



calculatoratoz.com



unitsconverters.com

Terzaghis Analyse des Grundwasserspiegels liegt unterhalb der Fundamentsohle Formeln

Rechner!

Beispiele!

Konvertierungen!

Lesezeichen calculatoratoz.com, unitsconverters.com

Größte Abdeckung von Rechnern und wächst - **30.000+ Rechner!**

Rechnen Sie mit einer anderen Einheit für jede Variable - **Eingebaute Einheitenumrechnung!**

Größte Sammlung von Maßen und Einheiten - **250+ Messungen!**

Fühlen Sie sich frei, dieses Dokument mit Ihren Freunden zu TEILEN!

[Bitte hinterlassen Sie hier Ihr Rückkoppelung...](#)



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



Liste von 25 Terzaghis Analyse des Grundwasserspiegels liegt unterhalb der Fundamentsohle Formeln

Terzaghis Analyse des Grundwasserspiegels liegt unterhalb der Fundamentsohle ↗

1) Breite des Fundaments bei gegebenem Sicherheitsfaktor und sicherer Tragfähigkeit ↗

$$fx \quad B = \frac{((q_{sa} \cdot f_s) - (f_s \cdot (\gamma \cdot D))) - ((C_s \cdot N_c) + ((\gamma \cdot D) \cdot (N_q - 1)))}{0.5 \cdot \gamma \cdot N_\gamma}$$

[Rechner öffnen ↗](#)

ex

$$ex \quad 5.675986m = \frac{((70kN/m^2 \cdot 2.8) - (2.8 \cdot (18kN/m^3 \cdot 1.01m))) - ((5.0kPa \cdot 9) + ((18kN/m^3 \cdot 1.01m) \cdot (2.01 - 1)))}{0.5 \cdot 18kN/m^3 \cdot 1.6}$$

2) Breite des Fundaments bei gegebenem Tragfähigkeitsfaktor und Fundamenttiefe ↗

$$fx \quad B = \frac{q_{inf} - ((C_s \cdot N_c) + ((\gamma \cdot D) \cdot (N_q - 1)))}{0.5 \cdot \gamma \cdot N_\gamma}$$

[Rechner öffnen ↗](#)

$$ex \quad 6.016542m = \frac{150kN/m^2 - ((5.0kPa \cdot 9) + ((18kN/m^3 \cdot 1.01m) \cdot (2.01 - 1)))}{0.5 \cdot 18kN/m^3 \cdot 1.6}$$

3) Breite des Fundaments bei maximaler Tragfähigkeit ↗

$$fx \quad B = \frac{q_{fc} - ((C \cdot N_c) + (\gamma \cdot D_{footing} \cdot N_q))}{0.5 \cdot \gamma \cdot N_\gamma}$$

[Rechner öffnen ↗](#)

$$ex \quad 1.6995m = \frac{127.8kPa - ((1.27kPa \cdot 9) + (18kN/m^3 \cdot 2.54m \cdot 2.01))}{0.5 \cdot 18kN/m^3 \cdot 1.6}$$

4) Breite des Fundaments bei sicherer Tragfähigkeit ↗

$$fx \quad B = \frac{((q_{sa} \cdot f_s) - (f_s \cdot \sigma_s)) - ((C \cdot N_c) + (\sigma_s \cdot (N_q - 1)))}{0.5 \cdot \gamma \cdot N_\gamma}$$

[Rechner öffnen ↗](#)

$$ex \quad 0.672986m = \frac{((70kN/m^2 \cdot 2.8) - (2.8 \cdot 45.9kN/m^2)) - ((1.27kPa \cdot 9) + (45.9kN/m^2 \cdot (2.01 - 1)))}{0.5 \cdot 18kN/m^3 \cdot 1.6}$$



5) Effektiver Aufpreis bei sicherer Tragfähigkeit ↗

[Rechner öffnen](#)

$$\text{fx } \sigma_s = \frac{(q_{sa} \cdot f_s) - ((C_s \cdot N_c) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma))}{f_s + N_q - 1}$$

$$\text{ex } 32.07349 \text{kN/m}^2 = \frac{(70 \text{kN/m}^2 \cdot 2.8) - ((5.0 \text{kPa} \cdot 9) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6))}{2.8 + 2.01 - 1}$$

6) Effektiver Zuschlag bei gegebenem Tragfähigkeitsfaktor ↗

[Rechner öffnen](#)

$$\text{fx } \sigma_s = \frac{q_{nf} - ((C_s \cdot N_c) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma))}{N_q - 1}$$

$$\text{ex } 103.6808 \text{kN/m}^2 = \frac{150 \text{kN/m}^2 - ((5.0 \text{kPa} \cdot 9) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6))}{2.01 - 1}$$

7) Einheitsgewicht des Bodens bei gegebenem Sicherheitsfaktor und sicherer Tragfähigkeit ↗

[Rechner öffnen](#)

$$\text{fx } \gamma = \frac{(q_{sa} \cdot f_s) - ((C_s \cdot N_c))}{(N_q \cdot D) + (0.5 \cdot B \cdot N_\gamma)}$$

$$\text{ex } 41.59665 \text{kN/m}^3 = \frac{(70 \text{kN/m}^2 \cdot 2.8) - ((5.0 \text{kPa} \cdot 9))}{(2.01 \cdot 1.01 \text{m}) + (0.5 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6)}$$

8) Einheitsgewicht des Bodens bei gegebenem Tragfähigkeitsfaktor, Tiefe und Breite des Fundaments ↗

[Rechner öffnen](#)

$$\text{fx } \gamma = \frac{q_{nf} - (C_s \cdot N_c)}{(0.5 \cdot B \cdot N_\gamma) + (D \cdot (N_q - 1))}$$

$$\text{ex } 0.040075 \text{kN/m}^3 = \frac{150 \text{kN/m}^2 - (5.0 \text{kPa} \cdot 9)}{(0.5 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6) + (1.01 \text{m} \cdot (2.01 - 1))}$$

9) Einheitsgewicht des Bodens bei gegebener endgültiger Nettotragfähigkeit ↗

[Rechner öffnen](#)

$$\text{fx } \gamma = \frac{q_{nf} - ((C_s \cdot N_c) + (\sigma_s \cdot (N_q - 1)))}{0.5 \cdot B \cdot N_\gamma}$$

$$\text{ex } 36.65062 \text{kN/m}^3 = \frac{150 \text{kN/m}^2 - ((5.0 \text{kPa} \cdot 9) + (45.9 \text{kN/m}^2 \cdot (2.01 - 1)))}{0.5 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6}$$



10) Einheitsgewicht des Bodens bei gegebener Tiefe und Breite des Fundaments**Rechner öffnen**

$$\text{fx } \gamma = \frac{q_f - (C_s \cdot N_c)}{(D \cdot N_q) + (0.5 \cdot B \cdot N_\gamma)}$$

$$\text{ex } 4.132118 \text{kN/m}^3 = \frac{60 \text{kPa} - (5.0 \text{kPa} \cdot 9)}{(1.01 \text{m} \cdot 2.01) + (0.5 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6)}$$

11) Einheitsgewicht des Bodens bei sicherer Tragfähigkeit**Rechner öffnen**

$$\text{fx } \gamma = \frac{((q_{sa} \cdot f_s) - (f_s \cdot \sigma_s)) - ((C \cdot N_c) + (\sigma_s \cdot (N_q - 1)))}{0.5 \cdot B \cdot N_\gamma}$$

$$\text{ex } 6.056875 \text{kN/m}^3 = \frac{((70 \text{kN/m}^2 \cdot 2.8) - (2.8 \cdot 45.9 \text{kN/m}^2)) - ((1.27 \text{kPa} \cdot 9) + (45.9 \text{kN/m}^2 \cdot (2.01 - 1)))}{0.5 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6}$$

12) Endgültige Nettotragfähigkeit bei gegebener Tiefe und Breite des Fundaments**Rechner öffnen**

$$\text{fx } q_{nf} = ((C_s \cdot N_c) + ((\gamma \cdot D) \cdot (N_q - 1)) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma))$$

$$\text{ex } 92.1618 \text{kN/m}^2 = ((5.0 \text{kPa} \cdot 9) + ((18 \text{kN/m}^3 \cdot 1.01 \text{m}) \cdot (2.01 - 1)) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6))$$

13) Endgültige Tragfähigkeit bei gegebenem Tragfähigkeitsfaktor**Rechner öffnen**

$$\text{fx } q_f = (C_s \cdot N_c) + (\gamma \cdot D \cdot N_q) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma)$$

$$\text{ex } 110.3418 \text{kPa} = (5.0 \text{kPa} \cdot 9) + (18 \text{kN/m}^3 \cdot 1.01 \text{m} \cdot 2.01) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6)$$

14) Fundamenttiefe bei gegebenem Tragfähigkeitsfaktor**Rechner öffnen**

$$\text{fx } D_{footing} = \frac{q_f - ((C \cdot N_c) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma))}{\gamma \cdot N_q}$$

$$\text{ex } 2.420398 \text{m} = \frac{127.8 \text{kPa} - ((1.27 \text{kPa} \cdot 9) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6))}{18 \text{kN/m}^3 \cdot 2.01}$$

15) Fußbreite bei effektivem Zuschlag**Rechner öffnen**

$$\text{fx } B = \frac{q_{nf} - ((C_s \cdot N_c) + (\sigma_s \cdot (N_q - 1)))}{0.5 \cdot \gamma \cdot N_\gamma}$$

$$\text{ex } 4.072292 \text{m} = \frac{150 \text{kN/m}^2 - ((5.0 \text{kPa} \cdot 9) + (45.9 \text{kN/m}^2 \cdot (2.01 - 1)))}{0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 1.6}$$



16) Kohäsion des Bodens bei gegebener Nettotragfähigkeit [Rechner öffnen !\[\]\(bd1a142de767a21e5362c595f844a4ff_img.jpg\)](#)

$$\text{fx } C_s = \frac{q_{nf} - ((\sigma_s \cdot (N_q - 1)) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma))}{N_c}$$

$$\text{ex } 8.315667 \text{kPa} = \frac{150 \text{kN/m}^2 - ((45.9 \text{kN/m}^2 \cdot (2.01 - 1)) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6))}{9}$$

17) Kohäsion des Bodens bei gegebener Tiefe und Breite des Fundaments [Rechner öffnen !\[\]\(830769b31eeeaca920791081939ff8ba_img.jpg\)](#)

$$\text{fx } C = \frac{q_{fc} - ((\gamma \cdot D_{footing} \cdot N_q) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma))}{N_c}$$

$$\text{ex } 0.7892 \text{kPa} = \frac{127.8 \text{kPa} - ((18 \text{kN/m}^3 \cdot 2.54 \text{m} \cdot 2.01) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6))}{9}$$

18) Kohäsion des Bodens bei sicherer Tragfähigkeit [Rechner öffnen !\[\]\(47734e4656765d20df4fdbd5b7aff048_img.jpg\)](#)

$$\text{fx } C_s = \frac{((q_{sa} \cdot f_s) - (f_s \cdot \sigma')) - ((\sigma_s \cdot (N_q - 1)) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma))}{N_c}$$

ex

$$13.42367 \text{kPa} = \frac{((70 \text{kN/m}^2 \cdot 2.8) - (2.8 \cdot 10.0 \text{Pa})) - ((45.9 \text{kN/m}^2 \cdot (2.01 - 1)) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6))}{9}$$

19) Nettotragfähigkeit bei gegebenem Tragfähigkeitsfaktor [Rechner öffnen !\[\]\(7bc43b319a082987e20f7bf78f4bab80_img.jpg\)](#)

$$\text{fx } q_{nf} = (C_s \cdot N_c) + (\sigma_s \cdot (N_q - 1)) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma)$$

$$\text{ex } 120.159 \text{kN/m}^2 = (5.0 \text{kPa} \cdot 9) + (45.9 \text{kN/m}^2 \cdot (2.01 - 1)) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6)$$

20) Sichere Tragfähigkeit bei gegebenem Tragfähigkeitsfaktor [Rechner öffnen !\[\]\(4a7b4ce770af8456e11a71f9565c8c2b_img.jpg\)](#)

$$\text{fx } q_{sa} = \left(\frac{(C_s \cdot N_c) + (\sigma_s \cdot (N_q - 1)) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma)}{f_s} \right) + \sigma_s$$

$$\text{ex } 88.81393 \text{kN/m}^2 = \left(\frac{(5.0 \text{kPa} \cdot 9) + (45.9 \text{kN/m}^2 \cdot (2.01 - 1)) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6)}{2.8} \right) + 45.9 \text{kN/m}^2$$



21) Sichere Tragfähigkeit bei gegebener Tiefe und Breite des Fundaments [Rechner öffnen !\[\]\(eafc244b53721dd1ec133f0772f70fc7_img.jpg\)](#)

$$\text{fx } q_{sa} = \left(\frac{(C_s \cdot N_c) + ((\gamma \cdot D) \cdot (N_q - 1)) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma)}{f_s} \right) + (\gamma \cdot D)$$

ex

$$51.09493 \text{kN/m}^2 = \left(\frac{(5.0 \text{kPa} \cdot 9) + ((18 \text{kN/m}^3 \cdot 1.01 \text{m}) \cdot (2.01 - 1)) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6)}{2.8} \right) + (18 \text{kN/m}^2 \cdot 2.01)$$

22) Sicherheitsfaktor bei gegebenem Tragfähigkeitsfaktor [Rechner öffnen !\[\]\(e1d6102fe77919492c04879c8450f1f5_img.jpg\)](#)

$$\text{fx } f_s = \frac{(C_s \cdot N_c) + (\sigma_s \cdot (N_q - 1)) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma)}{q_{sa} - \sigma_s}$$

$$\text{ex } 4.985851 = \frac{(5.0 \text{kPa} \cdot 9) + (45.9 \text{kN/m}^2 \cdot (2.01 - 1)) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6)}{70 \text{kN/m}^2 - 45.9 \text{kN/m}^2}$$

23) Sicherheitsfaktor bei gegebener Tiefe und Breite des Fundaments [Rechner öffnen !\[\]\(ab4e2b3fc7e7887b7a72f548aa6f5e60_img.jpg\)](#)

$$\text{fx } f_s = \frac{(C_s \cdot N_c) + ((\gamma \cdot D) \cdot (N_q - 1)) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma)}{q_{sa} - (\gamma \cdot D)}$$

$$\text{ex } 1.778499 = \frac{(5.0 \text{kPa} \cdot 9) + ((18 \text{kN/m}^3 \cdot 1.01 \text{m}) \cdot (2.01 - 1)) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6)}{70 \text{kN/m}^2 - (18 \text{kN/m}^3 \cdot 1.01 \text{m})}$$

24) Tiefe des Fundaments bei gegebenem Sicherheitsfaktor und sicherer Tragfähigkeit [Rechner öffnen !\[\]\(5abce1a84a655b073239ab33e1199487_img.jpg\)](#)

$$\text{fx } D = \frac{(q_{sa} \cdot f_s) - ((C_s \cdot N_c) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma))}{\gamma \cdot N_q}$$

$$\text{ex } 3.377557 \text{m} = \frac{(70 \text{kN/m}^2 \cdot 2.8) - ((5.0 \text{kPa} \cdot 9) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6))}{18 \text{kN/m}^3 \cdot 2.01}$$

25) Tiefe des Fundaments bei gegebenem Tragfähigkeitsfaktor und Breite des Fundaments [Rechner öffnen !\[\]\(111c5272ee3f91361f0d2e3665dd6ad0_img.jpg\)](#)

$$\text{fx } D = \frac{q_{nf} - ((C_s \cdot N_c) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma))}{\gamma \cdot (N_q - 1)}$$

$$\text{ex } 4.191419 \text{m} = \frac{150 \text{kN/m}^2 - ((5.0 \text{kPa} \cdot 9) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6))}{18 \text{kN/m}^3 \cdot (2.01 - 1)}$$



Verwendete Variablen

- **B** Breite des Fundaments (*Meter*)
- **C** Kohäsion im Boden in Kilopascal (*Kilopascal*)
- **C_s** Zusammenhalt des Bodens (*Kilopascal*)
- **D** Tiefe des Fundaments (*Meter*)
- **D_{footing}** Tiefe des Fundaments im Boden (*Meter*)
- **f_s** Sicherheitsfaktor
- **N_c** Tragfähigkeitsfaktor abhängig von der Kohäsion
- **N_q** Tragfähigkeitsfaktor abhängig vom Zuschlag
- **N_y** Tragfähigkeitsfaktor abhängig vom Gewicht der Einheit
- **q_f** Ultimative Tragfähigkeit (*Kilopascal*)
- **q_{fc}** Ultimative Tragfähigkeit im Boden (*Kilopascal*)
- **q_{nf}** Endgültige Nettotragfähigkeit (*Kilonewton pro Quadratmeter*)
- **q_{sa}** Sichere Tragfähigkeit (*Kilonewton pro Quadratmeter*)
- **γ** Einheitsgewicht des Bodens (*Kilonewton pro Kubikmeter*)
- **σ'** Effektiver Zuschlag (*Pascal*)
- **σ_s** Effektiver Zuschlag in KiloPascal (*Kilonewton pro Quadratmeter*)



Konstanten, Funktionen, verwendete Messungen

- **Messung:** Länge in Meter (m)
Länge Einheitenumrechnung ↗
- **Messung:** Druck in Kilonewton pro Quadratmeter (kN/m^2), Kilopascal (kPa), Pascal (Pa)
Druck Einheitenumrechnung ↗
- **Messung:** Bestimmtes Gewicht in Kilonewton pro Kubikmeter (kN/m^3)
Bestimmtes Gewicht Einheitenumrechnung ↗



Überprüfen Sie andere Formellisten

- Terzaghis Analyse des Grundwasserspiegels liegt unterhalb der Fundamentsohle Formeln 
- Terzaghis Analyse Rein bindiger Boden Formeln 

Fühlen Sie sich frei, dieses Dokument mit Ihren Freunden zu TEILEN!

PDF Verfügbar in

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

7/22/2024 | 6:43:04 AM UTC

Bitte hinterlassen Sie hier Ihr Rückkoppelung...

