

calculatoratoz.comunitsconverters.com

Largura de fissura e deflexão de membros de concreto protendido

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 40 Largura de fissura e deflexão de membros de concreto protendido Fórmulas

Largura de fissura e deflexão de membros de concreto protendido ↗

Cálculo da largura da fissura ↗

1) Cobertura eficaz dada a distância mais curta ↗

$$fx \quad d' = \sqrt{\left(acr + \left(\frac{D}{2} \right) \right)^2 - \left(\frac{z}{2} \right)^2}$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

$$ex \quad 275.1\text{mm} = \sqrt{\left(2.51\text{cm} + \left(\frac{0.5\text{m}}{2} \right) \right)^2 - \left(\frac{40A}{2} \right)^2}$$

2) Cobertura Transparente Mínima dada a Largura da Rachadura ↗

$$fx \quad C_{min} = acr - \frac{\left(\left(\frac{3 \cdot acr \cdot \epsilon_m}{W_{cr}} \right) - 1 \right) \cdot (h - x)}{2}$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

$$ex \quad 9.479883\text{cm} = 2.51\text{cm} - \frac{\left(\left(\frac{3 \cdot 2.51\text{cm} \cdot 0.0005}{0.49\text{mm}} \right) - 1 \right) \cdot (20.1\text{cm} - 50\text{mm})}{2}$$

3) Deformação Média no Nível Selecionado dada a Largura da Rachadura ↗

$$fx \quad \epsilon_m = \frac{W_{cr} \cdot \left(1 + \left(2 \cdot \frac{acr - C_{min}}{h - x} \right) \right)}{3 \cdot acr}$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

$$ex \quad 0.0005 = \frac{0.49\text{mm} \cdot \left(1 + \left(2 \cdot \frac{2.51\text{cm} - 9.48\text{cm}}{20.1\text{cm} - 50\text{mm}} \right) \right)}{3 \cdot 2.51\text{cm}}$$



4) Diâmetro da barra longitudinal dada a distância mais curta ↗

$$fx \quad D = \left(\sqrt{\left(\frac{z}{2}\right)^2 + d'^2} - acr \right) \cdot 2$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

$$ex \quad 0.04982m = \left(\sqrt{\left(\frac{40A}{2}\right)^2 + (50.01mm)^2} - 2.51cm \right) \cdot 2$$

5) Espaçamento centro a centro dada a distância mais curta ↗

$$fx \quad s = 2 \cdot \sqrt{\left(acr + \left(\frac{D}{2}\right)\right)^2 - (d'^2)}$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

$$ex \quad 54.10324cm = 2 \cdot \sqrt{\left(2.51cm + \left(\frac{0.5m}{2}\right)\right)^2 - ((50.01mm)^2)}$$

6) Largura da rachadura na superfície da seção ↗

$$fx \quad W_{cr} = \frac{3 \cdot acr \cdot \varepsilon_m}{1 + \left(2 \cdot \frac{acr - C_{min}}{h-x}\right)}$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

$$ex \quad 0.490099mm = \frac{3 \cdot 2.51cm \cdot 0.0005}{1 + \left(2 \cdot \frac{2.51cm - 9.48cm}{20.1cm - 50mm}\right)}$$

7) Profundidade do Eixo Neutro dada a Largura da Fenda ↗

$$fx \quad x = h - \left(2 \cdot \frac{acr - C_{min}}{3 \cdot acr \cdot \varepsilon} - 1\right)$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

$$ex \quad 3052.077mm = 20.1cm - \left(2 \cdot \frac{2.51cm - 9.48cm}{3 \cdot 2.51cm \cdot 1.0001} - 1\right)$$



Avaliação da tensão média e profundidade do eixo neutro ↗

8) Altura da largura da fissura no intradorso dada a deformação média ↗

$$fx \quad h = \left(\frac{(\varepsilon_1 - \varepsilon_m) \cdot (3 \cdot E_s \cdot A_s \cdot (d - x))}{W_{cr} \cdot (D_{CC} - x)} \right) + x$$

[Abrir Calculadora ↗](#)
ex

$$67415.78m = \left(\frac{(0.000514 - 0.0005) \cdot (3 \cdot 200000MPa \cdot 500mm^2 \cdot (85mm - 50mm))}{0.49mm \cdot (4.5m - 50mm)} \right) + 50mm$$

9) Área do Aço de Protensão dada a Força de Tração ↗

$$fx \quad A_s = \frac{N_u}{E_p \cdot \varepsilon}$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

$$ex \quad 26.31316mm^2 = \frac{1000N}{38kg/cm^3 \cdot 1.0001}$$

10) Deformação dada Força de Casal da Seção Transversal ↗

$$fx \quad \varepsilon_c = \frac{C}{0.5 \cdot E_c \cdot x \cdot W_{cr}}$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

$$ex \quad 14.55869 = \frac{0.028kN}{0.5 \cdot 0.157MPa \cdot 50mm \cdot 0.49mm}$$

11) Deformação em aço protendido dada a força de tensão ↗

$$fx \quad \varepsilon = \frac{N_u}{A_s \cdot E_p}$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

$$ex \quad 1.302762 = \frac{1000N}{20.2mm^2 \cdot 38kg/cm^3}$$



12) Deformação Média sob Tensão ↗

$$fx \quad \varepsilon_m = \varepsilon_1 - \frac{W_{cr} \cdot (h - x) \cdot (D_{CC} - x)}{3 \cdot E_s \cdot A_s \cdot (L_{eff} - x)}$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

$$ex \quad 0.000514 = 0.000514 - \frac{0.49mm \cdot (12.01m - 50mm) \cdot (4.5m - 50mm)}{3 \cdot 200000MPa \cdot 500mm^2 \cdot (50.25m - 50mm)}$$

13) Deformação no nível selecionado dada a deformação média sob tensão ↗

$$fx \quad \varepsilon_1 = \varepsilon_m + \frac{W_{cr} \cdot (h - x) \cdot (D_{CC} - x)}{3 \cdot E_s \cdot A_s \cdot (L_{eff} - x)}$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

$$ex \quad 0.0005 = 0.0005 + \frac{0.49mm \cdot (12.01m - 50mm) \cdot (4.5m - 50mm)}{3 \cdot 200000MPa \cdot 500mm^2 \cdot (50.25m - 50mm)}$$

14) Deformação no reforço longitudinal dada a força de tensão ↗

$$fx \quad \varepsilon_s = \frac{N_u}{A_s \cdot E_s}$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

$$ex \quad 10 = \frac{1000N}{500mm^2 \cdot 200000}$$

15) Força de compressão para seção protendida ↗

$$fx \quad C_c = A_s \cdot E_p \cdot \varepsilon$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

$$ex \quad 767.6768N = 20.2mm^2 \cdot 38kg/cm^3 \cdot 1.0001$$

16) Força de par de seção transversal ↗

$$fx \quad C = 0.5 \cdot E_c \cdot \varepsilon_c \cdot x \cdot W_{cr}$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

$$ex \quad 0.00325kN = 0.5 \cdot 0.157MPa \cdot 1.69 \cdot 50mm \cdot 0.49mm$$



17) Largura da seção dada a força do casal da seção transversal ↗

$$fx \quad W_{cr} = \frac{C}{0.5 \cdot E_c \cdot \epsilon \cdot x}$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

$$ex \quad 7.133045mm = \frac{0.028kN}{0.5 \cdot 0.157MPa \cdot 1.0001 \cdot 50mm}$$

18) Módulo de elasticidade do aço pretendido dada a força de compressão ↗

$$fx \quad E_p = \frac{C_c}{A_s \cdot \epsilon}$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

$$ex \quad 37.125kg/cm^3 = \frac{750N}{20.2mm^2 \cdot 1.0001}$$

19) Módulo de elasticidade do concreto dada a força de acoplamento da seção transversal ↗

$$fx \quad E_c = \frac{C}{0.5 \cdot \epsilon_c \cdot x \cdot W_{cr}}$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

$$ex \quad 1.352494MPa = \frac{0.028kN}{0.5 \cdot 1.69 \cdot 50mm \cdot 0.49mm}$$

20) Profundidade do eixo neutro dada a força de casal da seção transversal ↗

$$fx \quad x = \frac{C}{0.5 \cdot E_c \cdot \epsilon_c \cdot W_{cr}}$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

$$ex \quad 430.7305mm = \frac{0.028kN}{0.5 \cdot 0.157MPa \cdot 1.69 \cdot 0.49mm}$$

Deflexão ↗

21) Deflexão de curto prazo na transferência ↗

$$fx \quad \Delta_{st} = -\Delta_{po} + \Delta_{sw}$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

$$ex \quad 2.6cm = -2.5cm + 5.1cm$$



22) Deflexão devido ao peso próprio devido à deflexão de curto prazo na transferência ↗

fx $\Delta_{sw} = \Delta_{po} + \Delta_{st}$

[Abrir Calculadora ↗](#)

ex $5\text{cm} = 2.5\text{cm} + 2.50\text{cm}$

Deflexão devido à força de protensão ↗

23) Comprimento do vão dado deflexão devido à protensão para tendão duplamente harpado ↗

fx $L = \left(\frac{\delta \cdot 48 \cdot E \cdot I_p}{a \cdot (4 - 3 \cdot a^2) \cdot F_t} \right)^{\frac{1}{3}}$

[Abrir Calculadora ↗](#)

ex $4.219812\text{m} = \left(\frac{48.1\text{m} \cdot 48 \cdot 15\text{Pa} \cdot 1.125\text{kg}\cdot\text{m}^2}{0.8 \cdot (4 - 3 \cdot (0.8)^2) \cdot 311.6\text{N}} \right)^{\frac{1}{3}}$

24) Comprimento do vão dado deflexão devido à protensão para tendão harpado único ↗

fx $L = \left(\frac{\delta \cdot 48 \cdot E \cdot I_p}{F_t} \right)^{\frac{1}{3}}$

[Abrir Calculadora ↗](#)

ex $5.000471\text{m} = \left(\frac{48.1\text{m} \cdot 48 \cdot 15\text{Pa} \cdot 1.125\text{kg}\cdot\text{m}^2}{311.6\text{N}} \right)^{\frac{1}{3}}$

25) Deflexão devido à força de protensão antes das perdas quando deflexão de curto prazo na transferência ↗

fx $\Delta_{po} = \Delta_{sw} - \Delta_{st}$

[Abrir Calculadora ↗](#)

ex $2.6\text{cm} = 5.1\text{cm} - 2.50\text{cm}$

26) Deflexão devido à protensão devido ao tendão duplamente harpado ↗

fx $\delta = \frac{a \cdot (a^2) \cdot F_t \cdot L^3}{24 \cdot E \cdot I_p}$

[Abrir Calculadora ↗](#)

ex $49.24049\text{m} = \frac{0.8 \cdot ((0.8)^2) \cdot 311.6\text{N} \cdot (5\text{m})^3}{24 \cdot 15\text{Pa} \cdot 1.125\text{kg}\cdot\text{m}^2}$



27) Deflexão devido à protensão para tendão harpado único ↗

$$fx \quad \delta = \frac{Ft \cdot L^3}{48 \cdot E \cdot I_p}$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

ex $48.08642m = \frac{311.6N \cdot (5m)^3}{48 \cdot 15Pa \cdot 1.125kg \cdot m^2}$

28) Deflexão devido à protensão para tendão parabólico ↗

$$fx \quad \delta = \left(\frac{5}{384} \right) \cdot \left(\frac{W_{up} \cdot L^4}{E \cdot I_A} \right)$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

ex $48.08571m = \left(\frac{5}{384} \right) \cdot \left(\frac{0.842kN/m \cdot (5m)^4}{15Pa \cdot 9.5m^4} \right)$

29) Elevação do impulso quando deflexão devido à protensão do tendão parabólico ↗

$$fx \quad W_{up} = \frac{\delta \cdot 384 \cdot E \cdot I_A}{5 \cdot L^4}$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

ex $0.84225kN/m = \frac{48.1m \cdot 384 \cdot 15Pa \cdot 9.5m^4}{5 \cdot (5m)^4}$

30) Impulso de elevação devido à deflexão devido à protensão para tendão duplamente harpado ↗

$$fx \quad Ft = \frac{\delta \cdot 24 \cdot E \cdot I_p}{a \cdot (3 - 4 \cdot a^2) \cdot L^3}$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

ex $442.7386N = \frac{48.1m \cdot 24 \cdot 15Pa \cdot 1.125kg \cdot m^2}{0.8 \cdot (3 - 4 \cdot (0.8)^2) \cdot (5m)^3}$

31) Impulso de elevação devido à deflexão devido à protensão para tendão harpado único ↗

$$fx \quad Ft = \frac{\delta \cdot 48 \cdot E \cdot I_p}{L^3}$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

ex $311.688N = \frac{48.1m \cdot 48 \cdot 15Pa \cdot 1.125kg \cdot m^2}{(5m)^3}$



32) Módulo de Young dado deflexão devido à protensão para tendão duplamente harpado

$$fx \quad E = \frac{a \cdot (3 - 4 \cdot a^2) \cdot F_t \cdot L^3}{48 \cdot \delta \cdot I_p}$$

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

$$ex \quad 5.278509 \text{Pa} = \frac{0.8 \cdot (3 - 4 \cdot (0.8)^2) \cdot 311.6 \text{N} \cdot (5 \text{m})^3}{48 \cdot 48.1 \text{m} \cdot 1.125 \text{kg} \cdot \text{m}^2}$$

33) Módulo de Young dado deflexão devido à protensão para tendão harpado único

$$fx \quad E = \frac{F_t \cdot L^3}{48 \cdot \delta \cdot I_p}$$

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

$$ex \quad 14.99576 \text{Pa} = \frac{311.6 \text{N} \cdot (5 \text{m})^3}{48 \cdot 48.1 \text{m} \cdot 1.125 \text{kg} \cdot \text{m}^2}$$

34) Módulo de Young devido à deflexão devido à protensão do tendão parabólico

$$fx \quad E = \left(\frac{5}{384} \right) \cdot \left(\frac{W_{up} \cdot L^4}{\delta \cdot I_A} \right)$$

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

$$ex \quad 14.99554 \text{Pa} = \left(\frac{5}{384} \right) \cdot \left(\frac{0.842 \text{kN/m} \cdot (5 \text{m})^4}{48.1 \text{m} \cdot 9.5 \text{m}^4} \right)$$

35) Momento de inércia para deflexão devido à protensão de um tendão harpado único

$$fx \quad I_p = \frac{F_t \cdot L^3}{48 \cdot e \cdot \delta}$$

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

$$ex \quad 0.337405 \text{kg} \cdot \text{m}^2 = \frac{311.6 \text{N} \cdot (5 \text{m})^3}{48 \cdot 50 \text{Pa} \cdot 48.1 \text{m}}$$



36) Momento de Inércia para Deflexão devido à Protensão do Tendão Parabólico[Abrir Calculadora](#)

$$fx \quad I_p = \left(\frac{5}{384} \right) \cdot \left(\frac{W_{up} \cdot L^4}{e} \right)$$

$$ex \quad 137.0443 \text{kg}\cdot\text{m}^2 = \left(\frac{5}{384} \right) \cdot \left(\frac{0.842 \text{kN/m} \cdot (5\text{m})^4}{50 \text{Pa}} \right)$$

37) Momento de inércia para deflexão devido à protensão em tendão duplamente harpado[Abrir Calculadora](#)

$$fx \quad I_p = \frac{a \cdot (a^2) \cdot F_t \cdot L^3}{48 \cdot e \cdot \delta}$$

$$ex \quad 0.172751 \text{kg}\cdot\text{m}^2 = \frac{0.8 \cdot ((0.8)^2) \cdot 311.6 \text{N} \cdot (5\text{m})^3}{48 \cdot 50 \text{Pa} \cdot 48.1 \text{m}}$$

38) Rígidez flexural dada deflexão devido à protensão para tendão duplamente harpado[Abrir Calculadora](#)

$$fx \quad EI = \frac{a \cdot (a^2) \cdot F_t \cdot L^3}{24 \cdot \delta}$$

$$ex \quad 17.27512 \text{N}^*\text{m}^2 = \frac{0.8 \cdot ((0.8)^2) \cdot 311.6 \text{N} \cdot (5\text{m})^3}{24 \cdot 48.1 \text{m}}$$

39) Rígidez flexural dada deflexão devido à protensão para tendão harpado único[Abrir Calculadora](#)

$$fx \quad EI = \frac{F_t \cdot L^3}{48 \cdot \delta}$$

$$ex \quad 16.87024 \text{N}^*\text{m}^2 = \frac{311.6 \text{N} \cdot (5\text{m})^3}{48 \cdot 48.1 \text{m}}$$



40) Rígidez flexural dada deflexão devido à protensão para tendão parabólico [Abrir Calculadora !\[\]\(0cc5c4c18dd72a91e21b90220aef9c5d_img.jpg\)](#)

fx
$$EI = \left(\frac{5}{384} \right) \cdot \left(\frac{W_{up} \cdot L^4}{\delta} \right)$$

ex
$$0.014246 N \cdot m^2 = \left(\frac{5}{384} \right) \cdot \left(\frac{0.842 kN/m \cdot (5m)^4}{48.1 m} \right)$$



Variáveis Usadas

- **a** Parte do comprimento do vão
- **A_s** Área de Reforço (*Milímetros Quadrados*)
- **acr** Distância mais curta (*Centímetro*)
- **As** Área de Aço de Protensão (*Milímetros Quadrados*)
- **C** Força de Casal (*Kilonewton*)
- **C_c** Compressão Total em Concreto (*Newton*)
- **C_{min}** Cobertura Mínima Transparente (*Centímetro*)
- **d** Profundidade Efetiva de Reforço (*Milímetro*)
- **d'** Cobertura Eficaz (*Milímetro*)
- **D** Diâmetro da barra longitudinal (*Metro*)
- **D_{CC}** Distância da compressão à largura da fissura (*Metro*)
- **e** Módulo Elástico (*Pascal*)
- **E** Módulo de Young (*Pascal*)
- **E_c** Módulo de Elasticidade do Concreto (*Megapascal*)
- **E_p** Módulo de Young pretendido (*Quilograma por Centímetro Cúbico*)
- **E_s** Módulo de elasticidade da armadura de aço (*Megapascal*)
- **EI** Rigidez Flexural (*Newton Metro Quadrado*)
- **Es** Módulo de Elasticidade do Aço
- **F_t** Força de impulso (*Newton*)
- **h** Profundidade total (*Centímetro*)
- **h** Altura da Rachadura (*Metro*)
- **I_A** Segundo Momento de Área (*Medidor ^ 4*)
- **I_p** Momento de Inércia no Pré-esforço (*Quilograma Metro Quadrado*)
- **L** Comprimento do vão (*Metro*)
- **L_{eff}** Comprimento efetivo (*Metro*)
- **N_u** Força de tensão (*Newton*)
- **s** Espaçamento centro a centro (*Centímetro*)
- **W_{cr}** Largura da rachadura (*Milímetro*)
- **W_{up}** Impulso para cima (*Quilonewton por metro*)
- **x** Profundidade do eixo neutro (*Milímetro*)
- **z** Distância centro a centro (*Angstrom*)



- δ Deflexão devido a momentos na barragem em arco (Metro)
- Δ_{po} Deflexão devido à força de protensão (Centímetro)
- Δ_{st} Deflexão de Curto Prazo (Centímetro)
- Δ_{sw} Deflexão devido ao peso próprio (Centímetro)
- ϵ Variedade
- ϵ_1 Tensão no nível selecionado
- ϵ_c Deformação no concreto
- ϵ_m Tensão Média
- ϵ_s Deformação na Armadura Longitudinal



Constantes, Funções, Medidas usadas

- **Função:** `sqrt`, `sqrt(Number)`
Square root function
- **Medição:** **Comprimento** in Milímetro (mm), Centímetro (cm), Metro (m), Angstrom (A)
Comprimento Conversão de unidades ↗
- **Medição:** **Área** in Milímetros Quadrados (mm²)
Área Conversão de unidades ↗
- **Medição:** **Pressão** in Megapascal (MPa), Pascal (Pa)
Pressão Conversão de unidades ↗
- **Medição:** **Força** in Newton (N), Kilonewton (kN)
Força Conversão de unidades ↗
- **Medição:** **Tensão superficial** in Quilonewton por metro (kN/m)
Tensão superficial Conversão de unidades ↗
- **Medição:** **Densidade** in Quilograma por Centímetro Cúbico (kg/cm³)
Densidade Conversão de unidades ↗
- **Medição:** **Momento de inércia** in Quilograma Metro Quadrado (kg·m²)
Momento de inércia Conversão de unidades ↗
- **Medição:** **Segundo Momento de Área** in Medidor ^ 4 (m⁴)
Segundo Momento de Área Conversão de unidades ↗
- **Medição:** **Rigidez Flexural** in Newton Metro Quadrado (N*m²)
Rigidez Flexural Conversão de unidades ↗



Verifique outras listas de fórmulas

- Análise de tensões de protensão e flexão Fórmulas ↗
- Largura de fissura e deflexão de membros de concreto protendido Fórmulas ↗
- Princípios Gerais do Concreto Protendido Fórmulas ↗
- Transmissão de pré-esforço Fórmulas ↗

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

PDF Disponível em

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

11/21/2023 | 1:41:50 PM UTC

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

