

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

# Construction composite dans les ponts routiers 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...](#)



# Liste de 22 Construction composite dans les ponts routiers Formules

## Construction composite dans les ponts routiers ↗

### Contraintes de flexion ↗

#### 1) Le stress dans l'acier pour les membres étayés ↗

**fx**  $f_{\text{steel stress}} = \frac{M_{D(\text{shored})} + M_L}{S_{tr}}$

Ouvrir la calculatrice ↗

**ex**  $60\text{N/mm}^2 = \frac{14885\text{N*mm} + 115\text{N*mm}}{250\text{mm}^3}$

#### 2) Le stress dans l'acier pour les membres non scellés ↗

**fx**  $f_{\text{steel stress}} = \left( \frac{M_{D(\text{unshored})}}{S_s} \right) + \left( \frac{M_L}{S_{tr}} \right)$

Ouvrir la calculatrice ↗

**ex**  $60\text{N/mm}^2 = \left( \frac{8931\text{N*mm}}{150\text{mm}^3} \right) + \left( \frac{115\text{N*mm}}{250\text{mm}^3} \right)$



### 3) Module de section de la section composite transformée compte tenu de la contrainte dans l'acier pour les éléments étayés ↗

**fx**  $S_{tr} = \frac{M_{D(\text{shored})} + M_L}{f_{\text{steel stress}}}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $250\text{mm}^3 = \frac{14885\text{N}\cdot\text{mm} + 115\text{N}\cdot\text{mm}}{60\text{N}/\text{mm}^2}$

### 4) Module de section de la section composite transformée compte tenu de la contrainte dans l'acier pour les éléments non étayés ↗

**fx**  $S_{tr} = \frac{M_L}{f_{\text{steel stress}} - \left( \frac{M_{D(\text{unshored})}}{S_s} \right)}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $250\text{mm}^3 = \frac{115\text{N}\cdot\text{mm}}{60\text{N}/\text{mm}^2 - \left( \frac{8931\text{N}\cdot\text{mm}}{150\text{mm}^3} \right)}$

### 5) Module de section d'une poutre en acier compte tenu de la contrainte dans l'acier pour les éléments non étayés ↗

**fx**  $S_s = \frac{M_{D(\text{unshored})}}{f_{\text{steel stress}} - \left( \frac{M_L}{S_{tr}} \right)}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $150\text{mm}^3 = \frac{8931\text{N}\cdot\text{mm}}{60\text{N}/\text{mm}^2 - \left( \frac{115\text{N}\cdot\text{mm}}{250\text{mm}^3} \right)}$



## 6) Moment de charge morte sous contrainte dans l'acier pour les éléments non étayés ↗

**fx**  $M_{D(\text{unshored})} = S_s \cdot \left( f_{\text{steel stress}} - \left( \frac{M_L}{S_{\text{tr}}} \right) \right)$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $8931\text{N}^*\text{mm} = 150\text{mm}^3 \cdot \left( 60\text{N}/\text{mm}^2 - \left( \frac{115\text{N}^*\text{mm}}{250\text{mm}^3} \right) \right)$

## 7) Moment de charge permanente sous contrainte dans l'acier pour les éléments étayés ↗

**fx**  $M_{D(\text{shored})} = (S_{\text{tr}} \cdot f_{\text{steel stress}}) - M_L$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $14885\text{N}^*\text{mm} = (250\text{mm}^3 \cdot 60\text{N}/\text{mm}^2) - 115\text{N}^*\text{mm}$

## 8) Moment de charge vive sous contrainte dans l'acier pour les éléments étayés ↗

**fx**  $M_L = S_{\text{tr}} \cdot f_{\text{steel stress}} - M_{D(\text{shored})}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $115\text{N}^*\text{mm} = 250\text{mm}^3 \cdot 60\text{N}/\text{mm}^2 - 14885\text{N}^*\text{mm}$

## 9) Moment de charge vive sous contrainte dans l'acier pour les éléments non étayés ↗

**fx**  $M_L = S_{\text{tr}} \cdot \left( f_{\text{steel stress}} - \frac{M_{D(\text{unshored})}}{S_s} \right)$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $115\text{N}^*\text{mm} = 250\text{mm}^3 \cdot \left( 60\text{N}/\text{mm}^2 - \frac{8931\text{N}^*\text{mm}}{150\text{mm}^3} \right)$



## 10) Multiplicateur de contrainte admissible lorsque la contrainte de flexion de la bride est inférieure à la contrainte admissible ↗

**fx**

$$R = 1 - \frac{(1 - \alpha)^2 \cdot (\beta \cdot \psi) \cdot (3 - \psi + \psi \cdot \alpha)}{6 + \beta \cdot \psi \cdot (3 - \psi)}$$

**Ouvrir la calculatrice ↗****ex**

$$0.5 = 1 - \frac{(1 - 1.5)^2 \cdot (3 \cdot 2.0) \cdot (3 - 2.0 + 2.0 \cdot 1.5)}{6 + 3 \cdot 2.0 \cdot (3 - 2.0)}$$

## Gamme de cisaillement ↗

### 11) Cisaillement horizontal admissible pour chaque connecteur pendant plus de 2 millions de cycles ↗

**fx**

$$Z_r = 2.1 \cdot w$$

**Ouvrir la calculatrice ↗****ex**

$$436.8\text{kN} = 2.1 \cdot 208\text{mm}$$

### 12) Cisaillement horizontal admissible pour les goujons soudés pendant 2 millions de cycles ↗

**fx**

$$Z_r = 7.85 \cdot (d^2)$$

**Ouvrir la calculatrice ↗****ex**

$$502.4\text{kN} = 7.85 \cdot ((8\text{mm})^2)$$



### 13) Cisaillement horizontal admissible pour les goujons soudés pendant 500 000 cycles

**fx**  $Z_r = 10.6 \cdot (d^2)$

[Ouvrir la calculatrice !\[\]\(9dfdaff1d86ba3c1f8353b4d1b61b8c5\_img.jpg\)](#)

**ex**  $678.4\text{kN} = 10.6 \cdot ((8\text{mm})^2)$

### 14) Cisaillement horizontal admissible pour les goujons soudés pendant plus de 2 millions de cycles

**fx**  $Z_r = 5.5 \cdot (d^2)$

[Ouvrir la calculatrice !\[\]\(2b376d1a92330ab09dad2665d2f89bf5\_img.jpg\)](#)

**ex**  $352\text{kN} = 5.5 \cdot ((8\text{mm})^2)$

### 15) Cisaillement horizontal admissible pour les goujons soudés pour 100 000 cycles

**fx**  $Z_r = 13.0 \cdot (d^2)$

[Ouvrir la calculatrice !\[\]\(c444627dab9fee9a1550c053ffaaaae2\_img.jpg\)](#)

**ex**  $832\text{kN} = 13.0 \cdot ((8\text{mm})^2)$

### 16) Cisaillement horizontal admissible pour un connecteur individuel pour 100 000 cycles

**fx**  $Z_r = 4 \cdot w$

[Ouvrir la calculatrice !\[\]\(06a315363e7801bba8c7489a6694af19\_img.jpg\)](#)

**ex**  $832\text{kN} = 4 \cdot 208\text{mm}$



## 17) Cisaillement horizontal admissible pour un connecteur individuel pour 2 millions de cycles ↗

**fx**  $Z_r = 2.4 \cdot w$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $499.2\text{kN} = 2.4 \cdot 208\text{mm}$

## 18) Cisaillement horizontal admissible pour un connecteur individuel pour 500 000 cycles ↗

**fx**  $Z_r = 3 \cdot w$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $624\text{kN} = 3 \cdot 208\text{mm}$

## 19) Moment d'inertie de la section transformée en fonction de la plage de cisaillement horizontal ↗

**fx**  $I_h = \frac{Q \cdot V_r}{S_r}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $125\text{mm}^4 = \frac{10\text{mm}^3 \cdot 80\text{kN}}{6.4\text{kN/mm}}$

## 20) Moment statique de la section transformée en fonction de la plage de cisaillement horizontal ↗

**fx**  $Q = \frac{S_r \cdot I_h}{V_r}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $10\text{mm}^3 = \frac{6.4\text{kN/mm} \cdot 125\text{mm}^4}{80\text{kN}}$



## 21) Plage de cisaillement due à la charge vive et à l'impact étant donné la plage de cisaillement horizontale ↗

**fx**  $V_r = \frac{S_r \cdot I_h}{Q}$

Ouvrir la calculatrice ↗

**ex**  $80\text{kN} = \frac{6.4\text{kN/mm} \cdot 125\text{mm}^4}{10\text{mm}^3}$

## 22) Plage de cisaillement horizontal à la jonction de la dalle et de la poutre ↗

**fx**  $S_r = \frac{V_r \cdot Q}{I_h}$

Ouvrir la calculatrice ↗

**ex**  $6.4\text{kN/mm} = \frac{80\text{kN} \cdot 10\text{mm}^3}{125\text{mm}^4}$



## Variables utilisées

- **d** Diamètre du goujon (*Millimètre*)
- **f<sub>steel stress</sub>** Contrainte de traction de l'acier (*Newton / Square Millimeter*)
- **I<sub>h</sub>** Moment d'inertie de la section transformée (*Millimètre ^ 4*)
- **M<sub>D(shored)</sub>** Moment de charge mort pour la barre étayée (*Newton Millimètre*)
- **M<sub>D(unshored)</sub>** Moment de charge mort pour le membre non étayé (*Newton Millimètre*)
- **M<sub>L</sub>** Moment de charge en direct (*Newton Millimètre*)
- **Q** Moment statique (*Cubique Millimètre*)
- **R** Multiplicateur de stress admissible
- **S<sub>r</sub>** Plage de cisaillement horizontal (*Kilonewton par millimètre*)
- **S<sub>s</sub>** Module de section d'une poutre en acier (*Cubique Millimètre*)
- **S<sub>tr</sub>** Module de section de la section composite transformée (*Cubique Millimètre*)
- **V<sub>r</sub>** Plage de cisaillement (*Kilonewton*)
- **w** Longueur du canal (*Millimètre*)
- **Z<sub>r</sub>** Plage autorisée de cisaillement horizontal (*Kilonewton*)
- **α** Rapport entre la limite d'élasticité de l'âme et celle de la bride
- **β** Rapport entre l'âme et la bride
- **Ψ** Rapport de distance de la bride à la profondeur



# Constantes, Fonctions, Mesures utilisées

- **La mesure:** **Longueur** in Millimètre (mm)  
*Longueur Conversion d'unité* 
- **La mesure:** **Volume** in Cubique Millimètre (mm<sup>3</sup>)  
*Volume Conversion d'unité* 
- **La mesure:** **Pression** in Newton / Square Millimeter (N/mm<sup>2</sup>)  
*Pression Conversion d'unité* 
- **La mesure:** **Force** in Kilonewton (kN)  
*Force Conversion d'unité* 
- **La mesure:** **Couple** in Newton Millimètre (N\*mm)  
*Couple Conversion d'unité* 
- **La mesure:** **Deuxième moment de la zone** in Millimètre ^ 4 (mm<sup>4</sup>)  
*Deuxième moment de la zone Conversion d'unité* 
- **La mesure:** **Gamme de cisaillement** in Kilonewton par millimètre (kN/mm)  
*Gamme de cisaillement Conversion d'unité* 



## Vérifier d'autres listes de formules

- Formules de colonne de pont supplémentaires Formules ↗
- Conception des contraintes admissibles pour les ponts Formules ↗
- Appui sur surfaces fraîchées et attaches de pont Formules ↗
- Construction composite dans les ponts routiers Formules ↗
- Conception du facteur de charge (LFD) Formules ↗
- Nombre de connecteurs dans les ponts Formules ↗
- Raidisseurs sur poutres de pont Formules ↗
- Câbles de suspension Formules ↗

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

### PDF Disponible en

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

10/23/2023 | 10:49:04 PM UTC

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

