurazione:** **Fatica** in Megapascal (MPa)  
*Fatica Conversione unità* ↗



## Controlla altri elenchi di formule

- Formule aggiuntive della colonna del ponte [Formule ↗](#)
- Progettazione della sollecitazione ammissibile per i ponti [Formule ↗](#)
- Cuscinetto su superfici fressate e dispositivi di fissaggio a ponte [Formule ↗](#)
- Costruzione in composito in ponti autostradali [Formule ↗](#)
- Progettazione del fattore di carico (LFD) [Formule ↗](#)
- Numero di connettori nei bridge [Formule ↗](#)
- Irrigidimenti sulle travi del ponte [Formule ↗](#)
- Cavi di sospensione [Formule ↗](#)

Sentiti libero di CONDIVIDERE questo documento con i tuoi amici!

### PDF Disponibile in

[English](#) [Spanish](#) [French](#) [German](#) [Russian](#) [Italian](#) [Portuguese](#) [Polish](#) [Dutch](#)

9/6/2023 | 9:45:03 PM UTC

[Si prega di lasciare il tuo feedback qui...](#)

