



calculatoratoz.com



unitsconverters.com

Diseño de Viga y Losa 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 27 Diseño de Viga y Losa Fórmulas

Diseño de Viga y Losa ↗

Reducción del refuerzo de tensión de flexión ↗

Requisitos de longitud de desarrollo ↗

1) Corte aplicado en la sección para la longitud del desarrollo del soporte simple ↗

fx $V_u = \frac{M_n}{L_d - L_a}$

Calculadora abierta ↗

ex $33.4\text{N/mm}^2 = \frac{10.02\text{MPa}}{400\text{mm} - 100\text{mm}}$

2) Longitud de desarrollo básica para barras de 14 mm de diámetro ↗

fx $L_d = \frac{0.085 \cdot f_y}{\sqrt{f_c}}$

Calculadora abierta ↗

ex $5.486726\text{mm} = \frac{0.085 \cdot 250\text{MPa}}{\sqrt{15\text{MPa}}}$



3) Longitud de desarrollo básica para barras de 18 mm de diámetro

fx $L_d = \frac{0.125 \cdot f_y}{\sqrt{f_c}}$

Calculadora abierta 

ex $8.068715\text{mm} = \frac{0.125 \cdot 250\text{MPa}}{\sqrt{15\text{MPa}}}$

4) Longitud de desarrollo básica para barras y alambre en tensión

fx $L_d = \frac{0.04 \cdot A_b \cdot f_y}{\sqrt{f_c}}$

Calculadora abierta 

ex $400.2083\text{mm} = \frac{0.04 \cdot 155\text{mm}^2 \cdot 250\text{MPa}}{\sqrt{15\text{MPa}}}$

5) Longitud de desarrollo para soporte simple

fx $L_d = \left(\frac{M_n}{V_u} \right) + (La)$

Calculadora abierta 

ex $100.3\text{mm} = \left(\frac{10.02\text{MPa}}{33.4\text{N/mm}^2} \right) + (100\text{mm})$

6) Resistencia a la flexión calculada dada la longitud de desarrollo para un soporte simple

fx $M_n = (V_u) \cdot (L_d - La)$

Calculadora abierta 

ex $10.02\text{MPa} = (33.4\text{N/mm}^2) \cdot (400\text{mm} - 100\text{mm})$



7) Resistencia a la fluencia del acero en barra dada la longitud de desarrollo básica ↗

$$fx \quad f_y = \frac{Ld \cdot \sqrt{f_c}}{0.04 \cdot A_b}$$

Calculadora abierta ↗

$$ex \quad 249.8699 \text{ MPa} = \frac{400 \text{ mm} \cdot \sqrt{15 \text{ MPa}}}{0.04 \cdot 155 \text{ mm}^2}$$

Diseño de losas continuas unidireccionales ↗

Uso de coeficientes de momento ↗

8) Fuerza cortante en los miembros finales en el primer soporte interior ↗

$$fx \quad M_t = 1.15 \cdot \frac{W_{load} \cdot I_n^2}{2}$$

Calculadora abierta ↗

$$ex \quad 207.4142 \text{ N*m} = 1.15 \cdot \frac{3.6 \text{ kN} \cdot (10.01 \text{ m})^2}{2}$$

9) Fuerza cortante en todos los demás soportes ↗

$$fx \quad M_t = \frac{W_{load} \cdot I_n^2}{2}$$

Calculadora abierta ↗

$$ex \quad 180.3602 \text{ N*m} = \frac{3.6 \text{ kN} \cdot (10.01 \text{ m})^2}{2}$$



10) Momento negativo en la cara exterior del primer soporte interior para dos tramos ↗

fx $M_t = \frac{W_{load} \cdot I_n^2}{9}$

Calculadora abierta ↗

ex $40.08004 \text{N*m} = \frac{3.6 \text{kN} \cdot (10.01 \text{m})^2}{9}$

11) Momento negativo en la cara exterior del primer soporte interior para más de dos claros ↗

fx $M_t = \frac{W_{load} \cdot I_n^2}{10}$

Calculadora abierta ↗

ex $36.07204 \text{N*m} = \frac{3.6 \text{kN} \cdot (10.01 \text{m})^2}{10}$

12) Momento negativo en las caras interiores de los soportes exteriores donde el soporte es una viga spandrel ↗

fx $M_t = \frac{W_{load} \cdot I_n^2}{24}$

Calculadora abierta ↗

ex $15.03001 \text{N*m} = \frac{3.6 \text{kN} \cdot (10.01 \text{m})^2}{24}$



13) Momento negativo en las caras interiores del soporte exterior donde el soporte es la columna ↗

fx
$$M_t = \frac{W_{load} \cdot I_n^2}{12}$$

Calculadora abierta ↗

ex
$$30.06003 \text{ N*m} = \frac{3.6 \text{ kN} \cdot (10.01 \text{ m})^2}{12}$$

14) Momento negativo en otras caras de los soportes interiores ↗

fx
$$M_t = \frac{W_{load} \cdot I_n^2}{11}$$

Calculadora abierta ↗

ex
$$32.79276 \text{ N*m} = \frac{3.6 \text{ kN} \cdot (10.01 \text{ m})^2}{11}$$

15) Momento positivo para luces interiores ↗

fx
$$M_t = \frac{W_{load} \cdot I_n^2}{16}$$

Calculadora abierta ↗

ex
$$22.54502 \text{ N*m} = \frac{3.6 \text{ kN} \cdot (10.01 \text{ m})^2}{16}$$



16) Momento positivo para tramos finales si el extremo discontinuo es integral con el soporte ↗

$$fx \quad M_t = \frac{W_{load} \cdot I_n^2}{14}$$

Calculadora abierta ↗

$$ex \quad 25.76574N*m = \frac{3.6kN \cdot (10.01m)^2}{14}$$

17) Momento positivo para tramos finales si el extremo discontinuo no está restringido ↗

$$fx \quad M_t = \frac{W_{load} \cdot I_n^2}{11}$$

Calculadora abierta ↗

$$ex \quad 32.79276N*m = \frac{3.6kN \cdot (10.01m)^2}{11}$$

Secciones rectangulares doblemente reforzadas ↗

18) Área de sección transversal de refuerzo a compresión ↗

$$fx \quad A_{s'} = \frac{B_M - M'}{m \cdot f_{EC} \cdot d_{eff}}$$

Calculadora abierta ↗

$$ex \quad 20.61263mm^2 = \frac{49.5kN*m - 16.5kN*m}{8 \cdot 50.03MPa \cdot 4m}$$



19) Área de sección transversal total de refuerzo a tracción ↗

fx $A_{cs} = 8 \cdot \frac{Mb_R}{7 \cdot f_s \cdot D_B}$

Calculadora abierta ↗

ex $13.19639m^2 = 8 \cdot \frac{53N*m}{7 \cdot 1.7Pa \cdot 2.7m}$

20) Momento de flexión dado el área transversal total del refuerzo de tracción ↗

fx $Mb_R = A_{cs} \cdot 7 \cdot f_s \cdot \frac{D_B}{8}$

Calculadora abierta ↗

ex $52.21125N*m = 13m^2 \cdot 7 \cdot 1.7Pa \cdot \frac{2.7m}{8}$

Secciones rectangulares reforzadas individualmente ↗



21) Ancho de viga dada la relación de acero ↗

fx $b = \frac{A}{d' \cdot \rho_{steel\ ratio}}$

Calculadora abierta ↗

ex $34.96051mm = \frac{10m^2}{7547.15mm \cdot 37.9}$



22) Área de refuerzo de tensión dada la relación de acero ↗

fx $A = (\rho_{\text{steel ratio}} \cdot b \cdot d')$

Calculadora abierta ↗

ex $7.57998 \text{ m}^2 = (37.9 \cdot 26.5 \text{ mm} \cdot 7547.15 \text{ mm})$

23) Distancia desde la compresión extrema al centroide dada la relación de acero ↗

fx $d' = \frac{A}{b \cdot \rho_{\text{steel ratio}}}$

Calculadora abierta ↗

ex $9956.688 \text{ mm} = \frac{10 \text{ m}^2}{26.5 \text{ mm} \cdot 37.9}$

24) Esfuerzo en acero solo con refuerzo de tensión ↗

fx $f_{TS} = \frac{m \cdot f_{\text{comp stress}} \cdot (1 - k)}{k}$

Calculadora abierta ↗

ex $255.7377 \text{ kgf/m}^2 = \frac{8 \cdot 50 \text{ kgf/m}^2 \cdot (1 - 0.61)}{0.61}$

25) Factor de profundidad del brazo de palanca ↗

fx $j = 1 - \left(\frac{k}{3} \right)$

Calculadora abierta ↗

ex $0.796667 = 1 - \left(\frac{0.61}{3} \right)$



26) Proporción de acero **Calculadora abierta** 

fx $\rho_{\text{steel ratio}} = \frac{A}{b \cdot d'}$

ex $50.00013 = \frac{10m^2}{26.5mm \cdot 7547.15mm}$

27) Relación modular **Calculadora abierta** 

fx $m = \frac{E_s}{E_c}$

ex $43915.65 = \frac{1000\text{ksi}}{0.157\text{MPa}}$



Variables utilizadas

- **A** Área de Refuerzo de Tensión (*Metro cuadrado*)
- **A_b** Zona de Bar (*Milímetro cuadrado*)
- **A_{cs}** Área transversal (*Metro cuadrado*)
- **A_s** Área de Refuerzo de Compresión (*Milímetro cuadrado*)
- **b** Amplitud de rayo (*Milímetro*)
- **B_M** Momento de flexión de la sección considerada (*Metro de kilonewton*)
- **d'** Distancia de compresión a refuerzo centroide (*Milímetro*)
- **D_B** Profundidad del haz (*Metro*)
- **d_{eff}** Profundidad efectiva del haz (*Metro*)
- **E_c** Módulo de elasticidad del hormigón (*megapascales*)
- **E_s** Módulo de elasticidad del acero (*Kilopound por pulgada cuadrada*)
- **f_c** Resistencia a la Compresión de 28 Días del Concreto (*megapascales*)
- **f_{comp stress}** Tensión de compresión en la superficie de hormigón extrema (*Kilogramo-Fuerza por metro cuadrado*)
- **f_{EC}** Esfuerzo de compresión extremo del hormigón (*megapascales*)
- **f_s** Estrés de refuerzo (*Pascal*)
- **f_{TS}** Tensión de tracción en acero (*Kilogramo-Fuerza por metro cuadrado*)
- **f_y** Límite elástico del acero (*megapascales*)
- **I_n** Longitud del tramo (*Metro*)
- **j** J constante
- **k** Relación de profundidad
- **L_a** Longitud de empotramiento adicional (*Milímetro*)



- **Ld** Duración del desarrollo (*Milímetro*)
- **m** Relación modular
- **M'** Momento flector de una viga reforzada individualmente (*Metro de kilonewton*)
- **M_n** Resistencia a la flexión calculada (*megapascales*)
- **M_t** Momento en estructuras (*Metro de Newton*)
- **M_{bR}** Momento de flexión (*Metro de Newton*)
- **V_u** Corte aplicado en la sección (*Newton/Milímetro cuadrado*)
- **W_{load}** Carga vertical (*kilonewton*)
- **ρ_{steel ratio}** Relación de acero



Constantes, funciones, medidas utilizadas

- **Función:** **sqrt**, **sqrt(Number)**
Square root function
- **Medición:** **Longitud** in Milímetro (mm), Metro (m)
Longitud Conversión de unidades ↗
- **Medición:** **Área** in Milímetro cuadrado (mm²), Metro cuadrado (m²)
Área Conversión de unidades ↗
- **Medición:** **Presión** in Newton/Milímetro cuadrado (N/mm²), megapascals (MPa), Pascal (Pa), Kilogramo-Fuerza por metro cuadrado (kgf/m²), Kilopound por pulgada cuadrada (ksi)
Presión Conversión de unidades ↗
- **Medición:** **Energía** in Metro de Newton (N*m)
Energía Conversión de unidades ↗
- **Medición:** **Fuerza** in kilonewton (kN)
Fuerza Conversión de unidades ↗
- **Medición:** **Momento de Fuerza** in Metro de kilonewton (kN*m), Metro de Newton (N*m)
Momento de Fuerza Conversión de unidades ↗
- **Medición:** **Estrés** in megapascals (MPa)
Estrés Conversión de unidades ↗



Consulte otras listas de fórmulas

- Análisis utilizando el método de estado límite Fórmulas 
- Diseño de Viga y Losa Fórmulas 

¡Siéntete libre de COMPARTIR este documento con tus amigos!

PDF Disponible en

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

10/13/2023 | 4:30:58 PM UTC

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

