

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

# Analyse de Terzaghi : sol purement cohésif 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 23 Analyse de Terzaghi : sol purement cohésif Formules

## Analyse de Terzaghi : sol purement cohésif ↗

### 1) Angle de résistance au cisaillement donné Facteur de capacité portante



$$fx \quad \phi = a \cot\left(\frac{N_c}{N_q - 1}\right)$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 6.340192^\circ = a \cot\left(\frac{9}{2.0 - 1}\right)$$

### 2) Capacité portante pour un sol purement cohésif ↗

$$fx \quad q_f = ((C_s \cdot N_c) + (\sigma_s \cdot N_q))$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 136.8 \text{kPa} = ((5.0 \text{kPa} \cdot 9) + (45.9 \text{kN/m}^2 \cdot 2.0))$$

### 3) Capacité portante pour un sol purement cohésif compte tenu de la profondeur de la semelle ↗

$$fx \quad q_f = ((C_s \cdot N_c) + ((\gamma \cdot D) \cdot N_q))$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 81.36 \text{kPa} = ((5.0 \text{kPa} \cdot 9) + ((18 \text{kN/m}^3 \cdot 1.01 \text{m}) \cdot 2.0))$$



#### 4) Capacité portante pour un sol purement cohésif compte tenu de la valeur du facteur de capacité portante ↗

**fx**  $q_f = ((C_s \cdot 5.7) + (\sigma_s))$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $74.4\text{kPa} = ((5.0\text{kPa} \cdot 5.7) + (45.9\text{kN/m}^2))$

#### 5) Capacité portante pour un sol purement cohésif compte tenu du poids unitaire du sol ↗

**fx**  $q_f = (5.7 \cdot C_s) + \sigma_s$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $74.4\text{kPa} = (5.7 \cdot 5.0\text{kPa}) + 45.9\text{kN/m}^2$

#### 6) Coefficient de pression des terres passives donné Facteur de capacité portante ↗

**fx**  $K_p = \left( \left( \frac{N_\gamma}{\frac{\tan((\varphi))}{2}} \right) + 1 \right) \cdot (\cos((\varphi)))^2$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $2.1 = \left( \left( \frac{1.6}{\frac{\tan((45^\circ))}{2}} \right) + 1 \right) \cdot (\cos((45^\circ)))^2$

#### 7) Cohésion du sol compte tenu de la capacité portante pour un sol purement cohésif ↗

**fx**  $C_s = \frac{q_f - (\sigma_s \cdot N_q)}{N_c}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $-3.533333\text{kPa} = \frac{60\text{kPa} - (45.9\text{kN/m}^2 \cdot 2.0)}{9}$



## 8) Cohésion du sol donnée Valeur du facteur de capacité portante ↗

**fx**  $C_s = \frac{q_f - (\sigma_s)}{5.7}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $2.473684 \text{ kPa} = \frac{60 \text{ kPa} - (45.9 \text{ kN/m}^2)}{5.7}$

## 9) Cohésion du sol pour un sol purement cohésif compte tenu de la profondeur de la semelle ↗

**fx**  $C_s = \frac{q_f - ((\gamma \cdot D) \cdot N_q)}{N_c}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $2.626667 \text{ kPa} = \frac{60 \text{ kPa} - ((18 \text{ kN/m}^3 \cdot 1.01 \text{ m}) \cdot 2.0)}{9}$

## 10) Cohésion du sol pour un sol purement cohésif compte tenu du poids unitaire du sol ↗

**fx**  $C_s = \frac{q_f - (\gamma \cdot D)}{5.7}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $7.336842 \text{ kPa} = \frac{60 \text{ kPa} - (18 \text{ kN/m}^3 \cdot 1.01 \text{ m})}{5.7}$

## 11) Facteur de capacité portante Dépend de la cohésion donnée Angle de résistance au cisaillement ↗

**fx**  $N_c = (N_q - 1) \cdot \cot((\varphi))$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $1 = (2.0 - 1) \cdot \cot((45^\circ))$



## 12) Facteur de capacité portante dépendant de la cohésion pour un sol cohérent compte tenu de la profondeur de la semelle ↗

**fx**  $N_c = \frac{q_f - ((\gamma \cdot D) \cdot N_q)}{C_s}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $4.728 = \frac{60\text{kPa} - ((18\text{kN/m}^3 \cdot 1.01\text{m}) \cdot 2.0)}{5.0\text{kPa}}$

## 13) Facteur de capacité portante dépendant de la cohésion pour un sol purement cohésif ↗

**fx**  $N_c = \frac{q_f - ((\sigma_s) \cdot N_q)}{C_s}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $-6.36 = \frac{60\text{kPa} - ((45.9\text{kN/m}^2) \cdot 2.0)}{5.0\text{kPa}}$

## 14) Facteur de capacité portante dépendant de la surcharge en fonction de l'angle de résistance au cisaillement ↗

**fx**  $N_q = \left( \frac{N_c}{\cot\left(\frac{\phi \cdot \pi}{180}\right)} \right) + 1$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $1.123378 = \left( \frac{9}{\cot\left(\frac{45^\circ \cdot \pi}{180}\right)} \right) + 1$



## 15) Facteur de capacité portante dépendant de la surcharge pour sol cohésif compte tenu de la profondeur de la semelle ↗

**fx**  $N_q = \frac{q_f - (C_s \cdot N_c)}{\gamma \cdot D}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $0.825083 = \frac{60\text{kPa} - (5.0\text{kPa} \cdot 9)}{18\text{kN/m}^3 \cdot 1.01\text{m}}$

## 16) Facteur de capacité portante dépendant de la surcharge pour un sol purement cohésif ↗

**fx**  $N_q = \frac{q_f - (C_s \cdot N_c)}{\sigma_s}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $0.326797 = \frac{60\text{kPa} - (5.0\text{kPa} \cdot 9)}{45.9\text{kN/m}^2}$

## 17) Facteur de capacité portante en fonction du poids donné Coefficient de pression des terres passives ↗

**fx**  $N_\gamma = \left( \frac{\tan((\varphi))}{2} \right) \cdot \left( \left( \frac{K_p}{(\cos(\varphi))^2} \right) - 1 \right)$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $1.6 = \left( \frac{\tan((45^\circ))}{2} \right) \cdot \left( \left( \frac{2.1}{(\cos(45^\circ))^2} \right) - 1 \right)$



## 18) Poids unitaire du sol compte tenu de la capacité portante pour un sol purement cohésif ↗

**fx** 
$$\gamma = \frac{q_f - (C_s \cdot N_c)}{D \cdot N_q}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex** 
$$7.425743 \text{ kN/m}^3 = \frac{60 \text{ kPa} - (5.0 \text{ kPa} \cdot 9)}{1.01 \text{ m} \cdot 2.0}$$

## 19) Poids unitaire du sol donné Valeur du facteur de capacité portante ↗

**fx** 
$$\gamma = \frac{q_f - (C_s \cdot 5.7)}{D}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex** 
$$31.18812 \text{ kN/m}^3 = \frac{60 \text{ kPa} - (5.0 \text{ kPa} \cdot 5.7)}{1.01 \text{ m}}$$

## 20) Profondeur de la semelle compte tenu de la capacité portante pour un sol purement cohésif ↗

**fx** 
$$D = \frac{q_f - (C_s \cdot N_c)}{\gamma \cdot N_q}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex** 
$$0.416667 \text{ m} = \frac{60 \text{ kPa} - (5.0 \text{ kPa} \cdot 9)}{18 \text{ kN/m}^3 \cdot 2.0}$$



## 21) Profondeur de la semelle donnée Valeur du facteur de capacité portante ↗

**fx** 
$$D = \frac{q_f - (C_s \cdot 5.7)}{\gamma}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex** 
$$1.75m = \frac{60kPa - (5.0kPa \cdot 5.7)}{18kN/m^3}$$

## 22) Supplément effectif compte tenu de la capacité portante pour un sol purement cohésif ↗

**fx** 
$$\sigma_s = \frac{q_f - (C_s \cdot N_c)}{N_q}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex** 
$$7.5kN/m^2 = \frac{60kPa - (5.0kPa \cdot 9)}{2.0}$$

## 23) Supplément effectif donné Valeur du facteur de capacité portante ↗

**fx** 
$$\sigma_s = q_f - (5.7 \cdot C_s)$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex** 
$$31.5kN/m^2 = 60kPa - (5.7 \cdot 5.0kPa)$$



## Variables utilisées

- $C_s$  Cohésion du sol (*Kilopascal*)
- $D$  Profondeur de la semelle (*Mètre*)
- $K_p$  Coefficient de pression passive
- $N_c$  Facteur de capacité portante dépendant de la cohésion
- $N_q$  Facteur de capacité portante dépendant du supplément
- $N_y$  Facteur de capacité portante dépendant du poids unitaire
- $q_f$  Capacité portante ultime (*Kilopascal*)
- $\gamma$  Poids unitaire du sol (*Kilonewton par mètre cube*)
- $\sigma_s$  Supplément effectif en kiloPascal (*Kilonewton par mètre carré*)
- $\phi$  Angle de résistance au cisaillement (*Degré*)



# Constantes, Fonctions, Mesures utilisées

- **Constante:** **pi**, 3.14159265358979323846264338327950288  
*Archimedes' constant*
- **Fonction:** **acot**, acot(Number)  
*Inverse trigonometric cotangent function*
- **Fonction:** **cos**, cos(Angle)  
*Trigonometric cosine function*
- **Fonction:** **cot**, cot(Angle)  
*Trigonometric cotangent function*
- **Fonction:** **tan**, tan(Angle)  
*Trigonometric tangent function*
- **La mesure:** **Longueur** in Mètre (m)  
*Longueur Conversion d'unité* 
- **La mesure:** **Pression** in Kilopascal (kPa), Kilonewton par mètre carré (kN/m<sup>2</sup>)  
*Pression Conversion d'unité* 
- **La mesure:** **Angle** in Degré (°)  
*Angle Conversion d'unité* 
- **La mesure:** **Poids spécifique** in Kilonewton par mètre cube (kN/m<sup>3</sup>)  
*Poids spécifique Conversion d'unité* 



## Vérifier d'autres listes de formules

- Analyse de Terzaghi : sol purement cohésif Formules 
- Analyse de Terzaghi : la nappe phréatique est sous la base de la semelle Formules 

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

### PDF Disponible en

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

1/3/2024 | 11:55:24 PM UTC

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

