



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



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

# Conception des poutres et résistance ultime des poutres rectangulaires avec armature de tension Formules

calculatrices !

Exemples!

conversions !

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

Couverture la plus large des calculatrices et croissantes - **30 000+ calculatrices !**

Calculer avec une unité différente pour chaque variable - **Dans la conversion d'unité intégrée !**

La plus large collection de mesures et d'unités - **250+ Mesures !**

N'hésitez pas à PARTAGER ce document avec vos amis !

[Veuillez laisser vos commentaires ici...](#)



© [calculatoratoz.com](http://calculatoratoz.com). A [softusvista inc.](#) venture!



## Liste de 16 Conception des poutres et résistance ultime des poutres rectangulaires avec armature de tension Formules

### Conception des poutres et résistance ultime des poutres rectangulaires avec armature de tension ↗

#### Liaison et ancrage pour barres d'armature ↗

1) Barres d'armature de traction Périmètres Somme donnée Contrainte d'adhérence sur la surface de la barre ↗

fx  $\text{Summation}_0 = \frac{\Sigma S}{j \cdot d_{\text{eff}} \cdot u}$

Ouvrir la calculatrice ↗

ex  $10m = \frac{320N}{0.8 \cdot 4m \cdot 10N/m^2}$

2) Cisaillement total compte tenu de la contrainte de liaison sur la surface de la barre ↗

fx  $\Sigma S = u \cdot (j \cdot d_{\text{eff}} \cdot \text{Summation}_0)$

Ouvrir la calculatrice ↗

ex  $320.32N = 10N/m^2 \cdot (0.8 \cdot 4m \cdot 10.01m)$

3) Contrainte de liaison sur la surface de la barre ↗

fx  $u = \frac{\Sigma S}{j \cdot d_{\text{eff}} \cdot \text{Summation}_0}$

Ouvrir la calculatrice ↗

ex  $9.99001N/m^2 = \frac{320N}{0.8 \cdot 4m \cdot 10.01m}$

4) Profondeur efficace de la poutre compte tenu de la contrainte de liaison sur la surface de la barre ↗

fx  $d_{\text{eff}} = \frac{\Sigma S}{j \cdot u \cdot \text{Summation}_0}$

Ouvrir la calculatrice ↗

ex  $3.996004m = \frac{320N}{0.8 \cdot 10N/m^2 \cdot 10.01m}$



## Armature de cisaillement ↗

### 5) Capacité ultime de cisaillement de la section de poutre ↗

**fx**  $V_n = (V_c + V_s)$

Ouvrir la calculatrice ↗

**ex**  $190 \text{ MPa} = (90 \text{ MPa} + 100 \text{ MPa})$

### 6) Diamètre de la barre donné Longueur de développement pour la barre à crochets ↗

**fx**  $D_b = \frac{(Ld) \cdot (\sqrt{f_c})}{1200}$

Ouvrir la calculatrice ↗

**ex**  $1.290994 \text{ m} = \frac{(400 \text{ mm}) \cdot (\sqrt{15 \text{ MPa}})}{1200}$

### 7) Espace des étiers pour une conception pratique ↗

**fx**  $s = \frac{A_v \cdot \Phi \cdot f_y_{\text{steel}} \cdot d_{\text{eff}}}{(Vu) - ((2 \cdot \Phi) \cdot \sqrt{f_c} \cdot bw \cdot d_{\text{eff}})}$

Ouvrir la calculatrice ↗

**ex**  $295.7346 \text{ mm} = \frac{500 \text{ mm}^2 \cdot 0.75 \cdot 250 \text{ MPa} \cdot 4 \text{ m}}{(1275 \text{ kN}) - ((2 \cdot 0.75) \cdot \sqrt{15 \text{ MPa}} \cdot 300 \text{ mm} \cdot 4 \text{ m})}$

### 8) Longueur de développement pour la barre à crochets ↗

**fx**  $Ld = \frac{1200 \cdot D_b}{\sqrt{f_c}}$

Ouvrir la calculatrice ↗

**ex**  $400.0017 \text{ mm} = \frac{1200 \cdot 1.291 \text{ m}}{\sqrt{15 \text{ MPa}}}$

### 9) Résistance à la compression du béton sur 28 jours compte tenu de la longueur de développement de la barre à crochets ↗

**fx**  $f_c = \left( \frac{1200 \cdot D_b}{Ld} \right)^2$

Ouvrir la calculatrice ↗

**ex**  $15.00013 \text{ MPa} = \left( \frac{1200 \cdot 1.291 \text{ m}}{400 \text{ mm}} \right)^2$



10) Résistance au cisaillement nominale fournie par l'armature 

$$fx \quad V_s = V_n - V_c$$

[Ouvrir la calculatrice](#)

$$ex \quad 100MPa = 190MPa - 90MPa$$

 11) Résistance nominale au cisaillement de l'armature pour la zone de l'étrier avec angle de support 

$$fx \quad V_s = A_v \cdot f_y_{steel} \cdot \sin(\alpha)$$

[Ouvrir la calculatrice](#)

$$ex \quad 62500MPa = 500mm^2 \cdot 250MPa \cdot \sin(30^\circ)$$

 12) Résistance nominale au cisaillement du béton 

$$fx \quad V_c = \left( 1.9 \cdot \sqrt{f_c} + \left( (2500 \cdot \rho_w) \cdot \left( \frac{V_u \cdot D_{centroid}}{B_M} \right) \right) \right) \cdot (b_w \cdot D_{centroid})$$

[Ouvrir la calculatrice](#)

ex

$$71.38707MPa = \left( 1.9 \cdot \sqrt{15MPa} + \left( (2500 \cdot 0.08) \cdot \left( \frac{100.1kN \cdot 51.01mm}{49.5kN*m} \right) \right) \right) \cdot (50.00011mm \cdot 51.01mm)$$

 13) Surface d'acier requise dans les étriers verticaux 

$$fx \quad A_s = \frac{V_s \cdot s}{f_y_{steel} \cdot D_{centroid}}$$

[Ouvrir la calculatrice](#)

$$ex \quad 0.392864mm^2 = \frac{100MPa \cdot 50.1mm}{250MPa \cdot 51.01mm}$$

 14) Zone des étriers pour les étriers inclinés 

$$fx \quad A_v = \frac{V_s \cdot s}{(\sin(\alpha) + \cos(\alpha)) \cdot f_y \cdot d_{eff}}$$

[Ouvrir la calculatrice](#)

$$ex \quad 183.5623mm^2 = \frac{200kN \cdot 50.1mm}{(\sin(30^\circ) + \cos(30^\circ)) \cdot 9.99MPa \cdot 4m}$$

 15) Zone d'étrier compte tenu de l'espacement des étriers dans la conception pratique 

$$fx \quad A_v = (s) \cdot \frac{V_u - (2 \cdot \Phi \cdot \sqrt{f_c} \cdot d_{eff} \cdot b_w)}{\Phi \cdot f_y \cdot d_{eff}}$$

[Ouvrir la calculatrice](#)

$$ex \quad 2119.728mm^2 = (50.1mm) \cdot \frac{1275kN - (2 \cdot 0.75 \cdot \sqrt{15MPa} \cdot 4m \cdot 300mm)}{0.75 \cdot 9.99MPa \cdot 4m}$$



16) Zone d'étrier donnée Angle de support ↗

Ouvrir la calculatrice ↗

fx  $A_v = \frac{V_s}{f_y} \cdot \sin(\alpha)$

ex  $10010.01\text{mm}^2 = \frac{200\text{kN}}{9.99\text{MPa}} \cdot \sin(30^\circ)$



## Variables utilisées

- $A_s$  Surface d'acier requise (Millimètre carré)
- $A_v$  Zone d'étrier (Millimètre carré)
- $B_M$  Moment de flexion de la section considérée (Mètre de kilonewton)
- $b_w$  Largeur de l'âme du faisceau (Millimètre)
- $bw$  Étendue du Web (Millimètre)
- $D_b$  Diamètre de la barre (Mètre)
- $D_{centroid}$  Distance centroïdale du renforcement de tension (Millimètre)
- $d_{eff}$  Profondeur effective du faisceau (Mètre)
- $f_c$  Résistance à la compression du béton à 28 jours (Mégapascal)
- $f_y$  Limite d'élasticité de l'armature (Mégapascal)
- $f_{y steel}$  Limite d'élasticité de l'acier (Mégapascal)
- $j$  Constante j
- $L_d$  Durée de développement (Millimètre)
- $s$  Espacement des étriers (Millimètre)
- $\text{Summation}_0$  Somme du périmètre des barres de traction (Mètre)
- $u$  Contrainte de liaison sur la surface de la barre (Newton / mètre carré)
- $V_c$  Résistance nominale au cisaillement du béton (Mégapascal)
- $V_n$  Capacité de cisaillement ultime (Mégapascal)
- $V_s$  Résistance nominale au cisaillement par armature (Mégapascal)
- $V_u$  Force de cisaillement dans la section considérée (Kilonewton)
- $V_s$  Résistance de l'armature de cisaillement (Kilonewton)
- $V_u$  Conception de la contrainte de cisaillement (Kilonewton)
- $\alpha$  Angle auquel l'étrier est incliné (Degré)
- $\rho_w$  Taux de renforcement de la section Web
- $\Sigma S$  Force de cisaillement totale (Newton)
- $\Phi$  Facteur de réduction de capacité



## Constantes, Fonctions, Mesures utilisées

- **Fonction:** **cos**, cos(Angle)  
*Trigonometric cosine function*
- **Fonction:** **sin**, sin(Angle)  
*Trigonometric sine function*
- **Fonction:** **sqrt**, sqrt(Number)  
*Square root function*
- **La mesure:** **Longueur** in Mètre (m), Millimètre (mm)  
*Longueur Conversion d'unité* ↗
- **La mesure:** **Zone** in Millimètre carré (mm<sup>2</sup>)  
*Zone Conversion d'unité* ↗
- **La mesure:** **Pression** in Newton / mètre carré (N/m<sup>2</sup>), Mégapascal (MPa)  
*Pression Conversion d'unité* ↗
- **La mesure:** **Force** in Newton (N), Kilonewton (kN)  
*Force Conversion d'unité* ↗
- **La mesure:** **Angle** in Degré (°)  
*Angle Conversion d'unité* ↗
- **La mesure:** **Moment de force** in Mètre de kilonewton (kN\*m)  
*Moment de force Conversion d'unité* ↗
- **La mesure:** **Stresser** in Mégapascal (MPa)  
*Stresser Conversion d'unité* ↗



## Vérifier d'autres listes de formules

- Propriétés du matériau de base des structures en béton Formules ↗
- Conception des poutres et résistance ultime des poutres rectangulaires avec armature de tension Formules ↗
- Conception des membres de compression Formules ↗
- Conception de murs de soutènement Formules ↗
- Conception d'un système de dalles bidirectionnelles et de semelles Formules ↗

N'hésitez pas à PARTAGER ce document avec vos amis !

## PDF Disponible en

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

2/7/2024 | 7:53:53 AM UTC

[Veuillez laisser vos commentaires ici...](#)

