

calculatoratoz.comunitsconverters.com

El análisis de Terzaghi: un suelo puramente cohesivo Fórmulas

[¡Calculadoras!](#)[¡Ejemplos!](#)[¡Conversiones!](#)

Marcador calculatoratoz.com, unitsconverters.com

Cobertura más amplia de calculadoras y creciente - **¡30.000+ calculadoras!**
Calcular con una unidad diferente para cada variable - **¡Conversión de unidades integrada!**

La colección más amplia de medidas y unidades - **¡250+ Medidas!**



¡Siéntete libre de COMPARTIR este documento con tus amigos!

Por favor, deje sus comentarios aquí...



Lista de 23 El análisis de Terzaghi: un suelo puramente cohesivo Fórmulas

El análisis de Terzaghi: un suelo puramente cohesivo ↗

1) Ángulo de resistencia al corte dado Factor de capacidad portante ↗

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

Calculadora abierta ↗

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

2) Capacidad de carga para suelo puramente cohesivo dada la profundidad de la zapata ↗

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

Calculadora abierta ↗

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

3) Capacidad de carga para suelo puramente cohesivo dado el peso unitario del suelo ↗

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

Calculadora abierta ↗

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



4) Capacidad de carga para suelo puramente cohesivo dado el valor del factor de capacidad de carga ↗

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

Calculadora abierta ↗

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

5) Capacidad de carga para suelos puramente cohesivos ↗

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

Calculadora abierta ↗

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

6) Coeficiente pasivo de presión de tierra dado el factor de capacidad de carga ↗

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

Calculadora abierta ↗

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

7) Cohesión del suelo dada la capacidad de carga de un suelo puramente cohesivo ↗

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

Calculadora abierta ↗

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



8) Cohesión del suelo dado el valor del factor de capacidad portante 

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

Calculadora abierta 

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

9) Cohesión del suelo para suelo puramente cohesivo dado el peso unitario del suelo 

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

Calculadora abierta 

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

10) Cohesión del suelo para suelos puramente cohesivos dada la profundidad de la zapata 

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

Calculadora abierta 

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



11) Factor de capacidad de carga dependiente de la cohesión para suelos puramente cohesivos ↗

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

Calculadora abierta ↗

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

12) Factor de capacidad de carga dependiente del recargo para suelos puramente cohesivos ↗

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

Calculadora abierta ↗

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

13) Factor de capacidad de carga en función del peso dado Coeficiente pasivo de presión de tierra ↗

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

Calculadora abierta ↗

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



14) Factor de capacidad de carga en función del recargo dado Ángulo de resistencia al corte ↗

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

Calculadora abierta ↗

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

15) Factor de capacidad portante Depende de la cohesión dada Ángulo de resistencia al corte ↗

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

Calculadora abierta ↗

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

16) Factor de capacidad portante dependiente de la cohesión para suelo cohesivo dada la profundidad de la zapata ↗

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

Calculadora abierta ↗

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



17) Factor de capacidad portante dependiente del recargo por suelo cohesivo dada la profundidad de la zapata ↗

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

Calculadora abierta ↗

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

18) Peso unitario del suelo dada la capacidad de carga para suelo puramente cohesivo ↗

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

Calculadora abierta ↗

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) Peso unitario del suelo dado Valor del factor de capacidad de carga ↗

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

Calculadora abierta ↗

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



20) Profundidad de la zapata dada la capacidad de carga para suelo puramente cohesivo ↗

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

Calculadora abierta ↗

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

21) Profundidad de la zapata dada Valor del factor de capacidad portante ↗

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

Calculadora abierta ↗

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

22) Recargo efectivo dada la capacidad portante para suelo puramente cohesivo ↗

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

Calculadora abierta ↗

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



23) Recargo efectivo dado valor del factor de capacidad de carga 

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

Calculadora abierta 

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



Variables utilizadas

- C_s Cohesión del suelo (*kilopascal*)
- D Profundidad de la base (*Metro*)
- K_p Coeficiente de presión pasiva
- N_c Factor de capacidad de carga dependiente de la cohesión
- N_q Factor de capacidad de carga dependiente del recargo
- N_y Factor de capacidad de carga en función del peso unitario
- q_f Capacidad de carga máxima (*kilopascal*)
- γ Peso unitario del suelo (*Kilonewton por metro cúbico*)
- σ_s Recargo Efectivo en KiloPascal (*Kilonewton por metro cuadrado*)
- ϕ Ángulo de resistencia al corte (*Grado*)



Constantes, funciones, medidas utilizadas

- **Constante:** pi, 3.14159265358979323846264338327950288
Archimedes' constant
- **Función:** acot, acot(Number)
Inverse trigonometric cotangent function
- **Función:** cos, cos(Angle)
Trigonometric cosine function
- **Función:** cot, cot(Angle)
Trigonometric cotangent function
- **Función:** tan, tan(Angle)
Trigonometric tangent function
- **Medición:** Longitud in Metro (m)
Longitud Conversión de unidades ↗
- **Medición:** Presión in kilopascal (kPa), Kilonewton por metro cuadrado (kN/m²)
Presión Conversión de unidades ↗
- **Medición:** Ángulo in Grado (°)
Ángulo Conversión de unidades ↗
- **Medición:** Peso específico in Kilonewton por metro cúbico (kN/m³)
Peso específico Conversión de unidades ↗



Consulte otras listas de fórmulas

- El análisis de Terzaghi: un suelo puramente cohesivo Fórmulas ↗
- Análisis de Terzaghi: el nivel freático está por debajo de la base de la zapata Fórmulas ↗

¡Siéntete libre de COMPARTIR este documento con tus amigos!

PDF Disponible en

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

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

[Por favor, deje sus comentarios aquí...](#)

