

calculatoratoz.comunitsconverters.com

Análise de Estabilidade de Taludes Infinitos Fórmulas

[Calculadoras!](#)[Exemplos!](#)[Conversões!](#)

marca páginas calculatoratoz.com, unitsconverters.com

Maior cobertura de calculadoras e crescente - **30.000+ calculadoras!**

Calcular com uma unidade diferente para cada variável - **Conversão de unidade embutida!**

Coleção mais ampla de medidas e unidades - **250+ medições!**

Sinta-se à vontade para **COMPARTILHAR** este documento com seus amigos!

[Por favor, deixe seu feedback aqui...](#)



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



Lista de 37 Análise de Estabilidade de Taludes Infinitos Fórmulas

Análise de Estabilidade de Taludes Infinitos

1) Ângulo de atrito interno dado a resistência ao cisalhamento do solo

fx $\Phi_i = a \tan\left(\left(\frac{\tau_s}{\tau}\right) \cdot \tan((I))\right)$

[Abrir Calculadora !\[\]\(a870788d6ed9b8fd294b7654a8c8526b_img.jpg\)](#)

ex $89.99949^\circ = a \tan\left(\left(\frac{1.2\text{MPa}}{61\text{Pa}}\right) \cdot \tan((80^\circ))\right)$

2) Ângulo de atrito interno dado a resistência ao cisalhamento do solo coesivo

fx $\Phi_c = a \tan\left(\frac{\tau_s - c_u}{\sigma_{\text{Normal}}}\right)$

[Abrir Calculadora !\[\]\(c50c8b7b2cc2cf9ff925edec0ee94c0d_img.jpg\)](#)

ex $89.99996^\circ = a \tan\left(\frac{1.2\text{MPa} - 10\text{Pa}}{0.8\text{Pa}}\right)$

3) Ângulo de atrito interno dado a resistência ao cisalhamento do solo sem coesão

fx $\phi = a \tan\left(\frac{\tau_s}{\sigma_{nm}}\right)$

[Abrir Calculadora !\[\]\(f60b7a900783ac3fd531bfd9c111be6d_img.jpg\)](#)

ex $47.48955^\circ = a \tan\left(\frac{1.2\text{MPa}}{1.1\text{MPa}}\right)$



4) Ângulo de atrito interno dado fator de segurança para solo coesivo ↗

fx $\Phi_i = a \tan\left(\frac{(\tau_{\text{Shearstress}} \cdot f_s) - c_u}{\sigma_{\text{Normal}}}\right)$

[Abrir Calculadora ↗](#)

ex $78.68985^\circ = a \tan\left(\frac{(15.909\text{Pa} \cdot 0.88) - 10\text{Pa}}{0.8\text{Pa}}\right)$

5) Coesão dada a resistência ao cisalhamento do solo coesivo ↗

fx $c = \tau_f - \left(\sigma_n \cdot \tan\left(\frac{\Phi_i \cdot \pi}{180}\right)\right)$

[Abrir Calculadora ↗](#)

ex $4.400703\text{kPa} = 4.92\text{kN/m}^2 - \left(21.66\text{kN/m}^2 \cdot \tan\left(\frac{78.69^\circ \cdot \pi}{180}\right)\right)$

6) Coesão dada profundidade crítica para solo coesivo ↗

fx $c = \left(h_c \cdot \gamma \cdot (\tan((I)) - \tan((\phi))) \cdot (\cos((I)))^2\right)$

[Abrir Calculadora ↗](#)

ex

$$2.511133\text{kPa} = \left(1.01\text{m} \cdot 18\text{kN/m}^3 \cdot (\tan((80^\circ)) - \tan((47.48^\circ))) \cdot (\cos((80^\circ)))^2\right)$$

7) Coesão dado o número de estabilidade para solo coesivo ↗

fx $c = S_n \cdot (\gamma \cdot h_{cs})$

[Abrir Calculadora ↗](#)

ex $2.49642\text{kPa} = 2.01 \cdot (18\text{kN/m}^3 \cdot 0.069\text{m})$

8) Coesão do Solo dada a Coesão Mobilizada ↗

fx $c = C_m \cdot F_c$

[Abrir Calculadora ↗](#)

ex $2.511021\text{kPa} = 1321.59\text{Pa} \cdot 1.9$



9) Coesão do Solo dado Fator de Segurança em relação à Coesão ↗

fx $c = (S_n \cdot F_c \cdot \gamma \cdot H_{Mobilised})$

[Abrir Calculadora ↗](#)

ex $2.74968\text{kPa} = (2.01 \cdot 1.9 \cdot 18\text{kN/m}^3 \cdot 0.04\text{m})$

10) Coesão do solo dado fator de segurança para solo coesivo ↗

fx $c = (\zeta_{cs} \cdot f_s) - (\sigma_n \cdot \tan((\varphi)))$

[Abrir Calculadora ↗](#)

ex $2.532417\text{kPa} = (29.72\text{kN/m}^2 \cdot 0.88) - (21.66\text{kN/m}^2 \cdot \tan((47.48^\circ)))$

11) Coesão Mobilizada ↗

fx $C_m = \frac{c}{F_c}$

[Abrir Calculadora ↗](#)

ex $1321.579\text{Pa} = \frac{2.511\text{kPa}}{1.9}$

12) Coesão mobilizada com número de estabilidade para solo coeso ↗

fx $C_c = (S_n \cdot \gamma \cdot H)$

[Abrir Calculadora ↗](#)

ex $104.922\text{Pa} = (2.01 \cdot 18\text{kN/m}^3 \cdot 2.9\text{m})$

13) Estresse normal dado fator de segurança para solo coesivo ↗

fx $\sigma_{Normal} = \frac{(\tau_{Shearstress} \cdot f_s) - c_u}{\tan((\Phi_i))}$

[Abrir Calculadora ↗](#)

ex $0.799989\text{Pa} = \frac{(15.909\text{Pa} \cdot 0.88) - 10\text{Pa}}{\tan((78.69^\circ))}$



14) Fator de segurança contra deslizamento ↗

$$fx \quad f_s = \left(\frac{\tan((\Phi_i))}{\tan((I))} \right)$$

[Abrir Calculadora](#) ↗

$$ex \quad 0.88163 = \left(\frac{\tan((78.69^\circ))}{\tan((80^\circ))} \right)$$

15) Fator de segurança dada a profundidade crítica ↗

$$fx \quad F_c = \frac{h_{\text{Critical}}}{H}$$

[Abrir Calculadora](#) ↗

$$ex \quad 1.9 = \frac{5.51m}{2.9m}$$

16) Fator de segurança dado número de estabilidade ↗

$$fx \quad F_c = \left(\frac{c}{S_n \cdot \gamma \cdot H_{\text{Mobilised}}} \right)$$

[Abrir Calculadora](#) ↗

$$ex \quad 1.735075 = \left(\frac{2.511 \text{kPa}}{2.01 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 0.04 \text{m}} \right)$$

17) Número de estabilidade dado fator de segurança ↗

$$fx \quad S_n = \left(\frac{c}{F_c \cdot \gamma \cdot H_{\text{Mobilised}}} \right)$$

[Abrir Calculadora](#) ↗

$$ex \quad 1.835526 = \left(\frac{2.511 \text{kPa}}{1.9 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 0.04 \text{m}} \right)$$



18) Número de estabilidade para solo coeso

fx $S_n = \left(\frac{c}{\gamma \cdot h_{cs}} \right)$

[Abrir Calculadora !\[\]\(d3fb9f94af8b26d1c844efa9a98805b0_img.jpg\)](#)

ex $2.021739 = \left(\frac{2.511 \text{kPa}}{18 \text{kN/m}^3 \cdot 0.069 \text{m}} \right)$

19) Número de estabilidade para solo coeso dada a coesão mobilizada

fx $S_n = \left(\frac{C_c}{\gamma \cdot H} \right)$

[Abrir Calculadora !\[\]\(e1d6102fe77919492c04879c8450f1f5_img.jpg\)](#)

ex $2.01 = \left(\frac{104.922 \text{Pa}}{18 \text{kN/m}^3 \cdot 2.9 \text{m}} \right)$

20) Peso unitário do solo dada a coesão mobilizada

fx $\gamma = \left(\frac{C_c}{S_n \cdot H} \right)$

[Abrir Calculadora !\[\]\(ab4e2b3fc7e7887b7a72f548aa6f5e60_img.jpg\)](#)

ex $18 \text{kN/m}^3 = \left(\frac{104.922 \text{Pa}}{2.01 \cdot 2.9 \text{m}} \right)$

21) Peso unitário do solo dado a profundidade crítica para solo coesivo

fx $\gamma = \frac{c}{h_c \cdot (\tan(I)) - \tan(\phi) \cdot (\cos(I))^2}$

[Abrir Calculadora !\[\]\(5abce1a84a655b073239ab33e1199487_img.jpg\)](#)

ex $17.99904 \text{kN/m}^3 = \frac{2.511 \text{kPa}}{1.01 \text{m} \cdot (\tan(80^\circ)) - \tan(47.48^\circ) \cdot (\cos(80^\circ))^2}$



22) Peso unitário do solo dado fator de segurança ↗

$$fx \quad \gamma = \left(\frac{c}{S_n \cdot H_{Mobilised} \cdot F_c} \right)$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

$$ex \quad 16.43755 \text{kN/m}^3 = \left(\frac{2.511 \text{kPa}}{2.01 \cdot 0.04 \text{m} \cdot 1.9} \right)$$

23) Peso unitário do solo dado o número de estabilidade para solo coesivo ↗

$$fx \quad \gamma = \left(\frac{c}{S_n \cdot h_{cs}} \right)$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

$$ex \quad 18.10513 \text{kN/m}^3 = \left(\frac{2.511 \text{kPa}}{2.01 \cdot 0.069 \text{m}} \right)$$

24) Profundidade crítica dada o número de estabilidade para solo coesivo ↗

$$fx \quad h_{cs} = \left(\frac{c}{\gamma \cdot S_n} \right)$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

$$ex \quad 0.069403 \text{m} = \left(\frac{2.511 \text{kPa}}{18 \text{kN/m}^3 \cdot 2.01} \right)$$

25) Profundidade crítica para solo coeso ↗

$$fx \quad h_c = \frac{c}{\gamma \cdot (\tan(I) - \tan(\phi)) \cdot (\cos(I))^2}$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

$$ex \quad 1.009946 \text{m} = \frac{2.511 \text{kPa}}{18 \text{kN/m}^3 \cdot (\tan(80^\circ) - \tan(47.48^\circ)) \cdot (\cos(80^\circ))^2}$$



26) Profundidade crítica para solo coeso dado fator de segurança ↗

fx $h_{\text{Critical}} = F_c \cdot H$

Abrir Calculadora ↗

ex $5.51\text{m} = 1.9 \cdot 2.9\text{m}$

27) Profundidade da Coesão Mobilizada dada a Profundidade Crítica ↗

fx $H = \frac{h_{\text{Critical}}}{F_c}$

Abrir Calculadora ↗

ex $2.9\text{m} = \frac{5.51\text{m}}{1.9}$

28) Profundidade da Coesão Mobilizada dado Fator de Segurança ↗

fx $H_{\text{Mobilised}} = \left(\frac{c}{S_n \cdot \gamma \cdot F_c} \right)$

Abrir Calculadora ↗

ex $0.036528\text{m} = \left(\frac{2.511\text{kPa}}{2.01 \cdot 18\text{kN/m}^3 \cdot 1.9} \right)$

29) Profundidade na Coesão Mobilizada ↗

fx $H = \left(\frac{C_c}{\gamma \cdot S_n} \right)$

Abrir Calculadora ↗

ex $2.9\text{m} = \left(\frac{104.922\text{Pa}}{18\text{kN/m}^3 \cdot 2.01} \right)$

30) Resistência ao cisalhamento de solo sem coesão ↗

fx $\tau_s = \sigma_{nm} \cdot \tan((\phi))$

Abrir Calculadora ↗

ex $1.199598\text{MPa} = 1.1\text{MPa} \cdot \tan((47.48^\circ))$



31) Resistência ao cisalhamento do solo coesivo

fx $\tau_s = c + (\sigma_{nm} \cdot \tan((\phi)))$

[Abrir Calculadora !\[\]\(71ceb62b681518c82e95d615e7265d66_img.jpg\)](#)

ex $1.202109 \text{ MPa} = 2.511 \text{ kPa} + (1.1 \text{ MPa} \cdot \tan((47.48^\circ)))$

32) Resistência ao cisalhamento do solo dado o ângulo de atrito interno

fx $\tau_{soil} = \left(\tau_{Shearstress} \cdot \left(\frac{\tan(\Phi_i)}{\tan(I)} \right) \right)$

[Abrir Calculadora !\[\]\(fc3a57079704ef1b99671c8cafae23be_img.jpg\)](#)

ex $14.02584 \text{ MPa} = \left(15.909 \text{ Pa} \cdot \left(\frac{\tan(78.69^\circ)}{\tan(80^\circ)} \right) \right)$

33) Tensão de cisalhamento dado fator de segurança para solo coesivo

fx $\tau_{Shearstress} = \frac{c_u + (\sigma_{Normal} \cdot \tan((\Phi_i)))}{f_s}$

[Abrir Calculadora !\[\]\(d5831b2ac75eb48b4c49d27e61d24c03_img.jpg\)](#)

ex $15.90906 \text{ Pa} = \frac{10 \text{ Pa} + (0.8 \text{ Pa} \cdot \tan((78.69^\circ)))}{0.88}$

34) Tensão de cisalhamento do solo dado o ângulo de atrito interno

fx $\tau_i = \frac{\tau_s}{\frac{\tan((\phi))}{\tan((I))}}$

[Abrir Calculadora !\[\]\(e97636a3328cdaccd5ffd8fe3bc69ce6_img.jpg\)](#)

ex $6.240498 \text{ Pa} = \frac{1.2 \text{ MPa}}{\frac{\tan((47.48^\circ))}{\tan((80^\circ))}}$



35) Tensão normal dada a resistência ao cisalhamento do solo coesivo

fx $\sigma_{nm} = \frac{\tau_s - c}{\tan((\phi))}$

[Abrir Calculadora !\[\]\(8b57f0e15e7dda24cf9977561475f640_img.jpg\)](#)

ex $1.098066 \text{ MPa} = \frac{1.2 \text{ MPa} - 2.511 \text{ kPa}}{\tan((47.48^\circ))}$

36) Tensão normal dada a resistência ao cisalhamento do solo sem coesão

fx $\sigma_{nm} = \frac{\tau_s}{\tan((\phi))}$

[Abrir Calculadora !\[\]\(ceb7cef9f9d693d102dfe501130037c6_img.jpg\)](#)

ex $1.100368 \text{ MPa} = \frac{1.2 \text{ MPa}}{\tan((47.48^\circ))}$

37) Tensão normal dada a tensão de cisalhamento do solo sem coesão

fx $\sigma_{nm} = \tau_{Shearstress} \cdot \cot((I))$

[Abrir Calculadora !\[\]\(5a09a9dfd2f1e923eccb8c24714edf51_img.jpg\)](#)

ex $2.805186 \text{ MPa} = 15.909 \text{ Pa} \cdot \cot((80^\circ))$



Variáveis Usadas

- **c** Coesão do Solo (*Quilopascal*)
- **C_c** Coesão mobilizada para solo coeso (*Pascal*)
- **C_m** Coesão Mobilizada (*Pascal*)
- **c_u** Coesão da Unidade (*Pascal*)
- **F_c** Fator de Segurança em relação à Coesão
- **f_s** Fator de segurança
- **H** Profundidade na Coesão Mobilizada (*Metro*)
- **h_c** Profundidade Crítica (*Metro*)
- **h_{Critical}** Profundidade Crítica para Fator de Segurança (*Metro*)
- **h_{cs}** Profundidade Crítica para Número de Estabilidade (*Metro*)
- **H_{Mobilised}** Profundidade na Coesão Mobilizada no Número de Estabilidade (*Metro*)
- **I** Ângulo de inclinação (*Grau*)
- **S_n** Número de estabilidade
- **γ** Peso unitário do solo (*Quilonewton por metro cúbico*)
- **ζ_{cs}** Tensão de cisalhamento em solo coeso (*Quilonewton por metro quadrado*)
- **σ_n** Tensão normal em um ponto do solo (*Quilonewton por metro quadrado*)
- **σ_{nm}** Estresse normal em Mega Pascal (*Megapascal*)
- **σ_{Normal}** Estresse normal (*Pascal*)
- **T_f** Resistência ao cisalhamento em KN por metro cúbico (*Quilonewton por metro quadrado*)
- **T_s** Força de cisalhamento (*Megapascal*)
- **T_{soil}** Resistência ao cisalhamento do solo (*Megapascal*)
- **φ** Ângulo de Atrito Interno (*Grau*)
- **Φ_c** Ângulo de Atrito Interno do Solo Coesivo (*Grau*)
- **Φ_i** Ângulo de Atrito Interno do Solo (*Grau*)



- τ Tensão de cisalhamento (Pascal)
- τ_i Tensão de cisalhamento dado o ângulo de atrito interno (Pascal)
- $\tau_{\text{Shearstress}}$ Tensão de cisalhamento para fator de segurança (Pascal)



Constantes, Funções, Medidas usadas

- **Constante:** pi, 3.14159265358979323846264338327950288

Constante de Arquimedes

- **Função:** atan, atan(Number)

O tan inverso é usado para calcular o ângulo aplicando a razão tangente do ângulo, que é o lado oposto dividido pelo lado adjacente do triângulo retângulo.

- **Função:** cos, cos(Angle)

O cosseno de um ângulo é a razão entre o lado adjacente ao ângulo e a hipotenusa do triângulo.

- **Função:** cot, cot(Angle)

Cotangente é uma função trigonométrica definida como a razão entre o lado adjacente e o lado oposto em um triângulo retângulo.

- **Função:** tan, tan(Angle)

A tangente de um ângulo é uma razão trigonométrica entre o comprimento do lado oposto a um ângulo e o comprimento do lado adjacente a um ângulo em um triângulo retângulo.

- **Medição:** Comprimento in Metro (m)

Comprimento Conversão de unidades 

- **Medição:** Pressão in Megapascal (MPa), Pascal (Pa), Quilopascal (kPa)

Pressão Conversão de unidades 

- **Medição:** Ângulo in Grau (°)

Ângulo Conversão de unidades 

- **Medição:** Peso específico in Quilonewton por metro cúbico (kN/m³)

Peso específico Conversão de unidades 

- **Medição:** Estresse in Pascal (Pa), Quilonewton por metro quadrado (kN/m²)

Estresse Conversão de unidades 



Verifique outras listas de fórmulas

- Capacidade de Carga para Sapatas
Tiradas para Solos C-Φ Fórmulas ↗
- Capacidade de suporte de solo coesivo Fórmulas ↗
- Capacidade de suporte de solo não coesivo Fórmulas ↗
- Capacidade de Carga dos Solos Fórmulas ↗
- Capacidade de Suporte dos Solos:
Análise de Meyerhof Fórmulas ↗
- Análise de Estabilidade da Fundação Fórmulas ↗
- Limites de Atterberg Fórmulas ↗
- Capacidade de suporte do solo:
análise de Terzaghi Fórmulas ↗
- Compactação do Solo Fórmulas ↗
- movimento da terra Fórmulas ↗
- Pressão Lateral para Solo Coesivo e Não Coesivo Fórmulas ↗
- Profundidade Mínima de Fundação pela Análise de Rankine Fórmulas ↗
- Fundações de pilha Fórmulas ↗
- Porosidade da amostra de solo Fórmulas ↗
- Produção de raspadores Fórmulas ↗
- Análise de infiltração Fórmulas ↗
- Análise de estabilidade de taludes usando o método de Bishops Fórmulas ↗
- Análise de estabilidade de taludes usando o método de Culman Fórmulas ↗
- Origem do solo e suas propriedades Fórmulas ↗
- Gravidade específica do solo Fórmulas ↗
- Análise de Estabilidade de Taludes Infinitos Fórmulas ↗
- Análise de Estabilidade de Taludes Infinitos em Prisma Fórmulas ↗
- Controle de Vibração em Jateamento Fórmulas ↗
- Razão de Vazios da Amostra de Solo Fórmulas ↗
- Conteúdo de Água do Solo e Fórmulas Relacionadas Fórmulas ↗

Sinta-se à vontade para COMPARTILHAR este documento com seus amigos!

PDF Disponível em

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



7/15/2024 | 7:26:01 AM UTC

[Por favor, deixe seu feedback aqui...](#)

