

# Randstreifenfundament FDR+

## Inhaltsverzeichnis

Anwendungsmöglichkeiten	2
Berechnungsgrundlagen	5
Berechnungsgrundlagen nach Kanya, Bautechnik 1969	6
Sonstige Ansätze	8
Eingabe - Grundparameter	9
System	10
Fundament	10
Platte	11
Wand	11
Boden	12
Grundwasser	16
Gelände	16
Belastung	17
Lastfälle	17
Bemessung / Nachweise	19
Bewehrung	20
Erweiterter Bewehrungsdialog	21
Grundbau	22
Parameter	24
Ausgabe	25

### Grundlegende Dokumentationen, Hotline-Service und FAQ

Neben den einzelnen Programmhandbüchern (Manuals) finden Sie "Allgemeine Dokumente und Bedienungsgrundlagen" auf unserer Homepage <u>www.frilo.eu</u> unter CAMPUS im Downloadbereich (Handbücher).

- *Tipp 1: Bei Fragen an unsere Hotline lesen Sie <u>Hilfe Hotline-Service Tipps</u>. Siehe auch Video <u>FRILO-Service</u>.*
- *Tipp 2: Zurück im PDF z.B. nach einem Link auf ein anderes Kapitel/Dokument geht es mit der Tastenkombination <ALT> + "Richtungstaste links"*
- *Tipp 3: Häufige Fragestellungen finden Sie auf www.frilo.eu unter* > *Service* > *Support* > <u>FAQ</u> beantwortet.
- Tipp 4: Hilfedatei nach Stichwörtern durchsuchen mit <Strg> + F



## Anwendungsmöglichkeiten

Mit dem Programm FDR+ können exzentrisch belastete Grenzfundamente bemessen werden, die biegesteif an eine Stahlbetonplatte angeschlossen sind. Dabei werden Zentriermoment, Zentrierzugkraft und Bodenpressungen unter Berücksichtigung von Formänderungen bestimmt.



## Eigenschaften

- Auswahlmöglichkeit für die Anforderungen hinsichtlich Dauerhaftigkeit.
- Lasteingabe: Momente, Normalkräfte, Horizontallasten.
- Verschiedene Lastfälle, wahlweise alternierend oder zusammengehörig wirkend, werden automatisch überlagert.
- Ermittlung des vorhandenen Sohldruckes sowie des Bemessungswertes des Sohldruckwiderstandes nach Tabellen gewählter Grundbaunormen sowie selbst definierten Tabellen, ggf. aus Grundbaugutachten.
- Berücksichtigung der außergewöhnlichen Bemessungssituationen BS-A und BS-E.
- Anschluss an das FRILO-Gebäudemodell (GEO).
- Eigengewicht von Wand, Verblendmauerwerk und Fundament getrennt voneinander anwählbar.
- Optionale Ermittlung der Anschlussbewehrung der aufgehenden Wand an das Fundament.
- Biegebemessung des Fundamentes und Pr
  üfung auf m
  ögliche unbewehrte Ausf
  ührung in der unteren Lage des Fundamentes.
- Zentrierung in die biegesteif angeschlossene Stahlbetonplatte nach J.Kanya Bautechnik 05/1969.
- Optional gleichzeitige Einspannung in Wand und Platte.
- Biegebemessung am Anschluss Fundament Stahlbetonplatte.
- Setzungsberechnung
- Verformungsberechnung des Fundamentes.
- Nachweis der Betondruck- und Stahlzugspannungen am Plattenanschluss.
- Rissbreitennachweis am Plattenanschluss.
- Grundbruchnachweis unter Berücksichtigung von Berme und Einbindetiefe des Fundamentes.
- Vereinfachter Nachweis, im Regelfall über den Bemessungswert des Sohldruckwiderstandes .
- Bewehrungswahl aus Betonstahlmatten und/oder Stabstahl bzw. direkte Vorgabe von As-Werten.



#### Anwendungsgrenzen

Folgende Bedingungen nach <u>Kanya</u> Bautechnik 05-1969 sind bei Nutzung des Programmes unbedingt einzuhalten:

- Die Gründung des Gebäudes ist so ausgelegt, dass alle Fundamente im Schwerpunkt der Fundamentflächen die gleiche durchschnittliche Setzung erfahren (keine unterschiedlichen Setzungen).
- Das ausmittig belastete Randfundament kann sich um den Drehpunkt "D" verdrehen.
- Das benachbarte Mittelfundament ist verdrehungssteif.
- Es wird ein reines System vorausgesetzt, dass heißt es sind keine störenden Verbindungsmittel parallel zur Tragrichtung der Zentrierplatte vorhanden.
- Die Zentrierplatte ist fachgerecht bewehrt und weich gelagert. Sie wird durch fremde Einflüsse nicht zusätzlich beansprucht.
- Das Randfundament ist in sich unendlich steif.
- Das Eigengewicht der Zentrierplatte ist im Verhältnis zur angreifenden Last vernachlässigbar klein.

Hinweis:Bei der Wahl der Steifeziffer ist auf besondere Sorgfalt zu achten.Da in der Verbindung zwischen Bodenplatte und Fundament der Querschnitt weit aufreißen kann,<br/>besteht die Möglichkeit, die Steifigkeit der Bodenplatte mit einem Vorfaktor abzumindern. Es<br/>besteht auch die Möglichkeit, einen Faktor für die Biegesteifigkeit der Wand zu definieren.

### Einwirkungen und Belastung

Lasten werden stets charakteristisch eingegeben. Es besteht die Möglichkeit, Lasten alternierend wirkend zu definieren. Dazu stehen Alternativgruppenziffern zur Verfügung. Alternativgruppe 0 bedeutet bei einer definierten Last, dass sie an allen Lastkombinationen genutzter Kombinationsregeln teilnehmen kann. Befinden sich 2 oder mehr Lasten in der gleichen Alternativgruppe, so treten diese Lasten niemals gemeinsam auf.

Für die Bauteile Wand, Verblendmauerwerk und Fundament kann das Eigengewicht getrennt voneinander aktiviert oder deaktiviert werden. Die aktivierten automatisch ermittelten Eigengewichtsanteile gehen in die Kombinatorik ein.

### Nachweise im Grenzzustand der Tragfähigkeit

Es besteht die Möglichkeit für die Wand, das Fundament und die angeschlossene Stahlbetonplatte verschiedene Betone und Betonstähle zu wählen. Für die Wand kann auch Mauerwerk definiert werden. Um erforderliche Bewehrung abzudecken, können Betonstahlmatten und/oder Rundstähle definiert werden. Übersteigt die gewählte Bewehrung das erforderliche Maß im Grenzzustand der Tragfähigkeit, so geht sie statt der erforderlichen Bewehrung in die Nachweise im Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit in die Berechnung ein. Im Rahmen von Dauerhaftigkeits- und Gebrauchstauglichkeitsanforderungen stehen Dialoge zur Wahl von Expositionsklassen und zur Ermittlung von Schwindmaß und Kriechzahl zur Verfügung. Die sich daraus ergebenden erforderlichen Betondeckungen und Bewehrungslagen werden übernommen. Zur Biegebemessung wird das kd-Verfahren herangezogen. Ist die Wand biegesteif mit dem Fundament verbunden, so wird das Fundament im Anschnitt der Wand bemessen. Im anderen Fall wird das Biegemoment zentrisch unter der Wand zur Bemessung herangezogen. Mindestbewehrungen für Wand, Fundament und Platte sind getrennt voneinander an- oder abwählbar. Das Programm prüft, ob das Fundament in der unteren Lage unbewehrt ausgeführt werden kann. Der Querkraftnachweis erfolgt im Abstand der statischen Nutzhöhe d von dem Rand Wand entfernt. Der Anwender kann wählen, ob das Fundament als Stahlbetonplatte oder Stahlbetonbalken bemessen werden soll. Die Schubbemessung als Stahlbetonbalken für in jedem Fall zu Mindestschubbewehrung.

### Nachweise im Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit

Die Verformung des Fundamentes wird unter quasi-ständiger und seltener Lastkombination ermittelt. Dabei werden Verschiebung einzelner Punkte im Fundament sowie Verdrehung in Grad und Bruchteil der Fundamentbreite, z.B. I/500, angegeben. Zusätzlich zum Verformungsnachweis werden Nachweise nach gewählter Stahlbetonnorm geführt. Dazu gehören die Nachweise der Betondruckspannungen,



Stahlzugspannungen sowie die Ermittlung von vorhandener Rissbreite und Grenzdurchmesser der Bewehrung am Anschluss Stahlbetonplatte und Fundament. Dabei wird wahlweise eine vorgegebene oder vom Programm ermittelte Kriechzahl berücksichtigt.

### Nachweise im Grenzzustand der Tragfähigkeit

#### Vereinfachter Nachweis im Regelfall – Bemessungswert des Sohldruckwiderstandes

Das Programm ermittelt entsprechend der Berechnungsmethode nach <u>Kanya</u> einen trapezförmigen oder im Falle einer klaffenden Fuge dreiecksförmigen Sohlspannungsverlauf, welcher über die Ersatzfläche dem gewählten Bemessungswert des Sohldruckwiderstandes gegenüber gestellt wird. Der zulässige Sohldruck kann nach Tabellenwerken der gewählten Grundbaunorm oder selbst definierten Tabellen aus Baugrundgutachten ermittelt oder direkt vorgegeben werden. Für die klaffende Fuge wird geprüft, ob sich unter ausschließlich ständigen Lasten eine klaffende Fuge einstellt und ob die sich unter ständigen und veränderlichen Lasten einstellende klaffende Fuge größer ist, als die halbe Fundamentbreite.

#### Grundbruchnachweis

Zusätzlich zur Überprüfungen des Sohldruckes bietet das Programm FDR+ die Möglichkeit einen Grundbruchnachweis nach DIN 4017 [2006-03] bzw. ÖNORM B 4435-2 [1999-10] zu führen. Dabei werden eine homogene Bodenschicht oberhalb der Fundamentsohle sowie eine homogene Bodenschicht unterhalb der Fundamentsohle zum Ansatz gebracht, welche sich aus der über die einzelnen Bodenschichten ermittelten Grundbruchfigur ergeben. Eine neben dem Fundament verlaufende Berme kann berücksichtigt werden. Es wird mit einem Verhältnis Fundamentdicke d zu Fundamentbreite b von höchsten 2 gerechnet.



## Berechnungsgrundlagen

## Euronormen bzw. nationale Anhänge

- DIN EN 1992-1-1:2011/2012/2013/2015
- ÖNORM EN 1992-1-1:2011/2018
- BS EN 1992-1-1:2015/2009
- NF EN 1992-1-1:2016
- PN EN 1992-1-1:2010
- EN 1992-1-1:2010/2014
- DIN EN 1997-1:2010
- ÖNORM EN 1997-1:2013
- BS EN 1997-1:2014
- NF EN 1997-1:2018
- PN EN 1997-1:2011
- EN 1997-1:2009

#### Nationale Bemessungsnormen

- DIN 1054:2005/2010/2021
- DIN 4017:2006
- DIN 4019:2014
- ÖNORM B 4435-2:1999 sowie
- J. Kanya / Bautechnik 05/1969
- NF P 94-261:2013





## Berechnungsgrundlagen nach Kanya, Bautechnik 1969

#### Eingangswerte

а	= Fundamenthöhe
b	= Fundamentbreite
С	= Lastabstand von Außenkante Fundament
d	= Plattendicke
I	= lichter Abstand zwischen 2 benachbarten Streifenfundamenten
Eb	= E-Modul des Betons
l <sub>b</sub>	= Trägheitsmoment eines 1 cm breiten Plattenquerschnittes
Fb	= Fläche eines 1 cm breiten Plattenquerschnittes
Е <sub>во</sub>	= Steifezahl des Baugrundes
C <sub>Bo</sub>	= Bettungsziffer des Baugrundes
S <sub>Bo</sub>	= Schubziffer des Baugrundes
Р	= resultierende Vertikallast

Vorwerte – Einspannung in die Platte

$$\alpha = 3, 2 \cdot \frac{E_{b} \cdot I_{b}}{I \cdot E_{Bo}}$$

$$\beta = \alpha - \frac{d}{2}$$

$$\gamma = \frac{P}{b}$$

$$\delta = \frac{2 \cdot \beta^{2}}{3 \cdot F_{b} \cdot E_{b} + 2, 5 \cdot I \cdot E_{Bo}} \cdot F_{b} \cdot E_{b}$$

Sonderfall – Einspannung des Fundamentes in Wand und Platte, Wand oben gelenkig

$$\zeta = \left(\frac{I_{Wand}}{3 \cdot E_{Wand} \cdot I_{Wand}}\right) / \left(\frac{I_{Platte}}{4 \cdot E_{Platte} \cdot I_{Platte}}\right)$$
$$\alpha = 3, 2 \cdot \frac{E_b \cdot I_b}{I \cdot E_{Bo}} \cdot \frac{1}{1 + \zeta}$$
$$M_{Wand} = \frac{\zeta \cdot M_Z}{1 + \zeta}$$

 $M_{Platte}=M_{Z}-M_{Wand}$ 

Sonderfall – Einspannung des Fundamentes in Wand und Platte, Wand oben eingespannt

$$\begin{split} \zeta = & \left(\frac{I_{Wand}}{4 \cdot E_{Wand} \cdot I_{Wand}}\right) / \left(\frac{I_{Platte}}{4 \cdot E_{Platte} \cdot I_{Platte}}\right) \\ \alpha = & 3, 2 \cdot \frac{E_b \cdot I_b}{I \cdot E_{Bo}} \cdot \frac{1}{1 + \zeta} \\ & M_{Wand} = \frac{\zeta \cdot M_Z}{1 + \zeta} \\ & M_{Platte} = & M_Z - M_{Wand} \end{split}$$



Sohldruck außen

$$\sigma_2 = \frac{\frac{2}{3} \cdot b^2 - c \cdot b + \delta + \alpha}{\frac{b^2}{6} + \delta + \alpha} \cdot \gamma$$

Sohldruck innen

$$\sigma_1=2\cdot\gamma-\sigma_2$$

Sonderfall klaffende Fuge

$$b' = \frac{+c \pm \sqrt{c^2 + \frac{4}{3}(\delta + \alpha)}}{2} \cdot 3$$
$$\sigma_2 = 2 \cdot \gamma' = 2 \cdot \left(\frac{P_b}{b'}\right)$$
$$\sigma_1 = 0$$

Abstand der Sohldruckresultierenden ab Außenkante Fundament

$$s = \frac{1}{3} \left( \frac{\sigma_1}{\sigma_1 + \sigma_2} + 1 \right) \cdot b$$

Sohldruck unter der rechnerischen Ersatzfläche

$$\sigma' = \frac{\left(\sigma_1 + \sigma_2\right) \cdot b}{4 \cdot s}$$

Schnittkräfte in der Zentrierplatte

$$M_{z} = (\sigma_{2} - \gamma) \cdot \alpha$$
$$H_{z} = (\sigma_{2} - \gamma) \cdot \frac{\delta}{\beta}$$

Bettungsziffer

$$C_{Bo} = 2.5 \cdot \frac{E_{Bo}}{b}$$

Winkeldrehung infolge des Zentriermomentes

$$\varphi = \frac{1}{4} \cdot \frac{M_z}{E_b \cdot I_b} \cdot I$$

Vertikalverschiebung Innenseite

$$\Delta_1 = \frac{\sigma_1}{C_{BO}}$$



Vertikalverschiebung Fundamentmitte

$$\Delta_{\rm v} = \frac{\sigma_1 + \sigma_2}{2 \cdot C_{\rm Bo}}$$

Vertikalverschiebung Außenseite

$$\Delta_2 = \frac{\sigma_2}{C_{BO}}$$

Horizontalverschiebung unten

$$\Delta_{\rm H} = \phi \left( a - \frac{d}{2} \right) - \Delta_{\rm Z}$$

Horizontalverschiebung oben

$$\Delta_{\rm Z} = \frac{{\rm H}_{\rm Z} \cdot {\rm I}}{{\rm F}_{\rm B} \cdot {\rm E}_{\rm b}}$$

## Sonstige Ansätze

#### Eigengewicht von Fundament, Wand und Verblendmauerwerk

Eigengewicht von Wand, Fundament und Verblendmauerwerk können einzeln aktiviert oder deaktiviert werden. Ständige Lasten wirken immer gemeinsam. Die Eigengewichtsanteile von Fundament, Wand und Verblendmauerwerk ergeben sich aus den definierten Werte Volumen und Wichte.

Berücksichtigung findet das Eigengewicht in der Form, als dass eine resultierende Last P gebildet wird, welche sich aus den Vertikallasten der jeweiligen Lastkombination unter Berücksichtigung der jeweiligen Kombinationsregel und den jeweils aktivierten Eigengewichtsanteilen zusammensetzt.

Dabei wird auch ein neuer resultierender Lastabstand C für die Last P ab Außenkante Fundament errechnet.

$$P = N_{Ed} + F_{Wand} + F_{Verblend} + F_{Fundament}$$

$$c = \frac{(N_{Ed} + F_{Wand}) \cdot I_{Achsabstand,Wand} + F_{Verblend} \cdot I_{Achsabstand,Verblend} + F_{Fundament} \cdot I_{Achsabstand,Fundament}}{N_{Ed} + F_{Wand} + F_{Verblend} + F_{Fundament}}$$

#### Berücksichtigung von Horizontallasten

Horizontallasten werden rechnerisch an der Oberseite des Fundamentes in der Achse der Wand angesetzt. Sie erzeugen im Rechenansatz des Programms ein Moment mit einem Hebelarm, welcher der halben Höhe der angeschlossenen Stahlbetonplatte entspricht. Die Horizontallast selbst wird durch das Fundament hindurchgeleitet und findet dann bei der Bemessung des Anschlusses zwischen Fundament und Stahlbetonplatte Berücksichtigung.

#### Berücksichtigung von Momenten

Sind zusätzlich zu Vertikallasten auch Momente definiert oder ergeben sich Momente aus den Horizontallasten am Fuß der Wand, so nehmen diese Einfluss auf die Lage der resultierenden der Vertikallasten. Positiv definiert Momente drehen das Fundament im Uhrzeigersinn zur Innenseite des Gebäudes. Die Resultierende der Vertikallasten wird um die Länge  $e = M_{Ed} / P$  zur Innenseite des Gebäudes gerückt. Negativ definierte Momente wirken entgegengesetzt über ein sich ergebendes negatives Vorzeichen von e.



## Eingabe - Grundparameter

Die Eingabe der Werte und Steuerparameter erfolgt im Menü auf der linken Seite. In der Grafik auf der rechten Seite lässt sich die Wirkung der Eingaben sofort kontrollieren. Vor der ersten Eingabe können Sie bei Bedarf die Maßeinheiten (cm, m ...) über Datei • <u>Programmeinstellungen</u> ändern.

### Assistent

Der <u>Eingabeassistent</u> erscheint standardmäßig/automatisch beim Programmstart, kann aber abgeschaltet werden.

### Eingabemöglichkeiten in der 3D-Grafik

Die Beschreibung der Eingabemöglichkeiten im Grafikfenster wird im Dokument "<u>Bedienungsgrundlagen-PLUS</u>" beschrieben.

#### Grundparameter

#### Sohldruckwiderstände

Bei markierter Option wird nur die Tragfähigkeit des Bodens in Form einer Tabelle mit Bemessungswerten des Sohldruckwiderstandes ausgegeben.

#### Stahlbeton

Hier wählen Sie die gewünschte Stahlbetonnorm:

Siehe Berechnungsgrundlagen.

Entsprechend der gewählten Stahlbetonnorm setzt das Programm die zugehörige Grundbau- und Grundbruchnorm automatisch.







## System

## Material

Auswahl von Normal/Leichtbeton, der Beton- und Betonstahlgüte sowie Mauerwerk oder Beton für die Wand.

Für die Berechnung von Schnittgrößen, Bodenpressungen bzw. Sohldruck sowie Verformungen wird standardmäßig der Elastizitätsmodul der angeschlossenen Stahlbetonplatte verwendet. Optional kann der E-Modul vorgegeben werden.

## Lage Fundament

Die globale auf die Fundamentachse bezogene Lage wird nur für die Kommunikation mit anderen Programmen wie GEO und SBR+ benötigt.

#### Bemerkungen

Klicken Sie auf die Schaltfläche *Menerkungen*, um eigene <u>Bemerkungen</u> zum System einzugeben.

## Fundament

Im Fundamentgrundriss ist die x-Richtung positiv nach rechts und die y-Richtung positiv nach oben definiert.

Breite	x Fundamentabmessung in x-Richtung
Höhe	z Fundamenthöhe
Einbindetiefe d	Geringste Gründungstiefe unter Gelände bzw. unter Oberkante Kellersohle.
Wichte y	Gamma Beton
Sohlneigung	Zusätzliche Einbindetiefe aus Sohlneigung.
Eigengewicht	Automatische Berücksichtigung des Eigengewichtes des Fundamentes.

Eigenschaften	<del>д</del>
Grundparameter	9.0
🚊 System	
Fundament	
Platte	
Wand	
Boden	
Grundwasser	
Gelände	
😥 Belastung	
. Bemessung	
+ Ausgabe	

Material Fund	amen	t	
Betonart		Normalbeton	-
Beton		Normalbeton	
Betonstahl		B500A	
Material Platte	е		0
Betonart		Normalbeton	-
Beton		C 25/30	•
Betonstahl		B500B	•
E-Modul vorge	ben		
Material Wan	d		0
Wand		Mauerwerk	•
Lage Fundam	ent		0
х	х	[m]	0,00
У	У	[m]	0.00
z	z	[m]	0.00
Drehwinkel	α	[1]	0.00
Bemerkungen	i.		0
zum System			1

Fundament			0
Breite	x	[m]	0,60
Höhe	z	[m]	0,40
Einbindetiefe	d	[m]	0,40
Wichte	Y	[kN/m <sup>3</sup> ]	25,00
Sohlneigung	z,x	[m]	0,00
Sohlneigung	z.y	[m]	0,00
Sohlneigung	α,x	["]	0,00
Sohlneigung	a,y	["]	0,00
Eigengewicht	Y		$\checkmark$



•

300,0

18,00 

-2,5

0 -

11,5 300,0

18,00 

-24,3

gelenkig

eingespannt x keine Einspannung

mit Verblender

z [cm] γ [kN/m<sup>3</sup>]

quer [cm]

x [cm]

z [cm] γ [kN/m<sup>3</sup>]

Y quer [cm]

## Platte

Anschluss Anschlus Definition	Anschluss der Platte ans Fundament: biegesteif oder gelenkig mit		Platte 🔕			
	Definition einer G-Last aus der Platte.	Anschluss		biegesteif	-	
Faktor El Bei Auswa Dieser bei Es sind W	Bei Auswahl von "biegesteif": Faktor für die Biegesteifigkeit der Platte.	Faktor El		biegesteif		
	Dieser bezieht sich auf die Steifigkeit des Querschnittes im Zustand I.	Breite	У	gelenkig [cm]	400,0	
	Es sind Werte bis zu 1,2 möglich.	Höhe	z	[cm]	15,0	
Auflast	Bei Auswahl von "gelenkig": ständiger Lastanteil der Stahlbetonplatte, welcher auf das Fundament wirken soll.					
Breite	Lichter Abstand zwischen den Fundamenten.					
Höhe	Höhe der Platte. Die Höhe beinflusst die Biegesteifigkeit der Platte und dar des Fundamentes.	mit die Verdr	eh	ung		

Wand

## Wand

Einspannung Kopf Art und Weise, wie die Wand die Verdrehung des		Einspannung Kopf		
	Fundamentes behindert:	Faktor El		gele
	gelenkig, eingespannt, keine Einspannung.	Dicke	x	kein
Faktor Fl bei gelenkig: Faktor für die Biegesteifigkeit der Platte		Höhe	z	[cm
	Dieser Faktor bezieht sich auf die Steifigkeit des	Wichte	Y	[kN
	Querschnittes im Zustand I.	Eigengewicht	Y	
Dicke x	Wanddicke.	Ausmitte	quer	[cm
Höbo z	Wandlängo	Verblender		
Hone z	wanuange.			mit
Wichte y	Wichte der Wand.	Dicke	x	[cm
Eigengewicht	Automatische Berücksichtigung des Eigengewichtes	Höhe	z	[cm
	der Wand.	Wichte	Y	[kN
Ausmitte quer	Wandausmitte in x-Richtung.	Eigengewicht	Y	
	Hinweis: Für die Ausmitte sind keine positiven Werte	Ausmitte	quer	[cm
	vorgesehen, denn das würde bedeuten, dass sich die angeschlossene Stahlbetonplatte auf den Boden bettet. Berechnungsansatz nicht berücksichtigt. Für solche Fäll System als gebetteten Balken zu berechnen.	Dies wird im e wird empfoł	ılen, d	das

#### Verblender

Verblender	Auswahl, ob mit oder ohne Verblendmauerwerk gerechnet werden soll.
Dicke	Dicke des Verblendmauerwerks
Höhe	Höhe des Verblendmauerwerks
Wichte	Wichte des Verblendmauerwerks
Eigengewicht	Bei Auswahl dieser Option wird das Eigengewichtes des Verblenders automatisch berücksichtigt.
Ausmitte	Verblendausmitte in Querrichtung.



## Boden

Bodenkennwerte

Ermittlung $\sigma_{R,d}$	Wählen Sie hier, ob der Bemessungswert des	Eigenschaften			1	<b>P</b>
	Sohldruckwiderstandes <u>direkt</u> vorgegeben werden soll, oder aus einer genormten <u>Tabelle</u> (DIN 1054) bzw. aus einer <u>selbst definierten Tabelle</u> kommen soll – siehe Abschnitt unten.	Grundparameter System Fundament Platte Wand			Q	0
Tragwiderstand	Bei "direkter Vorgabe" Eingabe des Bemessungswerts des Sohldruckwiderstandes $\sigma_{R,d}$ für die ständige Bemessungssituation BS-P. Für die Bemessungssituatonen BS-A, BS-E und BS-T wird der Bemessungswert entsprechend der Verhältniswerte der Teilsicherheitsbeiwerte des Grundbruchwiderstandes erhöht Beispielsweise	Boden Grundwasser Gelände ⊕- Belastung ⊕- Bemessung ⊕- Ausgabe Bodenkennwerte	۵			
	1,4/1,2 = ca. 116% oder $1,4/1,3 = ca. 107%$ .	Ermittlung	σ <mark>R,d</mark>	Aus eigener	Tabelle	•
Zulässige Setzung	Zulässige Setzung zur Gegenüberstellung mit der	Tragwiderstand	σR,d	direkte Vorga DIN 1054:20	abe 21	
Zulassige Setzulig	berechneten Setzung und Darstellung der Ausnutzung	zulässige Setzung	s,zul.	Aus eigener	Tabelle	
	des Setzungsnachweises.	Reibungswinkel	φ'	[°]	30	),0
Poibungswinkol (a'	Beibungswinkel des dränierten Rodens unterhalb der	Sohlreibungswinkel	δk	3/3φ		•
κειραιιζενιτικεί φ	Fundamentsoble	Sohlreibungswinkel	δk	[°]	30	0,0
		zulässige Verformun	g zul. V	[cm]	1	1.0
Sonireibungswinkei	Der Sonireibungswinkei ist für den	Steifeziffer	Es,min	[MN/m <sup>2</sup> ]	11,5	50
	Sollreibungswinkel $\delta$ nicht gesondert ermittelt wird, darf bei Ortbetonfundamenten anstelle des kritischen Poibungswinkels der charakteristische Poibungswinkel	Steifeziffer	Es,max	[MN/m <sup>2</sup> ]	11,5	50
		Lastneigung	Hk/Vk		0,35	Ц
		Tabelle	bearbeiten		_	
	φ'k angesetzt werden. Dabei darf ein Wert von 35°	l abelle erzeugen				_
	nicht überschritten werden. Gleiches gilt auch bei	Erste Bodenschicht			1	0
	vorgefertigten Fundamenten, wenn die Fertigteile im	Wichte	Y	[kN/m <sup>3</sup> ]	18,5	50
	Mörtelbett verlegt werden. Sind die vorgefertigten	Wichte unter Auftrieb	y Y	[kN/m <sup>3</sup> ]	11.0	00
	Fundamente glatt und ohne Mörtelbett, ist als	Reibungswinkel	φ'	[°]	30	),0
	charakteristischer Sohlreibungswinkel $\delta k = 2/3 \varphi' k zu$	Kohäsion	c'	[kN/m <sup>2</sup> ]	0,0	00
	verwenden.	Dialog		öffr	ien	
zul. V Steifeziffer Lastneigung	Zulässige Verschiebung. Sie wird der maximalen Verschi vertikaler Richtung gegenübergestellt. Es,min/max. Steifezahl untere/obere Grenze. Sie können und untere Grenzen angeben. Bei jeder Überlagerung wer ungünstigsten Werte angesetzt. Wollen Sie ohne Grenzer für die untere und ober Grenze den gleichen Wert ein. Die Baugrundgutachter geliefert. Anhaltswerte für Steifemod Betonkalender 1998, Teil 2, S.472: Kies, rein: 100,0 bis 20 100,0 - Schluff: 3,0 bis 15, Ton 1,0 bis 60,0 - Torf 0,1 bis 1 Bei "direkter Vorgabe" können Sie bei markierter Option o	ebung des Funda für die Steifeziffe den dann die jew rechnen, dann g Steifezahl wird v ul Es in MN/m² n 00,0 - Sand, rein: ,0	amente er ober- reils jeben S rom lach 10,0 bis gung d	s in e sie er		
	charakteristischen bzw. repräsentativen Sohldruckresulti welche beim vereinfachten Nachweis überprüft werden s Standardwerte verwendet.	erenden H/V eing oll. Ansonsten w	geben, erden			



Tabelle A6.8

steif

[%]

[%]

d [m]

۲

•

÷

20,0

50,0

0,40

Sohldruckwiderstand

aus Anhang der Norm

Erhöhung (Geometrie)

Erhöhung (Festigkeit)

Bodenkennwerte

Konsistenz

Einbindetiefe

#### Dialog

#### Sohldruckwiderstände nach Tabelle

Wurde bei <u>"Ermittlung δR.d</u>" nicht die direkte Vorgabe gewählt, so wird der Bemessungswert des Sohldruckwiderstandes aus einer Normtabelle bzw. einer selbst definierten Tabelle entnommen. Über den "Öffnen"-Button kann der Tabellendialog aufgerufen werden.

#### Eingabeparameter Normtabelle:

•	
Aus Anhang der Norm	Auswahl der Tabelle aus der gewählten Grundbaunorm bzw. dem aktiven nationalen Anwendungsdokument. Hieraus werden die zulässigen Sohldrücke entnommen.
Konsistenz	Konsistenz des Bodens: steif, halb-fest, fest.
Erhöhung (Geometrie)	die zul. Bodenpressung kann um 20% erhöht werden, sofern die entsprechenden Randbedingungen (b/d) aus der Norm eingehalten sind. Durch Markieren der Option kann der Wert geändert werden.
Erhöhung (Festigkeit)	Optionale Erhöhung um 50% bei entsprechender Festigkeit des Bodens. Durch Markieren der Option kann der Wert geändert werden. <i>Hinweis: Die Werte werden gegebenenfalls addiert (70%).</i>
Einbindetiefe d	Geringste Gründungstiefe unter Gelände bzw. unter Oberkante Kellersohle.

#### Tabelle selbst definieren:

Erstellen:	Erzeugt eine Tabelle mit Bemessungswerten des
	Sohldruckwiderstands aus Gleitsicherheiten,
	$Grundbruchwiderst{\ddot{a}}nden\ und\ Setzungsbegrenzungen.$
Bearbeiten:	Öffnet den Dialog für den Bemessungswert des
	Sohldruckwiderstandes aus Tabellenwerten.

Dieser Wert sollte aus einem Baugrundgutachten kommen und ausreichende Sicherheiten gegen Grundbuch und eine ausreichende Begrenzung der Setzungen enthalten. Weiterhin sind die zugehörige Fundamentbreite und Einbindetiefe anzugeben. Die Bedeutung der weiteren Buttons ersehen Sie aus den Tooltipps.



## Erste Bodenschicht

Die erste Bodenschicht wird hier direkt eingegeben. Weitere Bodenschichten können über den "Öffnen"-Button in einer Tabelle hinzugefügt werden.

Wichte	γ	Gamma/Wichte des Bodens.	Re
Wichte unter Auftrieb	γ́	Wichte der Bodenschicht unter Auftrieb.	Kol
	·	Definieren Sie <u>Grundwasser</u> zur Nutzung dieses Eingabewertes.	Dia
Reibungswinkel	φ́	Reibungswinkel des Bodens in dieser Bodense	chicht.
Kohäsion	C	Kohäsion des Bodens.	

Erste Bodenschicht			8	
Wichte	Y	[kN/m <sup>3</sup> ]	18,50	
Wichte unter Auftrieb	Y'	[kN/m <sup>3</sup> ]	11,00	
Reibungswinkel	φ'	[°]	30,0	
Kohäsion	c'	[kN/m²]	0.00	
Dialog	öffnen			

#### Weitere Bodenschichten / zusätzliche Parameter (Dialog "öffnen")

Bibliothek	Kat.	Name	Symbol	γ	γ	φ'	c'	xU'	v	Em	PI	α	qc	E.	Methode	E*	Es	x	ks	beidseitig drainiert	Cď
				[kN/m <sup>3</sup> ]	[kN/m <sup>3</sup> ]	[°]	[kN/m <sup>2</sup> ]	[m]		[kN/m <sup>2</sup> ]	[kN/m <sup>2</sup> ]		[kN/m <sup>2</sup> ]	[kN/m²]		[kN/m <sup>2</sup> ]	[kN/m²]		[m/s]		
Tabelle	22	-	2	18,50	11.00	30,0	0,00	1,50	0,20	6000,00	700,00	0,50	1000,00	3500,00	direkte Vorgabe	4946,00	2473,00	0,50	1E-09		0,003
															direkte Vorgabe aus Steifemodul		22 V				

Tabelle	Über eine Bodenschichtbibliothek können definierte Schichten/Werte ausgewählt werden.
Kategorie	Bodenkategorie gemäß Anhang A der Norm NF P94-261. Sie ist wichtig für die Tragfähigkeitsberechnung aus Werten des Pressiometerversuchs nach Anhang D aus NF-P94-261.
Name	Hier kann eine Name für die Bodenschicht vergeben werden.
Symbol	Hier kann eine Abkürzung für die Bodenschicht vergeben werden.
хU	Stärke der Bodenschicht. Bodenschichten kleiner 0,1 m sind nicht vorgesehen.
v	Die Querkontraktionszahl definiert das Verhältnis aus einer Änderung der Dicke zu einer Änderung der Länge, sobald eine Spannung aufgebracht wird. Die Poissonzahl bzw. Querkontraktionszahl trägt das Formelzeichen v oder auch µ. Sie ist eine der elastischen Materialkonstanten und trägt den Namen des Physikers Siméon Denis Poisson.
Em	Definieren Sie hier den Pressiometermodul nach Ménard. Er wird für die Setzungsberechnung aus Daten eines Pressiometerversuchs benötigt.
PI	Der repräsentative Wert des Grenzdrucks nach Ménard in der Gründungssohle der Flachgründung.
α	Rheologischer Faktor für die Setzungsberechnung aus Ergebnissen eines Pressiometerversuchs.
qc	Der Spitzendruckwiderstand kommt aus der Drucksondierung und leitet Elastizitätsmodul und Reibungswinkel für Grundbruch- und Setzungsberechnung ab.



> 1E-09

#### Setzungsberechnung

Methode	direkte Vorgabe / aus Steifemodul Wählen Sie, ob Sie den Zusammendrückungsmodul	Bodenschicht		?	×	Į.
	E* direkt vorgeben oder aus Steifemodul und	Setzungsberechnung				
	Korrekturbeiwert (aus DIN 4019 T1) errechnen	Methode	dire	kte Vorg	jabe	•
	lassen wollen	Zusammendrückungsmodul E	* [kN	/m²]	4946.	00
E*	Zusammendrückungsmodul. Die	Steifemodul E	s [kN	/m²]	2473,	00
	Zusammendrückbarkeit des Bodens kann durch	Korrekturbeiwert	x		0,	50
	eine Drucksetzungslinie vorgegeben sein oder aus	Setzungsberechnung Konsolid	lation			
	dem Steifemodul in Verbindung mit	Durchlässigkeitsbeiwert	<b>k</b> [m/	s]	1E-	09
	Korrekturbeiwert errechnet werden.	Beidseitig drainiert	i.			
Es	Steifemodul.					
х	Korrekturbeiwert.					

#### Setzungsberechnung Konsolidation

ks	Durchlässigkeitsbeiwert für die Geschwindigkeit der Konsolidation. Der Wert kann aus dem Bodengutachten entnommen werden.
Beidseitig drainiert	Für die Berechnung der Zeit bis zum näherungsweisen Abklingen der Konsolidationssetzungen wird bei einseitiger Drainage die volle Schichtdicke angesetzt, bei beidseitiger Drainage nur die halbe Schichtdicke.
Cα´	Der Kriechbeiwert Ca kann aus einem Zeitsetzungsversuch nach DIN 18135 ermittelt werden. Üblicher Wertebereich 0.001 bis 0.00001.



## Grundwasser

Grundwasser vorh.	Markieren Sie diese Option, falls Grundwasser vorhanden ist und geben Sie dann die absolute Tiefe des Grundwassers ab Unterkante Fundamentkörper an.
Grundwasser	Absolute Tiefe des Grundwassers ab Unterkante Fundamentkörper. Mit negativen Werten kann auch Grundwasser unterhalb der Gründungssohle definiert werden.

## Gelände

Einbindetiefe	Einbindetiefe des Gründungskörpers.	E
Geländeauflast	Zusätzliche charakteristische ständige Flächenlast auf der Grundbruchfigur, welche den charakteristischen Durchstanzwiderstand erhöht.	
Böschung	Die Geländeoberkante kann waagerecht, mit einer kontinuierlichen Neigung oder einer gebrochenen Böschung modelliert werden.	
	<ul> <li>Kontinuierlich:</li> <li>Hier können Sie eine Berme und die Neigung definieren siehe erweiterter Grundbaudialog.</li> </ul>	
	- Gebrochen:	G
	Eingabe der Böschungsabschnitte. Über das "+" Symbol wird	Ei
	jeweils eine neue Tabellenzeile für einen weiteren Abschnitt	G
	erzeugt. Paramater sind Länge, Höhe bzw. Neigung bzw.	Ba
	Steigung (die Höhe passt sich automatisch über die Neigung	Be
	an).	Ne



Gelände links (-X)		0
Einbindetiefe	[m]	0,80
Geländeauflast	[kN/m <sup>2</sup> ]	0,00
Böschung	gebrochen	-
Böschungsabschni	tte 🕥 1/1 🔘 👍 🗙	袖 🌛
Länge Ixi	[m]	1.00
Höhe Izi	[m]	0,18
Neigung ß	[*]	10,0
Steigung 1:		5,67



## Belastung

Horizontallasten löschen:	Über den Button 📝 können Sie sämtliche	Eigenschaften	<b>д</b>
	Horizontallasten mit einem Klick löschen! Dies kann in Verbindung mit vielen aus anderen Programmen importierten Lastfällen hilfreich sein. Eingegeben werden die Horizontallasten unter Belastung / Lastfälle.	Grundparameter System Belastung Lastfälle Bemessung Ausgabe	९ 🕲
rechtshändiges Koordinate	nsystem (neuer Standard)	Belastung	0
	Koordinatensystem, welches auch als	Horizontallasten löschen	
	rechtshandiges Koordinatensystem oder Rechte	rechtshändiges Koordinatensystem	
	Hand Regel bezeichnet wird. Es entspricht der	Schnee außergewöhnlich	
	Positive um die X-Achse drehende Momente	Auflast aus Stahlbetonplatte	[kN] 0,00
	erzeugen Druck unten bzw. im negativen Y-Bereich	Bemerkungen	0
	des Fundamentes. Positive um die Y-Achse	zu den Einwirkungen	2
	positiven X-Bereich des Fundamentes. Ist diese Option Definition im Programm), so erzeugen positive Momen im postitiven X/Y- Bereich des Fundamentes. In der Gr Varianten die Zahlen mit ihren absoluten Beträgen dar zur Darstellung der tatsächlichen Wirkungsrichtung. D Eingabefeldern und in Ausgabe sind mit Vorzeichen be Vorzeichendefinition gewechselt, so ändert sich das V die X-Achse.	n deaktiviert (bisherige nte Druck rechts oben bzw. rafik werden für beide rgestellt, die Pfeile dienen ie Zahlen in den ehaftet. Wird die ′orzeichen der Momente um	
Schnee außergewöhnlich	Bei markierter Option werden zusätzlich zu den gewöh Bemessungssituationen die Schneelasten auch als au angesetzt. Der Lastfaktor für die außergewöhnlichen S frei vorgegeben oder automatisch vom Programm ern	nnlichen ßergewöhnliche Einwirkung Schneelasten kann dabei nittelt werden.	
Auflast aus	Bei Auswahl von System – Platte - "gelenkig": ständige Stahlbetonplatte, welcher auf das Fundament wirken s	er Lastanteil der soll.	

## Bemerkungen

Über den Button wird der <u>Bemerkungseditor</u> aufgerufen. Dieser Text erscheint in der <u>Ausgabe</u>.

## Lastfälle

Den ersten Lastfall geben Sie direkt in die Eingabemaske ein oder						
alternativ direkt in die Lastfalltabelle, die Sie über das 🔲 Lastfall-Lastfall- Symbol unter der Grafik einblenden können.						
Lastfallsymbolleiste: 🛛 🖉 🚺 🖉 🚺 🕹 🔀						
Für jeden weiteren Lastfall erzeugen Sie zunächst über das -Symbol einen neuen Lastfall (eine neue leere Lastfalleingabemaske wird angezeigt).						

- siehe hierzu auch Tabelleneingabe in Bedienungsgrundlagen-PLUS.pdf

Tipp:Die Erklärung zu den einzelnen Eingabefeldern wird in der<br/>Statuszeile angezeigt, sobald Sie in ein Eingabefeld klicken.

Lastfälle			0
Lastfall 🔘	1/2 🜔	👍 🗙 i	🏛 🖬 遂
Wandlasten charakt	eristisch		0
Bezeichnung			Lastfall 1
Einwirkung		ständig	-
Normalkraft in z	k	[kN]	60,0 💵
Moment um y	quer,k	[kNm]	0.00
Horizontalkraft in x	quer,k	[kN]	0.0
Gruppierung			0
Zusammengehörigkei	itsgruppe		0
Alternativgruppe			0



### Wandlasten charakteristisch

Bezeichnung	Optionale Eingabe eines Textes zur gewählten Einwirkung. Dieser Text erscheint dann in der Ausgabe.
Einwirkung	Aus einer Liste wählen Sie die passende Einwirkung: Ständige Lasten Erdbeben.
Normalkraft in z	Vertikalkraft Nz,k in Wandmitte.
Moment um y	Moment M <sub>y,quer,k</sub> aus der Wand.
Horizontalkraft in x	Horizontallasten greifen an der Oberkante des Fundamentes an. Diese Horizontallasten erzeugen Momente auf ihrem Weg zur Fundamentsohle, welche vom Programm automatisch berücksichtigt werden.

Über das "Pfeilsymbol" 🔲 kann eine Lastwertzusammenstellung aufgerufen werden – siehe Beschreibung im Programm LAST+.

Bezeichnung	Ew	Nz,k	My,quer,k	Hx,quer,k	Zus	Alt
		[kN]	[kNm]	[kN]	10	1
Lastfall 1	ständig 🔹 👻	40,0 🗳	30,00	20,0 🕎	0	0
Lastfall 2	ständig Kat. A: Wohngebäude	60,0 🖾	0.00	0.0 🖾	0	0
	Kat. B: Bürogebäude Kat. C: Versammlungsbereiche Kat. D: Verkaufsflächen					
	Kat. E: Lagerflächen					

### Gruppierung

#### Zusammengehörigkeitsgruppe

Lasten aus einer Einwirkungsgruppe können mit Hilfe von Zusammengehörigkeitsgruppen als "immer gemeinsam wirkend" zusammengefasst werden.



Abb.: Beispiel für die Funktionsweise von Alternativ- und Zusammengehörigkeitsgruppen.

#### <u>Alternativgruppe</u>

Verschiedene veränderliche Lastfälle mit gleichen Einwirkungen können durch Zuweisung einer <u>Alternativgruppennummer</u> einer alternativen Lastfallgruppe zugeordnet werden. Aus dieser alternativen Lastfallgruppe wird nur der maßgebende Lastfall zur Überlagerung für einen Nachweis herangezogen.

#### Sohldruck

#### Anzeige der Sohldruckfigur

Zur besseren Nachvollziehbarkeit kann bei allen Lastfällen und bei in Nachweisen maßgebend gewordenen Überlagerungen die zugehörige Sohldruckfigur mit Spannungsordinaten dargestellt werden. Klicken Sie dazu auf das Symbol Sohldruck. Die Grafik wird dann in einem Popupfenster angezeigt. (Register "Sohldruck"). Siehe auch Kapitel → Bemessung → <u>Grundbau</u>.





## Bemessung / Nachweise

## Einstellungen

Mindestbewehrung	Duktilitätsbewehrung nach gewählter	Einstellungen	8		
	Stahlbetonnorm.	Mindestbewehrung	$\checkmark$		
Querbewehrung 20%	Sind Platten einachsig gespannt, darf in der Regel die	Querbewehrung 20 %	$\checkmark$		
0	Querbewehrung nicht weniger als 20 % der	Erdbeben: Psi2=0,5			
	Hauptbewehrung betragen. In Bereichen nahe der	Schubnachweis als Balken			
	Auflager ist keine Querbewehrung der oben liegenden	Schnittgrößenverlauf ausrunden V	$\checkmark$		
	Zugbewehrung erforderlich, sofern kein Biegemoment	Schnittgrößenverlauf ausrunden M			
	in Querrichtung vorliegt.	Mindestausmitte			
Erdbeben: Psi2=0,5	Gemäß Einführungserlass der DIN 4149 in Baden-	Mindestbewehrung Druckglieder	$\checkmark$		
	Württemberg für Überlagerungen mit Erdbebenlasten den Kombinationsbeiwert Psi2 = 0,5 für Schneelasten	Matten in Querrichtung ansetzen	$\checkmark$		
		Bemerkungen	0		
	verwenden.	zu den Ergebnissen			
Schubnachweis als Balken	Den Schubnachweis wahlweise als Balken oder als Platte führen.				
Schnittgrößenverlauf V/M	Betrifft nur die grafische Darstellung. Funktion: siehe Tooltipp bzw. Infotext.				
Mindestausmitte	Bei markierter Option werden Mindestausmitten für Druckglieder nach EN 1992-1- 1 6.1 (4) berücksichtigt.				
Mindestbewehrung Druckgl	ieder				
0 0	Bei markierter Option wird Mindestbewehrung für Druck	glieder berücksichtigt.			
Matten in Querrichtung anse	etzen				
Bei markierter Option werden für die Erhöhung der vorgegebenen Bewehrung auch die Matten in Querrichtung berücksichtigt.					

## Bemerkungen

Über den Button wird der <u>Bemerkungseditor</u> aufgerufen. Dieser Text erscheint in der <u>Ausgabe</u>.



Eigenschaften

⊕ System

Grundparameter

0

3,0 3,0

3,0

3,7

3,0

3,0 +

1

Z

Z

Z 2  $\checkmark$ 

90

## Bewehrung

Das Programm bietet die Möglichkeit, pauschal bis zu 2 Lagen Matten und 2 Lagen Stabstahl über die ganze Fundamentfläche oben und unten zu definieren.

cv,u	Verlegemaß der vorgegebenen Bewehrung auf der Unterseite des Fundamentes. Die vorgegebene Bewehrung wird entsprechend dieses Verlegemaßes in den Fundamentkörper hinein konstruiert. Darauf aufbauend entstehen 2D- und 3D- Grafiken.	<ul> <li>Belastung</li> <li>Bemessung</li> <li>Bewehrung</li> <li>Grundbau</li> <li>Parameter</li> <li>Ausgabe</li> </ul>				
cV,s	Verlegemaß der vorgegebenen Bewehrung auf den	Bewehrung				
	Außenseiten des Fundamentes.		[cm]			
cV,o	Verlegemaß der vorgegebenen Bewehrung an der Oberseite	Verlegemaß seitlich cV,s	[cm]			
	des Fundamentes.	Verlegemaß oben cV,o	[cm]			
Bewehrungslage:		Bewehrungslage Fundament unten	[cm]			
Fundament unten	Schwernunktslage der Rewehrung unten in X-Richtung. Dieser	Bewehrungslage Platte oben	[cm]			
	Wert wird für die Stahlbetonnachweise verwendet. Nach	Bewehrungslage Platte unten	[cm]			
	Aufruf des Dauerhaftigkeitsdialoges wird dieser Wert ggf.	Längsdurchmesser	14 mm			
	angepasst.	Dauerhaftigkeit Fundament	XC2/X0			
Platte ohen/unten	Bewehrungslage für die Platte oben bzw. unten	Dauerhaftigkeit Platte	XC2/X0			
		Kriechen und Schwinden Platte				
Langsdurchmesser	Listenauswani des Langsdurchmessers, mit weichem die	Verteilung				
	beginnt das Dregramm Bewehrung zu erzeugen welche die	Bewehrung löschen				
	erforderliche Bewehrung abdeckt. Sind mit dem gewählten					
	Durchmesser die Mindest- und Höchststababstände nicht realisierbar, so werden größere Durchmesser verwendet.					
Dauerhaftigkeit	Über die Schaltfläche 📝 rufen Sie die Dialoge zur <u>Dauerhaftigkeit</u> auf. Wird dieser Dialog mit OK verlassen, so werden Betondeckungen, Bewehrungslagen und Durchmesser geprüft und ggf. angepasst.					
Kriechen und Schwir	nden Aufruf des Dialoges für Kriechzahl und Schwindmaß.					
Verteilung	Aufruf des erweiterten Bewehrungsdialoges für die Bewehrung	unten/oben/Platte.				
Bewehrung löschen	Löschen der vorgegebenen Bewehrung.					
Baupraktische Abstä	inde Standardmäßig werden die Stababstände "genau" definie ergebenden Stababstände werden auf 1 mm genau ermi Option werden die Stababstände so angepasst, dass sie 10, 12.5, 15, 17.5, 20, 22.5, 25, 27.5 oder 30 cm ergeben.	ert, d.h. die sich ttelt. Bei markierter sich zu 5, 6, 7, 7.5, 8, 9,				



## Erweiterter Bewehrungsdialog

D

Der erweiterte Bewehrungsdialog kann über das Symbol Bewehrung aufgerufen werden oder über → Bemessung → Bewehrung → Verteilung.

Neben den Registern für die untere und obere Bewehrung wird das Register "Platte" angezeigt.

### Allgemein

Höhe	Höhe des Fundamentes in z-Richtung.
Längsdurchmesser	Wie unter Bewehrung beschrieben.
Bowebrung poulorzougo	n Das Programm berechnet eine Beweh

Bewehrung neu erzeugen Das Programm berechnet eine Bewehrung, welche mindestens die erforderliche

Bewehrung abdeckt. Sind mit diesem

Bewehrung unten oben Platte	
Allgemein	0
Höhe z	[m] 0.40
Längsdurchmesser	[mm] 14
Bewehrung neu erzeugen	
Bewehrung löschen	
Fundament unten	0
Stabstahl quer	4 🚖 Ø 14 ▾
Stabstahl längs	3 🜲 Ø 14 ▪
Matte 1	keine 🕈 🔹
Matte 2	kaina
As,erf./vorh Spalte	e Anzahl / Durchmes

Längsdurchmesser die Mindest- und Höchststababstände nicht realisierbar, so werden größere Durchmesser verwendet. Wird die vorgegebene Bewehrung gelöscht oder modifiziert, so wird das automatische Erzeugen der Bewehrung deaktiviert und die vorgegebene Bewehrung bleibt so wie sie ist bestehen. Sollte diese dann nicht ausreichen, so gibt das Programm eine Warnung heraus. Ist keine Bewehrung vorgegeben, so wird nicht gewarnt. Beim automatischen Erzeugen der Bewehrung beginnt das Programm mit dem vorgegeben Längsdurchmesser.

Bewehrung löschen Löscht die vorgegebene Bewehrung und es wird nur mit der statisch erforderlichen Bewehrung gerechnet.

### Fundament unten / oben / Platte

Stabstahl X/Y	Definieren Sie hier für x- und y-Richtung in der ersten Eingabespalte die Anzahl und in der zweiten Spalte den Durchmesser der Stäbe.
Matte 1/2	Auswahl einer Betonstahlmatte.
As erf. /vorh.	Informativer Wert



Benutzerdefiniert

vereinfacht enau

**म** 

## Grundbau

Nachweisformat	Definieren Sie hier, ob ein - vereinfachter Nachweis, ein - genauer Nachweis oder ein - benutzerdefinierter Nachweis geführt werden soll. Der vereinfachte Nachweis beinhaltet die Einhaltung des Bemessungswertes des Sohldruckwiderstands mit Begrenzung der Neigung der Lastresultierenden. Das genaue Nachweisformat beinhaltet einen
	Das genaue Nachweisformat beinhaltet einen Grundbruchnachweis, einen Gleitsicherheitsnachweis und eine Setzungsberechnung.
Grundbruchnachweise	Aufruf des <u>erweiterten Grundbaudialoges</u> mit den grafischen Darstellungen zu Grundbruch, Setzungen und <u>Sohldruck</u> (Button 2011).

#### Benutzerdefiniertes Nachweisformat

Hier werden alle Nachweisoptionen zur individuellen Auswahl angeboten.

Sohldruckresultierende	Voraussetzung für den vereinfachten Nachweis: Die	Grundbaunachweise	Benutzerdefiniert		
	Neigung der charakteristischen bzw. repräsentativen Sohldruckresultierenden hält die	EQU - Lagesicherheit	genau		
		Lagesicherheit			
	Bedingung H/V < 0,2 ein.	UPL - Abheben	0		
Sohldruckwiderstand	Die Nachweise für die Grenzzustände Grundbruch	GEO - Tragfähigkeit - vereinfachte Nachweise 🛛 🙆			
	und Gleiten sowie der Gebrauchstauglichkeit	Sohldruckresultierende			
	(Nachweis der Setzungen) werden durch die	Sohldruckwiderstand			
	Verwendung von Erfahrungswerten für den	Ausmittenbegrenzung			
	Bemessungswert des Soniwiderstands ersetzt.	Nachweisumfang			
Ausmittenbegrenzung	Nachweis nach NF P 94-261 13.3 zur Ausmittigkeit	GEO - Tragfähigkeit - genaue Nachweise 🛛 🔕			
	der Belastung.	Gleitsicherheitsnachwe	is 🗹		
Nachweisumfang	Ineinem separaten Dialog definieren Sie, ob für	Grundbruchnachweis	$\checkmark$		
	diesen Nachweis die Grenzzustände und	Tiefenfaktor	ohne 👻		
	Bemessungssituationen nach gewählter Norm	SLS - Gebrauchstauglichekeit - genaue Nachweise			
	(benutzerdefiniert) angenasst werden	Setzungen berechnen	ohne 🔻		
Claitaich arbaitana aburaia	Wenn der Lastvektor nicht senkrecht auf der Schlfläche steht müssen die Eurodemente gegen ein	klaffende Fuge			
Giensichernensnachweis		Nachweisumfang			
	Versagen durch Gleiten in der Sohlfläche untersucht werden	SLS - Gebrauchstauglichkeit - vereinfachte Nachwe			
Grundbruchnachweis Tiefenfaktor	Beim Grundbruchnachweis werden die Scherwiderstär Gründungsebene berücksichtigt. Die Bodenschichten ü gehen bei waagerechter Sohlfläche und horizontalem ( Die Tiefenbeiwerte berücksichtigen beim Grundbruchn	ide des Bodens unt iber der Gründungs Gelände nur als Auf achweis den günst	erhalb der ebene ilast ein. igen		
	einigen europäischen Ländern darf dieser Effekt mit Be werden.	der Fundamentsoh eiwerten > 1 berück	ie. In sichtigt		
Satzungan barachnan	Für die Setzungsberechnung ist die	SLS - Gebrauchstauglichekeit - genaue Nachwei			
Setzangen bereennen	Zusammendrückung des Bodens bis zur	Setzungen berechnen	Setzungsgleichungen		
	Setzungseinflusstiefe <i>ts</i> zu berücksichtigen. Diese darf in der Tiefe angenommen werden, in der die	klaffende Fuge	ohne Setzungsgleichungen		
		Nachweisumfang	Spannungsintegration		
	lotrechte Zusatzspannung aus der mittleren setzungswirksamen Belastung 20 % der wirksamen	SLS - Gebrauchstaug	aus Pressiometerversuchsdaten aus Drucksondierungsdaten angepasstes Elastizitätsverfahre		
	lotrechten Ausgangsspannung des Bodens beträgt. Es kann eine von 5 Berechnungsmethoden gewählt werden.				

Grundparameter 90 🗄 System Belastung Bemessung Bewehrung Grundba Parameter 🕂 - Ausgabe Allgemein 0 Nachweisformat genau

Eigenschaften

Grundbaunachweise

	1
Benutzerdefiniert	•
Benutzerdefiniert	
genau	
	$\checkmark$
	0
nfachte Nachweise	0
	Z
ue Nachweise	0
	$\checkmark$
	$\checkmark$
ohne	•
eit - genaue Nachw	eise
ohne	•
	$\checkmark$
	2
	Benutzerdefiniert Benutzerdefiniert vereinfacht genau  nfachte Nachweise ue Nachweise ohne teit - genaue Nachw ohne

•



## Grundbruch - erweiterter Grundbaudialog

Aufruf des Dialoges über <u>Grundbruchnachweise</u> (genauer/vereinfachter Nachweis).

Gelände

Über den Button "Gelände" werden die folgenden Eingabeparameter angezeigt:

Einbindetiefe	Geringste Gründungstiefe unter Gelände bzw. unter Oberkante	Grundbau Grundbruch Setzungen	Diagr	amme Setzungen	Sohldnuck
	Kellersohle.	Grundbruch	Diagri	sinne setzungen	O
Boschung	Die Gelandeoberkante kann waagerecht, mit einer kontinuierlichen Neigung oder einer gebrochenen Böschung	Grundbruchnachweis führe	n		
		Gelände			0
		Gelände			
	modelliert werden.	Grundwasser			0
Neigung β	Der Geländeneigungswinkel gibt	Grundwasser vorhanden			
	den Neigungswinkel einer	Grundwasser	1	m]	1,00 🜲
	Böschung ab der definierten Berme an. Der Neigungswinkel	Gelände		-	?
	beeinflusst den Grundbruchnachweis. Er definiert ausschließlich abfallendes Calände	Einbindetiefe		[m]	
		Böschung		kontinuierlich	
		Berme		[m]	
	Gelaliue.	Neigung	β	["]	
Berme	Die Bermenbreite ist der Abstand zwischen Fundamentaußenkante und Beginn der Böschung.	Geländeauflast		[kN/m²]	
		Definieren Sie hier die Einbir	ndetiefe d	es Gründungskörper	3
Geländeauflast	Zusätzliche charakteristische ständige Elächenlast auf der				
	Grundbruchfigur, welche den charakteristischen				Schlie
	Durchstanzwiderstand erhöht.				
Grundwasser					
Grundwasser vorhanden	Siehe System ▶ <u>Grundwasser</u>				
Grundwassertiefe	Siehe System ► Grundwasser				

### Setzungen

Setzungen berechnen	Wie <u>oben</u> bereits beschrieben.
Setzungen	Setzungen können mit ständigen oder mit ständigen und veränderlichen Lasten ermittelt werden. Für veränderliche Lasten können bei charakteristischen Lastfällen Kombinationsbeiwerte verwendet werden. Siehe hierzu DIN 1054:2021 2.4.8.
	Siene nierzu Din 1054.2021 2.4.8.

0
1,00 🜩
? X
0.40
ntinuierlich 🔹
0,00
10,0
l/m²] 0,00

Grundbau			
Grundbruch	Setzungen	Diagramme Setzungen	Sohl
Setzungen			0
Setzungen bei	rechnen		
Setzungen		Gkj+Qk,1+Qk,i*w0	-

### Diagramme Setzungen

Zeitsetzungsverlauf	Ν
Zeitsetzungsverlauf	10
Setzungsbeiwerte	
Einflussbeiwerte	
Setzungsbeiwerte Einflussbeiwerte	

#### Sohldruck

Anzeige der Sohldruckgrafik. Die Eingabefelder sind im Kapitel Boden erläutert.



## Parameter

#### Benutzerdefiniert

Markieren Sie diese Option, wenn Sie abweichend von den eingestellten Normen die Sicherheitsbeiwerte und Bemessungsregeln ändern wollen.

Die entsprechenden Eingabefelder/Bearbeitungsbuttons werden dann eingeblendet.

Über die "Bearbeiten"-Buttons öffnen Sie die jeweiligen Tabellen zum Ändern der Werte – die Infotexte zu den einzelnen Parametern werden jeweils im unteren Fensterbereich eingeblendet, wenn Sie in ein Eingabefeld klicken.

- Unterstützung aller 3 Nachweisverfahren nach Eurocode 7, einstellbar für alle nationalen Anhänge.
- Die Teilsicherheitsbeiwerte und Kombinationsgleichungen für die geotechnischen Nachweise sind editierbar.
- Da alle Tabellenwerte verändert werden können, kann auf einfache Weise die Normeinstellung für ein bestimmtes Land (z.B. Indien, Schweden usw.) definiert werden.

Eigenschaften	ф.
Grundparameter	0.0
	100
⊕ Belastung	
Bemessung	
Bewehrung	
Grundbau	
Parameter	
+ Ausgabe	

Allgemeine Einstellungen		0
Benutzerdefiniert		
Benutzerdefinierte Werte	->	Bearbeiten
Benutzerdefinierte Werte	->	Standardwerte
Alle Sicherheitsbeiwerte		Bearbeiten (53)
Kombinationsgleichungen	i -	0
Nachweisverfahren	1	Bearbeiten (2)
Nachweisverfahren	2	Bearbeiten (2)
Nachweisverfahren	3	Bearbeiten (2)
Versagen von Bauwerken	und Baut	eilen 👩
Einwirkung/Beanspruchung	STR A	Bearbeiten (4)
Materialwiderstand	STR M	Bearbeiten (2)
Versagen von Baugrund		0
Einwirkung/Beanspruchung	GEO A	Bearbeiten (10)
Materialwiderstand	GEO M	Bearbeiten (10)
Tragwiderstand	GEO R	Bearbeiten (6)
Lagesicherheit		0
Einwirkung/Beanspruchung	EQU A	Bearbeiten (4)
Materialwiderstand	EQU M	Bearbeiten (5)
Aufschwimmen		0
Einwirkung/Beanspruchung	UPL A	Bearbeiten (4)
Materialwiderstand	UPL M	Bearbeiten (5)



## Ausgabe

Grafik Dokument

#### Ausgabeumfang und Optionen

Durch markieren der verschiedenen Optionen legen Sie den Umfang der Textausgaben fest. Für die Grafik können Schriftgröße und Maßstab angepasst werden.

#### Ausgabe als PDF-Dokument

Über das Register "Dokument" wird das Ausgabedokument im PDF-Format angezeigt.

Siehe weiterhin Dokument Ausgabe und Drucken.

i 🛃 🛃 🔲 🗗 i 😌 + 👄 55,9% - 🐵 🔯 🖂 i 🗊 🚳 🚳 Seite 1

Eigenschaften	<del>д</del>	
Grundparameter	٩ 🔿	
. Belastung		
Bemessung		
- Ausgabe		
Allgemein		
Grundbau		
Stahlbeton		

	Ausgabe		0
dokument im PDF-Format	Ausgabeumfang	Benutzerdefiniert	-
	EQU - Lagesicherheit	Benutzerdefiniert	
	Lagesicherheit	Standard	
	UPL - Abheben	Ausführlich	1
	SLS - Gebrauchstauglichkeit - ver	einfachte Nachwe	ise
	Sohldruckresultierende		
	Sohldruckwiderstand		$\square$
	GEO - Tragfähigkeit - genaue Nachweise 🔗		
	Gleitsicherheit		
	Text Grundbruch		
	Grafik Grundbruchfigur		
	Text Grundbruch Beiwerte		
	Text Grundbruch Details		
	SLS - Gebrauchstauglichekeit - ge	enaue Nachweise	0
	Text klaffende Fuge		$\checkmark$
	Grafik klaffende Fuge G		
	Grafik klaffende Fuge G+Q		
	Text Setzungen		$\checkmark$
von 7 🕑 🕲   🕲 - 🕲 -   🖬 🔛 🔛   🕌	Grafik Setzungen und Spannungen		
10 11 12 13 14 15 16 17 18 19 20 2	Grafik Zeitsetzungsverlauf		

Image: Princip in the pr	Seiten Inhalt	) 1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16 17 18 19 20 2	Grafik Zeitsetzungsverlauf
File National State   Charles	Ansicht		SLS - Gebrauchstauglichkeit - vereinfachte Nachweis
<ul> <li></li></ul>	⊡ · [] Fundament		
<ul> <li></li></ul>	Bauteil	- FRILO	FRIIO
Indement   Index   Ind	E Kennwerte	N Stutgeter Str. 40 Tel: (40711810020 Position: FDIP-001	Stuttgenter Str. 40 Tel.: (49 711 810020 Position: FDI9-001
→ Protect Protect   → Densite in windstream Protect: Non-Network   → Densite in Historia in the ULCICIC MADE X22 LIVE   → Densite in Historia in the ULCICIC MADE X22 LIVE   → Densite in Historia   → Densi		70469 Stung at 21.08.2022 Seite: 1	70460 Shungan 21.03.2022 Seite 2
I datam		m Position: FDR+001	
Minikurgen Wassen       M	🚊 🔽 Lasten	4	Lasten
Image: Windlasten       Image: Windlasten		Randstreifonfundament FDR+ 0L/2022C (FRLO R 2022 1/P07)	
<ul> <li>↓ Lastfallgräften</li> <li>↓ Lastfallg</li></ul>		System	A Kat A: Wohnerbäude 0.70 050 0.30 2
<ul> <li>I starting 1 - starting 1</li> <li>I starting 1 - s</li></ul>	🖃 🔽 Lastfallgrafiken	C Ansicht	g stindg 100 100 100 1
Charlel 2. Kat. Å: Wohngebäude	Lastfall 1 - ständig	N proof	Wandlasten- charakteristisch
<ul> <li>Covering of the covering of the c</li></ul>	Lastfall 2 - Kat, A: Wohngebäude	<u>77677</u>	Nr Einwikungen Bezeichnung bi bi 54 Zus dir
Image: Section as a section as the Adverse is a section of the Adverse is a sectio		∞ ///\\/	IN IN IN
Substrate	E Freebnisse	CD 0.00 0.00 4.00	1 ständig Lastfal 1 60.0 000 0.0 0 0 2 Kat A: Wohngeb Lastfal 2 60.0 000 0.0 0 0
Image: Section of the control of the con	Ubersicht Nachweise	Bandstreitentundament nach Kanva [Bautechnik 5/1969] in Verbindung mit DIN (N 1992.1.1./NA/d1/2015.12	Horizontaliasten großen an der Oberkante des Fundamentes an. Fundament 600 kN (berücksichtigt), Wand 22.50 kN (unberücksichtigt).
Image: Graft, 2D G       Image: Graft, 2D G         Image: Graft, 2D G       Image: Graft, 2D G         Image: Graft, 2D G-Q       Image: Graft, 2D G         Image: Graft, 2D G       Image: Graft, 2D G         Image: Graft, 2D G       Image: Graft, 2D G		Bautell	Lastaligation
Image: A D G       Image: A D G         Image: Graft, 3D G       Image: A D G		E Bautol Beton Betontahl Breite (x) Hohe (z)	Lastfall 1 - stindig
Image: Sol Gradi       Image: Sol Gradi <td< td=""><td></td><td>N (200 200 200 200 200 200 200 200 200 20</td><td></td></td<>		N (200 200 200 200 200 200 200 200 200 20	
Oradik 20 0440       Fill         Oradik 20 0440		Rundament C25/30 B500A 0.60 0.40	600
Image: Stand		Ausmitte bezogen auf die Wandachse Wand ex = 0.15m Stefigieten in Zustand i x Abminderungsfaktor angesetzt i	
Image: Section of the section of	Grafik 3D G+Q	Platteneinspannung: 1.00 x 4x Ekwar / 4.00. Zur Aufhahme der Reblung ist auf den Einsatz von Dämmung und Ahnlichem unter der Schiftige zu verzichten. Stelteztfer E 11:50 MN/m <sup>2</sup> . Einbindettere des Fundamentes in den Baugrund 0.40 m.	
Construction     Construction       Image: Construction     Image: Construction       Image: Constructio	Nachweis	Ohne Grundwasser. Benessungswert des Schlidsuckwiderstands die = 350.00 kN/mf. un	
Image: Condition 3D     Image: Condition 3D       Imag	Vereinfachter Nachweis	Kennwerte	
Sohidluckwiderstand     1     0     0     0       Grundbruch     9     0     0     0     0       Grundbruch     9     0     0     0     0       Setzungen     9     0     0     0     0       Bemessung     0     10     0     0     0       Pasbrete     7     100     0     0       Soldinungen     0     10     0     0       Grundbruch     10     0     10     0       Bemessung     10     10     0     0       Grundbruch     10     0     0     0       Grundbruch     10     0     0     0       Statustingen     0     0     0     0       Widstatustingen     0	Grafik 3D	Anforderunzen Dauerhaftieleit:	
Image: Set of the set of th		🗠 oben unten	
Grundbruch     Image and the state and the st	✓ Nachweis	actorizing m WP XU Bewehrungskonizston XC2 XC2	
Settungen     61     ividadartariani du vidadartariani du vidadariani du vidadartariani du vidadartariani du vidadartaria	Grundbruch	Langsbawehrung du + 14 mm du + 14 mm	
Begung     Reduction     Sum Case - 30 mm       Benessung     Image: Sum Case - 40 mm <tr< td=""><td></td><td>voinatemas zeix = 15 mm zeix = 15 mm     reduzientes cmin → C 16/20 → C 16/20</td><td></td></tr<>		voinatemas zeix = 15 mm zeix = 15 mm     reduzientes cmin → C 16/20 → C 16/20	
Image: Second	🖮 🗹 Biegung	Betondeckung Gurd = 30 mm Gurd = 30 mm	
Pissbreite     No     Piste       Spannungen     Richardenungen Duschhaftigket:       Grafik     No       Verformungen     No       Richardenungen     No       Verformungen     No       Richardenungen     No       Richardenungen     No       Verformungen     No	Bemessung	zul. Rtsbrete wes + 0.30 mm was + 0.30 mm	
Spannungen     Si     Andsdrunge Duschaftigle:       Grafik     C     Bondrunge Buschaftigle:       Verformungen     Si     Andsdrunge Buschaftigle:       Verformungen     Si     Bondrunge Buschaftigle:       Verformungen     Si     Andsdrunge Buschaftigle:       Verformungen     Si     Si       Si     Andsdrunge Buschaftigle:     Andsdrunge Buschaftigle:       Verformungen     Si     Andsdrunge Buschaftigle:     Andsdrunge Buschaftigle:       Si     Si     Si     Si     Si	Rissbreite	Rate Plate	
Grafik Production and account of the second	Spannungen	N Anto derungen Dauerhaftigket:	
Verformungen Vorgensteine vorge	Grafik	m Betonangriff XD Bewehrungskomption XC2	
PC         Wohatmit         Com	Verformungen	N Mindestočonklase C 16/20 Längsbevehrung du = 14 mm	
V:     Lingdow/hung     Cul / - 13 mm       V:     Vicinetantial gala     Cul / - 30 mm		Vorhatemali Aciw → 15 mm     reduziertes cmin ≫C16/20	
Veringement Bager e.u. = 20 mm 22. Restructe ve.u. = 0.30 mm 22.		Un Betondeckung Gues = 15 mm	
82		Veriagemais Bugel c.p. = 30 mm zul. Risbrette Wey = 0.30 mm	
78 71		<sup>™</sup>	
		21	
		φ.	
8		8	
			V