80I Zentrisches / Exzentrisches Einzelfundament

(Stand: 16.05.2013)

Das Programm dient zur Bemessung eines zentrischen oder exzentrischen Einzelfundaments gemäß DIN EN 1992-1-1 (EC 2) und DIN EN 1997-1 (EC 7).

Leistungsumfang

➠ **System**
- Exzentrische Geometrie möglich
- Wahlweise biegesteif angeschlossenen Sohlplatten zur Fundamentzentrierung

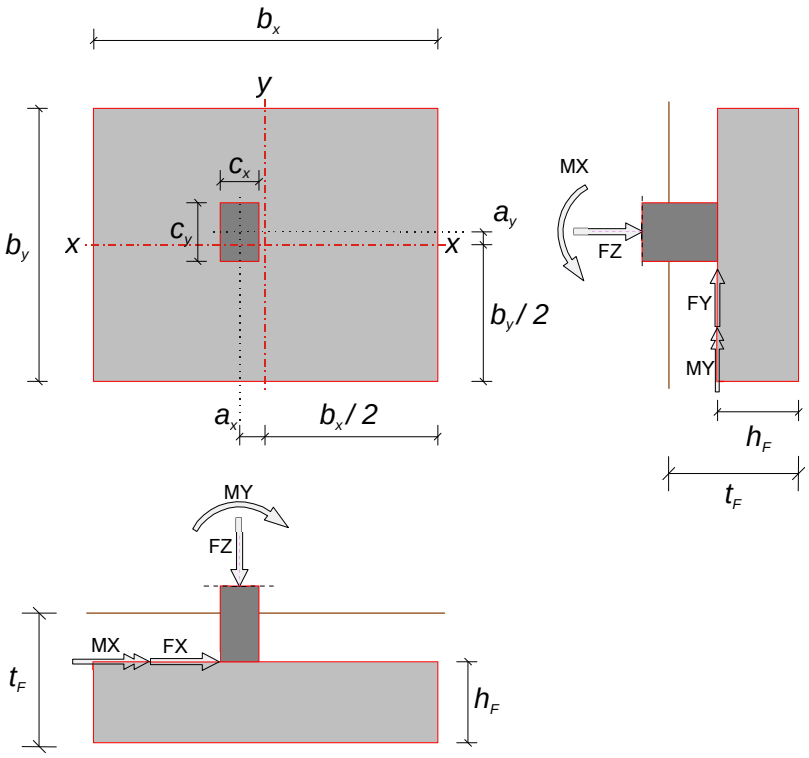
➠ **Material**
- Fundament / Sohlplatte aus Stahlbeton nach DIN EN 1992

➠ **Einwirkungen**
- Bildung von Einwirkungsgruppen
- Beliebige Einzel-, Linien- und Flächenlasten auf dem Fundament
- Erstellung von beliebig vielen Lastfällen mit Hilfe der Einwirkungsgruppen
- Optionale Berücksichtigung der Erdauflast und des Fundamenteigengewichtes für die Bemessung

➠ **Bemessungsvorgaben**
- Unterschiedliche Materialeingabe für Fundament / Plattenanschlüsse möglich

➠ **Bemessung**
- Wahlweise bewehrte oder unbewehrte Ausführung möglich
- Fundamentoberseite (Momente aus klaffender Fuge)
- Fundamentsohle
- Sohlplatte (aus Zentrierung)

➠ **Nachweise**
- Sohlpressung
- Gleitsicherheit
- Kippen (EQU/GZG)
- Querkraft-/Durchstanznachweis
- Rissnachweis für Fundament und Platten
- Bei unbewehrtem Fundament Einhaltung der erlaubten Bedingungen



Allgemeines

Die Programmoberfläche

Wichtiger Hinweis:

Für die Handhabung der neuen Programmoberfläche und für allgemeine Programmteile wie z.B. **Grunddaten** / **Einwirkungsgruppen** / **Lastübernahme** / **Quicklast** / **Ausgabe** und **Beenden** steht

<HIER> eine gesonderte Beschreibung zur Verfügung.

Diese Beschreibung gilt sinngemäß für alle neuen Programme und wird Ihnen die Einarbeitung erleichtern.

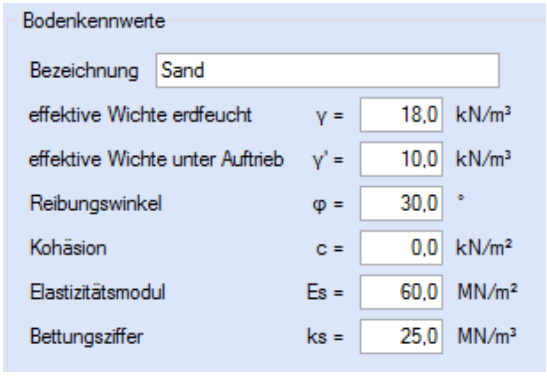
System

Geotechnische Daten

Bei den geotechnischen Daten können Bodenkennwerte und Einzelheiten zum Sohlwiderstand festgelegt werden.

Bodenkennwerte

Bei den Bodenkennwerten können Bezeichnung und weitere Eigenschaften des Bodens (siehe Bild) aus dem Bodengutachten eingetragen werden.



Sohlwiderstand

Neben dem Sohlreibungswinkel kann auch die Art des Bodens (bindig / nichtbindig) bzw. ein zulässiger Sohlwiderstand σRd aus einem Bodengutachten in [kN/m²] angegeben werden.

Für bindige Böden stehen die Bodenarten „Gemischtkörniger Boden“, „Schluff“, „Ton“, „Ton-Schluff“ in den Konsistenzen „fest“, „halbfest“, „steif“ zur Verfügung.

Für nichtbindige Böden kann bei setzungsempfindlichen Bauwerken eine Begrenzung der Setzung aktiviert werden. Der Sohlwiderstand kann um bis zu 50 % bei dichter Lagerung erhöht werden.

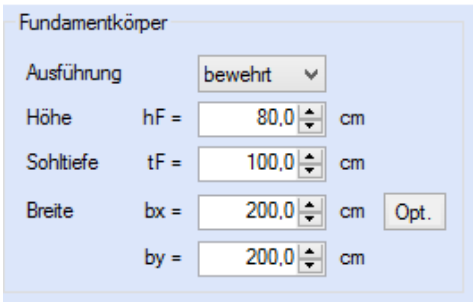
Fundamentabmessungen

Fundamentkörper

Das Fundament kann bewehrt oder unbewehrt ausgeführt werden.

Für den Fundamentkörper ist die Höhe h_F, die Einbindetiefe t_F, die Breite b_x und b_y in [cm] einzugeben. Die Geometrie wird ggf. später korrigiert, wenn einer der erforderlichen Nachweise oder die Beschränkung der Lastexzentrizität dies erfordern.

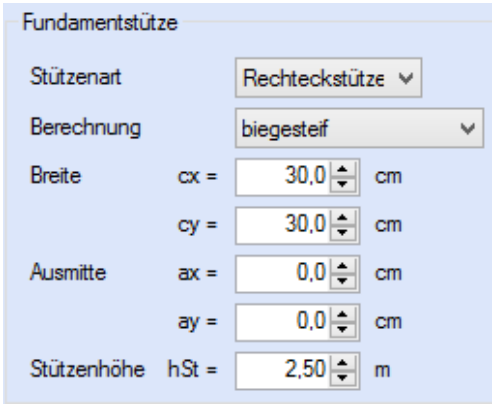
Über den Button „Opt.“ kann die Fundamentabmessung optimiert werden. Es werden in diesem Fall die kleinstmöglichen Fundamenabmessungen ermittelt.



Fundamentstütze

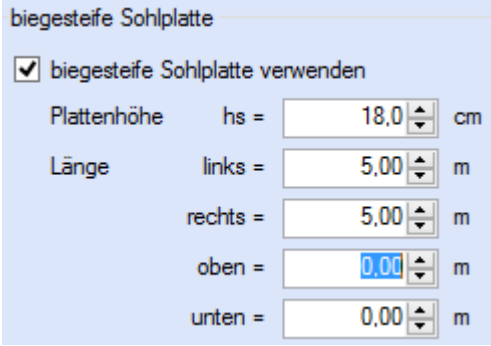
Die Stütze kann einen rechteckigen oder runden Querschnitt besitzen. Zur Ermittlung des Moments unter der Stütze kann unter folgenden Berechnungsansätzen gewählt werden: gelenkig, gelenkig abgemindert (ausgerundetes Moment) oder biegesteif (Anschnittsmoment).

Als weitere Stützenmaße sind die Dicken cx und cy bzw. bei Rundstützen der Durchmesser d, die Ausmitte ax und ay von der Fundamentachse und die Stützenhöhe.



Biegesteife Sohlplatte

Bei großen Lastexzentrizitäten kann durch eine biegesteif angeschlossene Sohlplatte eine zentrierende Wirkung erreicht werden. Die Wirkung ist stark von der Höhe der gewählten Sohlplatte und deren Länge abhängig.



Einwirkungen

Es erfolgt generell die Eingabe charakteristischer Lasten. Aus diesen werden automatisch alle Kombinationen gebildet, die sich aus den verwendeten Kategorien ergeben können. Das Eigengewicht des Fundaments wird automatisch erfasst und braucht bei der Einwirkungseingabe nicht weiter berücksichtigt zu werden.

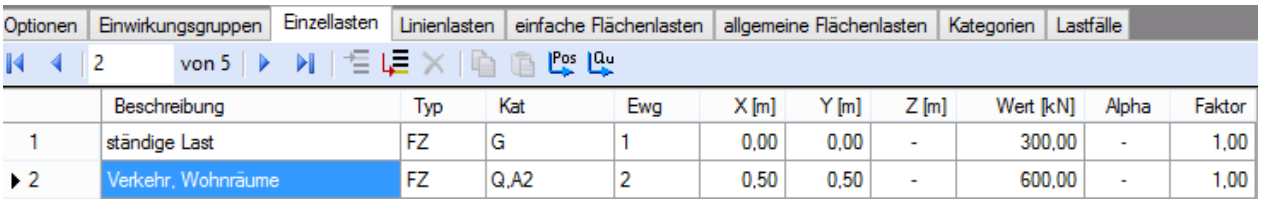
Optionen

Die Eingabeart legt zunächst fest, ob mit Einwirkungsgruppen (EWG) Lastfälle gebildet werden sollen.

Einwirkungsgruppen

Zu Einwirkungsgruppen und Lastfällen siehe diese gesonderte Beschreibung. Dort wird auch die Lastübernahme aus anderen Positionen und die Quicklast – Funktion erläutert.

Einzellasten



	Beschreibung	Typ	Kat	Ewg	X [m]	Y [m]	Z [m]	Wert [kN]	Alpha	Faktor
1	ständige Last	FZ	G	1	0,00	0,00	-	300,00	-	1,00
▶ 2	Verkehr, Wohnräume	FZ	Q,A2	2	0,50	0,50	-	600,00	-	1,00

Mögliche Lasttypen für Einzellasten in kN bzw. kNm:

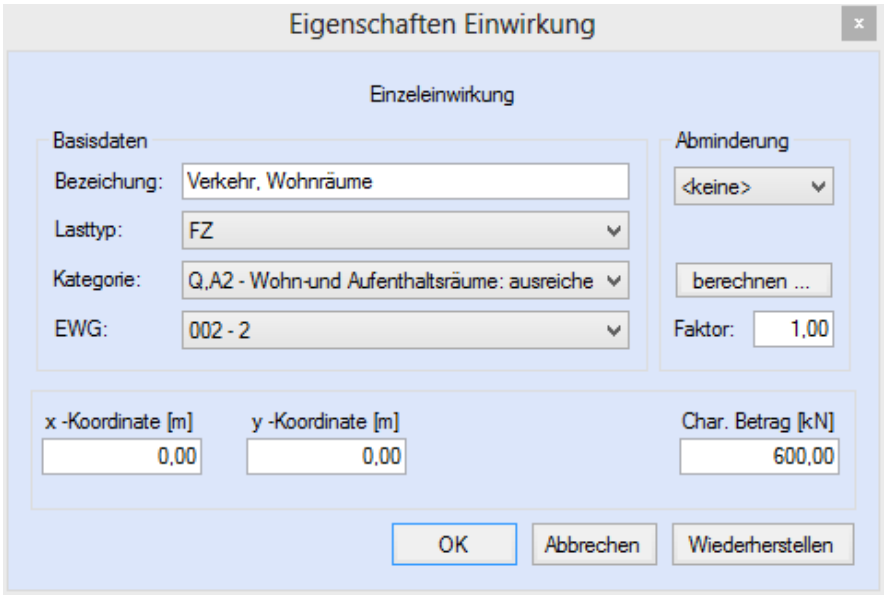
FZ = vertikal,
FX = horizontal in x-Richtung,
FY = horizontal in y-Richtung,
MX = Linienmoment um die x-Achse
MY = Linienmoment um die y-Achse

Falls Lastfälle gebildet werden sollen, muss jede Eingabezeile einer Einwirkungsgruppe zugeordnet werden, siehe dazu die Programmpunkte „Optionen“ und „Einwirkungsgruppen“.

Der Abstand X der Einzellast wird in Bezug auf die Stützenachse gemessen. Bei horizontalen Lasten ist zusätzlich der Abstand Z von der Fundamentunterkante einzugeben.

Lastabminderungen (und Erhöhungen) sind über einen Faktor frei wählbar oder für Verkehrslasten aufgrund der Lasteinzugsfläche bzw. der Geschoßanzahl ermittelbar.

Erfolgt die Eingabe über den Dialog. (Doppelklick auf eine Einwirkungszeile), besteht die Möglichkeit einen Abminderungsfaktor zu berechnen (siehe Bild rechts).



Der Button „berechnen“ ist bei den Kategorien „Q,A1“ bis „Q,E11“ und „Q,Z“ aktiv.

Linienlasten

Die Eingabe der Linienlasten erfolgt analog zu den Einzellasten.

Mögliche Lasttypen für Linienlasten:

qZ = vertikale Linienlast

Die Linienlast darf beliebig über den Fundamentkörper verlaufen. Als Bezugspunkt für die Linienlasteingabe dient die Stützenachse. Neben der Möglichkeit den Anfangs- und Endpunkt der Linienlast festzulegen kann der Endpunkt auch durch die Abstandswerte Dx und Dy ermittelt werden. Die Größe der Last wird in kN/m für den Anfangs- und den Endwert eingegeben.

Einfache Flächenlasten

Die Eingabe der einfachen Flächenlasten erfolgt analog zu den Einzel- und Linienlasten.

Mögliche Lasttypen für einfache Flächenlasten:

qZ = Einzellast auf eine definierte Fläche verteilt

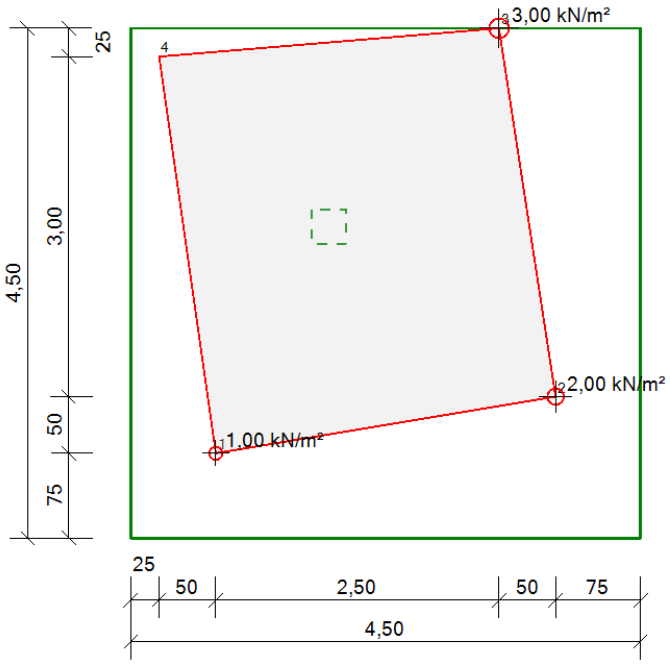
Die Fläche der Flächenlast kann über die Abstände X1 und X2 von Bezugspunkt Stützenachse gesetzt werden. Alternativ kann auch anstelle von X2/Y2 auch ein Abstand Dx/Dy gesetzt werden, um die Fläche zu definieren. Der Lastwert ist in [kN] anzugeben.

Allgemeine Flächenlasten

Die Eingabe der allgemeinen Flächenlasten erfolgt analog zu den Einzel- und Linienlasten. Der Unterschied zu den einfachen Flächenlasten besteht darin, dass bei der allgemeinen Flächenlast beliebig viele frei eingebbare Polygonpunkte zur Verfügung stehen und der Lastwert entweder konstant über die eingegebene Fläche (Angabe eines Lastbetrages) oder über 3 Lastwerte an 3 Ecken definiert ist. Die Lastbeträge sind jeweils in [kN/m²] anzugegeben. Die Nummerierung der Punkte erfolgt gegen den Uhrzeigersinn. Der Bezugspunkt der einzelnen Polygonpunkte ist die Stützenachse.

Nr. 3 von 4

	X [m]	Y [m]	Set	Betrag [kN/m²]
1	-1,000	-2,000	☑	1,00
2	2,000	-1,500	☑	2,00
▶ 3	1,500	1,750	☑	3,00
4	-1,500	1,500	☐	-



Mögliche Lasttypen für einfache Flächenlasten:

qZ = Flächenlast in Richtung Fundament

Kategorien

Die bei der Lasteingabe verwendeten Last-Kategorien werden aufgelistet, so dass die Ψ- Werte bei Bedarf geändert werden können.

Lastfälle

Zu Einwirkungsgruppen und Lastfällen siehe diese gesonderte Beschreibung. Dort wird auch die Lastübernahme aus anderen Positionen und die Quicklast – Funktion erläutert.

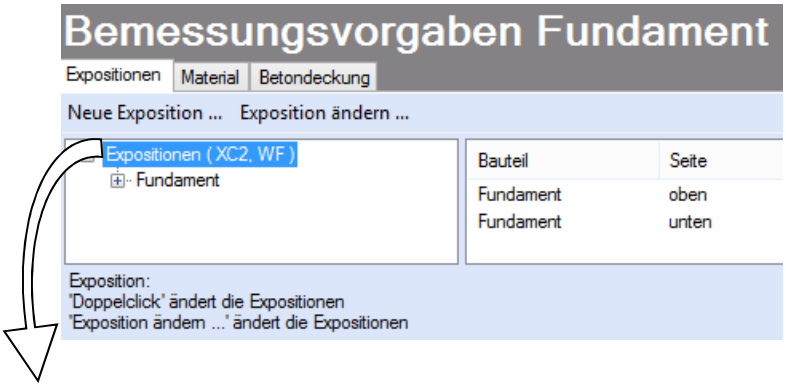
Bemessungsvorgabe Fundament / Platte

Expositionen

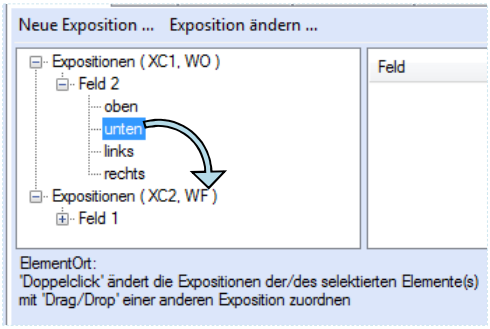
Als Vorgabe für die Expositions- und Feuchte-klassen sind für Fundamente und Sohlplatten mit XC2 und WF eingestellt. Dies kann für jedes Bauteil entsprechend getrennt für oben / unten geändert werden. Gehen Sie dazu wie folgt vor:

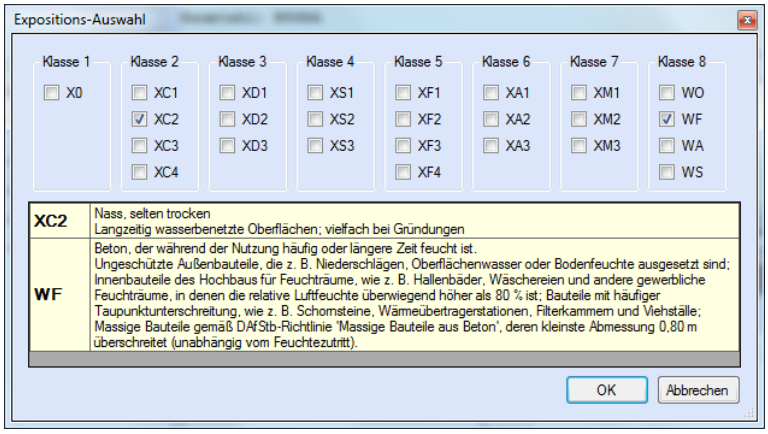
Mit einem Doppelklick auf ein Element im Eingabe- Bereich (oder einem Klick auf „Neue Exposition“) wird die Expositions-Auswahl geöffnet.

Klicken Sie dort die gewünschten Expositionsklassen an und beenden Sie die Eingabe mit „OK“.



Ziehen Sie dann mit der Maus die gewünschten Seiten auf die richtige Expositions- Auswahl.





Material

Als Vorgabe ist eingestellt:

Betonart: „Normalbeton“

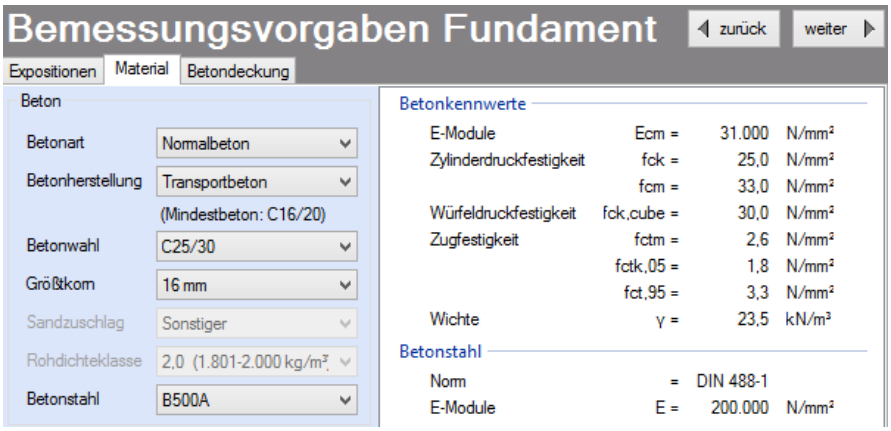
Betonherstellung: „Transportbeton“

Betonwahl: „C25/30“

Größtkorn: „16 mm“

Betonstahl: „B500A“

Die sich aus den Expositionen ergebende Mindestbetongüte wird angezeigt.



Es gibt die Auswahl zwischen folgenden Parametern:

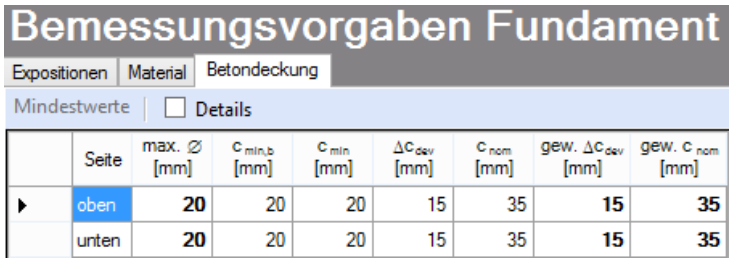
Betonart:	Normalbeton / Luftporenbeton / Leichtbeton
Betonherstellung:	Transportbeton / Ortbeton / Fertigteil
Betonwahl:	„C12/15“ bis „C100/115“ | „C12/15 LP“ bis „100/115 LP“ | „LC12/13“ bis „LC 80/88“
Größtkorn:	8 / 16 / 32 / 63 mm

Betonstahl: „B500A“ / „B500A +G“ / „B500A +P“ / „B500B“ nach DIN 488-1:2009-08

„B500A +G“= Bewehrungsdraht glatt / „B500A +P = Bewehrungsdraht profiliert

Betondeckung

Die Betondeckung kann seitenweise geändert werden. Wichtig ist der voraussichtliche maximale Bewehrungsdurchmesser (max. Ø), nach welchem sich die Mindestbetondeckung richtet.



	Seite	max. Ø [mm]	$c_{min,b}$ [mm]	c_{min} [mm]	Δc_{dev} [mm]	c_{nom} [mm]	gew. Δc_{dev} [mm]	gew. c_{nom} [mm]
▸	oben	**20**	20	20	15	35	**15**	**35**
	unten	**20**	20	20	15	35	**15**	**35**

Wenn von den Mindestwerten abgewichen wurde, dann können sie mit dem Schalter „Mindestwerte“ wieder hergestellt werden. Mit „Details“ lassen sich weitere Details ein- und ausblenden, siehe unten.

Expositionen | Material | Betondeckung

Mindestwerte | ☑ Details

	Seite	$c_{min,dur,Tab.}$ [mm]	$\Delta c_{dur,Fest.}$ [mm]	$c_{min,dur}$ [mm]	$\Delta c_{dur,\gamma}$ [mm]	$\Delta c_{dur,st}$ [mm]	$\Delta c_{dur,add}$ [mm]	max. Ø [mm]	$c_{min,b}$ [mm]	c_{min} [mm]	Δc_{dev} [mm]	c_{nom} [mm]	gew. Δc_{dev} [mm]	gew. c_{nom} [mm]
▸	oben	20	0	20	0	0	0	**20**	20	20	15	35	**15**	**35**
	unten	20	0	20	0	0	0	**20**	20	20	15	35	**15**	**35**

Wenn man die Maus auf einer Spaltenüberschrift kurz still hält, dann wird die Bedeutung des Wertes angezeigt.

Parameter

Parametereingabe

Bei der Parametereingabe können nähere Angaben darüber gemacht werden, welche Nachweise und mit welchen Vorgaben die Nachweise geführt werden sollen. Grundsätzlich wird empfohlen alle Nachweise zu aktivieren.

Grundbaunachweise

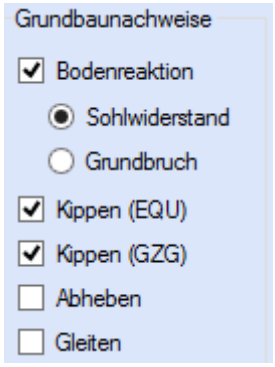
Beim Nachweis der Bodenreaktionen kann entweder über den Sohlwiderstand oder auf Grundbruch nachgewiesen werden.

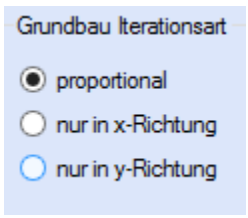
Kippnachweise können sowohl im Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit (GZG) als auch in der Bemessungssituation Verlust der Lagesicherheit (EQU) geführt werden.

Der Abhebnachweis kann erst geschaltet werden, wenn abhebende Kräfte vorhanden sind.

Ähnliches gilt für den Gleitnachweis. Wenn horizontale Kräfte vorhanden sind, ist der Nachweis auswählbar. Der Nachweis kann bei vorhandenen Sohlplatten nicht geführt werden, da hier ein Nachweis am Gesamtsystem zu führen ist.

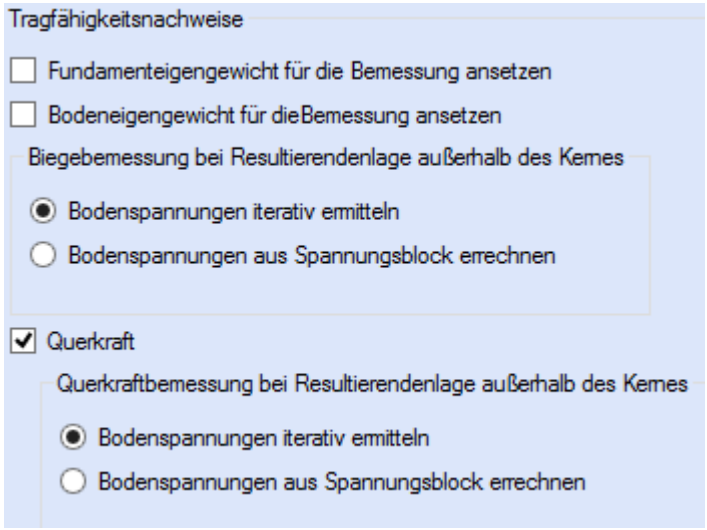
Damit ggf. ein Vorschlag für Fundamentabmessungen erstellt werden kann, muss vorgegeben werden, in welchen Richtungen das Fundament vergrößert werden darf. Standardmäßig werden beide Seiten proportional vergrößert.





Tragfähigkeitsnachweise

Bei den Tagfähigkeitsnachweisen kann angegeben werden, ob das Fundamenteigengewicht bzw. das Bodeneigengewicht für die Bemessung angesetzt werden soll oder nicht.



Befindet sich für die Biegebemessung die Resultierendenlage außerhalb des Kernes, sind die Bodenspannungen entweder iterativ oder aus einem Spannungsblock zu ermitteln. Die iterative Lösung erfordert längere Rechenzeiten, ergibt dafür aber in der Regel günstigere Ergebnisse.

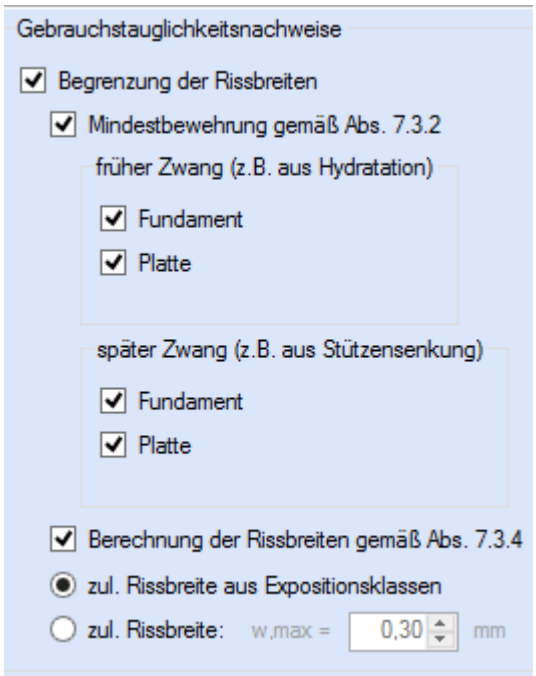
Der Querkraftnachweis wird optional geführt. Wie auch für die Biegebemessung gilt auch für die Querkraftbemessung bei einer Resultierendenlage außerhalb des Kernes, dass die Bodenspannungen entweder iterativ oder über einen Spannungsblock ermittelt werden müssen. Auch hier gilt die Aussage, dass die iterative Lösung eine längere Rechenzeit benötigt, allerdings dafür in der Regel günstigere Ergebnisse beinhaltet.

Gebrauchstauglichkeitsnacheis

Es wird grundsätzlich empfohlen auch einen Rissnachweis zu führen. Allerdings wird darauf verwiesen, dass der Rissnachweis insbesondere für den Fundamentkörper zu erheblich mehr Bewehrung führen kann.

Für jedes einzelne Bauteil lässt sich der Rissnachweis gezielt führen. Dazu zählt im Einzelnen der Rissnachweis aus frühem Zwang (Hydratation) und späten Zwang (Bauteilabsenkungen).

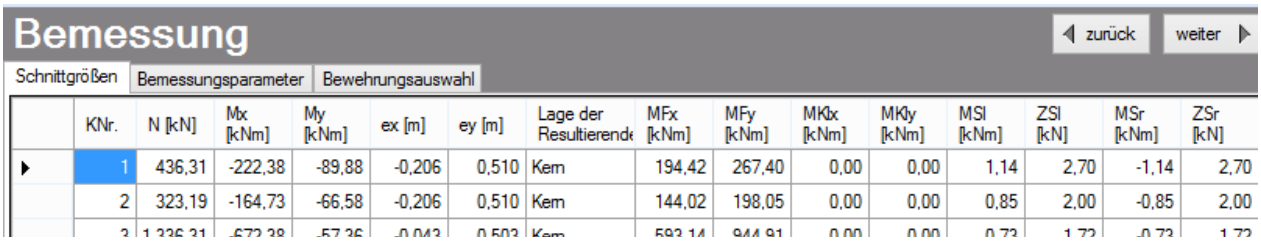
Die zulässigen Rissbreiten werden aus den vorgegebenen Expositionsklassen ermittelt oder können frei vorgegeben werden.



Bemessung

Schnittgrößen

Die Schnittgrößenberechnung mit automatisch anschließender Nachweisführung startet spätestens beim Anklicken des Programmabschnittes „Schnittgrößen“ oder bei dessen Erreichen mit der „Weiter“ – Funktion.

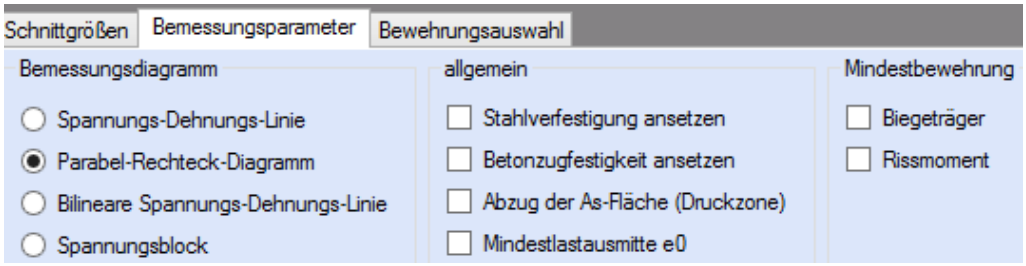


	KNr.	N [kN]	Mx [kNm]	My [kNm]	ex [m]	ey [m]	Lage der Resultierende	MFx [kNm]	MFy [kNm]	MKx [kNm]	MKy [kNm]	MSl [kNm]	ZSl [kN]	MSr [kNm]	ZSr [kN]
▶	1	436,31	-222,38	-89,88	-0,206	0,510	Kern	194,42	267,40	0,00	0,00	1,14	2,70	-1,14	2,70
	2	323,19	-164,73	-66,58	-0,206	0,510	Kern	144,02	198,05	0,00	0,00	0,85	2,00	-0,85	2,00
	3	1.336,21	-672,38	-57,36	-0,043	0,503	Kern	593,14	944,91	0,00	0,00	0,73	1,72	-0,73	1,72

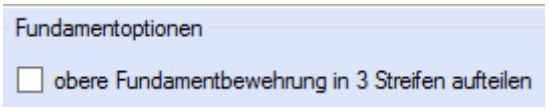
In der Liste werden alle Kombinationen mit ihren Schnittgrößen und Lage der Resultierenden angegeben.

Bemessungsparameter

Die Bemessungsparameter können, wie im Bild ersichtlich, eingestellt werden.



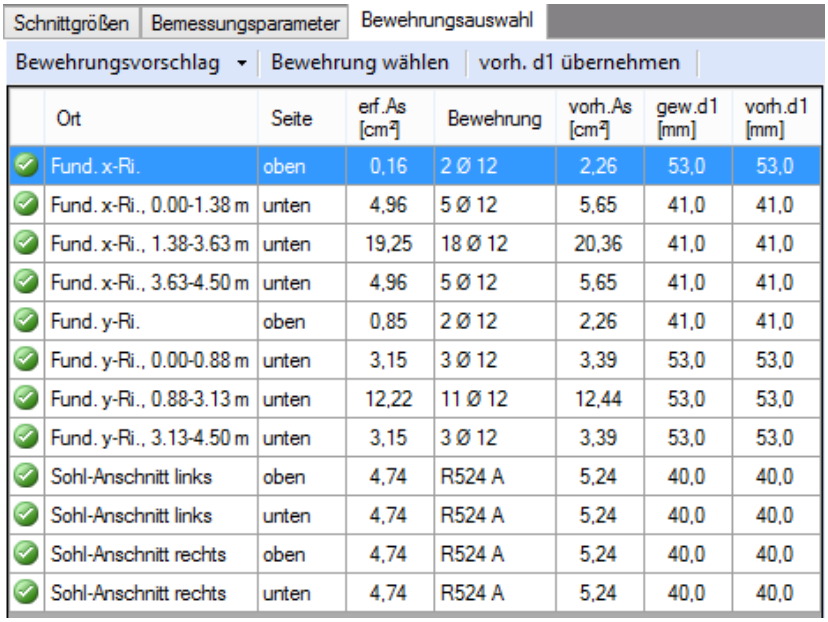
Ein Einzelfundament wird auf der Unterseite in 3 Bewehrungsbereiche aufgeteilt. Optional kann dies auch für die Oberseite durchgeführt werden.



Bewehrungsauswahl

Das Programm ermittelt beim ersten Durchgang einen Bewehrungsvorschlag für jede Seite der einzelnen Bauteile.

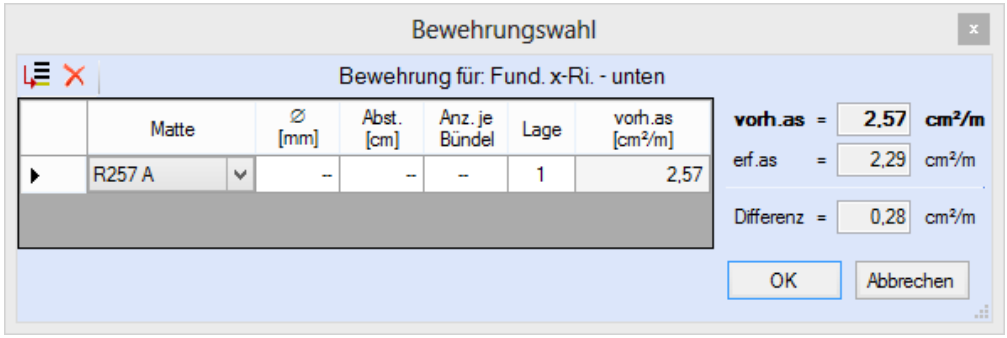
Einen Bewehrungsvorschlag kann man sich auch jederzeit für eine einzelne Zeile oder für das gesamte Bauteil erstellen lassen, indem man auf „Bewehrungsvorschlag“ drückt und danach bestätigt, ob ein Bewehrungsvorschlag für die aktuelle Zeile oder das komplette Bauteil erstellt werden soll.



	Ort	Seite	erf.As [cm²]	Bewehrung	vorh.As [cm²]	gew.d1 [mm]	vorh.d1 [mm]
✓	Fund. x-Ri.	oben	0,16	2 Ø 12	2,26	53,0	53,0
✓	Fund. x-Ri., 0.00-1.38 m	unten	4,96	5 Ø 12	5,65	41,0	41,0
✓	Fund. x-Ri., 1.38-3.63 m	unten	19,25	18 Ø 12	20,36	41,0	41,0
✓	Fund. x-Ri., 3.63-4.50 m	unten	4,96	5 Ø 12	5,65	41,0	41,0
✓	Fund. y-Ri.	oben	0,85	2 Ø 12	2,26	41,0	41,0
✓	Fund. y-Ri., 0.00-0.88 m	unten	3,15	3 Ø 12	3,39	53,0	53,0
✓	Fund. y-Ri., 0.88-3.13 m	unten	12,22	11 Ø 12	12,44	53,0	53,0
✓	Fund. y-Ri., 3.13-4.50 m	unten	3,15	3 Ø 12	3,39	53,0	53,0
✓	Sohl-Anschnitt links	oben	4,74	R524 A	5,24	40,0	40,0
✓	Sohl-Anschnitt links	unten	4,74	R524 A	5,24	40,0	40,0
✓	Sohl-Anschnitt rechts	oben	4,74	R524 A	5,24	40,0	40,0
✓	Sohl-Anschnitt rechts	unten	4,74	R524 A	5,24	40,0	40,0

Um eine Bewehrung zu ändern, markiert man die gewünschte Zeile und drückt den Button „Bewehrung wählen“. Alternativ wird dieses Menü auch durch einen Doppelklick auf die entsprechende Zeile aufgerufen.

Der rechts stehende Dialog erscheint. Es können die gewünschten Änderungen durchgeführt und der Dialog bestätigt werden. Die Daten werden in die Tabelle eingetragen.



Ggf. differieren durch die veränderte Bewehrung die reale statische Höhe von der gewählten statischen Höhe. In diesem Fall sollte eine Neuberechnung der erf. Bewehrung mit den vorhandenen statischen Höhen erfolgen. Dafür drückt man auf den Button „vorh. d1 übernehmen“.

Querkraft

Querkraftbewehrung/Querkraftnachweis

Falls kein Nachweis auf Durchstanzen geführt werden kann, weil der Durchstanzkegel an 2 gegenüberliegenden Seiten sich nicht mehr im Fundament befindet, wird ein Querkraftnachweis geführt. Ist eine Querkraftbewehrung erforderlich, kann eine Bewehrung gewählt werden.

Durchstanzoptionen

Sektormodell

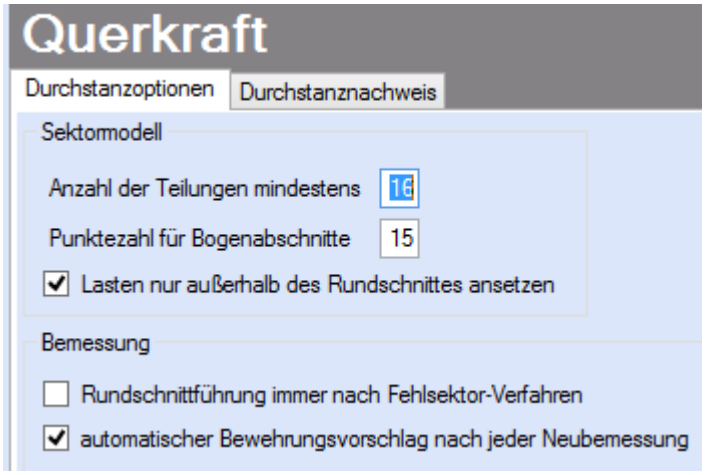
Ist ein Durchstanznachweis durchführbar, kommt das Sektormodellverfahren zur Anwendung. Hierfür ist die Anzahl der Teilungen und eine Anzahl der Punkte für Bogenabschnitte anzugeben. Es wird empfohlen, eine Teilung zwischen 12 und 16 zu wählen, da hier die praxisgerechtesten Resultate erzielt werden.

Bemessung

Für die Bemessung kann angegeben werden, ob nach dem in der DIN EN 1992-1-1 angegebenen Verfahren oder nach dem Fehlsektor-Verfahren bemessen werden soll. Beim Fehlsektor-Verfahren ergibt sich für die Rundschnittführung der kleinstmögliche Rundschnittumfang und somit ungünstigere Werte, als bei dem in der Norm beschriebenem Verfahren.

Beim Fehlsektor-Verfahren werden die Schnittpunkte des äußeren Rundschnittes mit den Bauteilkanten ermittelt und damit die resultierenden Abzugssektoren berechnet. Die auf den Abzugssektoren liegenden Lasten werden auf die jeweils angrenzenden Sektoren verteilt.

Optional kann ein automatischer Bewehrungsvorschlag nach jeder Neubemessung durchgeführt werden.



Durchstanznachweis

Zunächst werden alle für den Durchstanznachweis relevanten Daten an dieser Stelle ausgegeben. Bei gedrungenen Fundamenten wird der kritische Rundschnitt iterativ ermittelt. Eine dazugehörige Grafik kann durch Drücken des Buttons neben rCrit eingesehen werden.

Durchstanznachweis — **maßgebend: KNr: 3 Situation: P/T, LF2, Kombination: G + Q,A (Gsup)**

stat. Höhen / Bewehrungsgrade / Normalspannungen

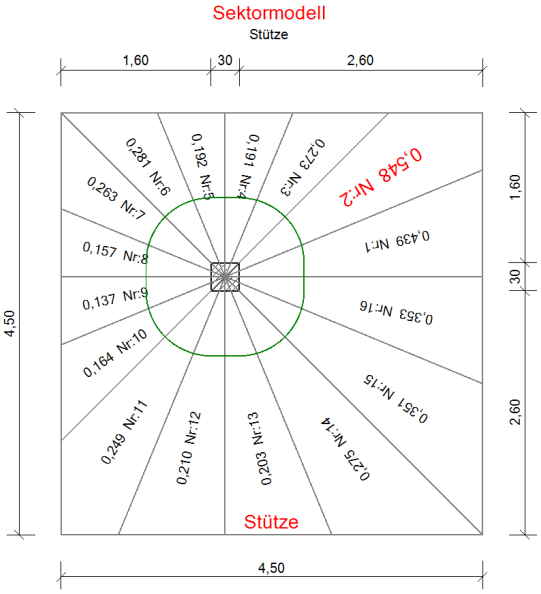
dx	0,759	m	dy	0,747	m
px	0,0009		py	0,0006	
σx	0,000	MN/m²	σy	0,000	MN/m²

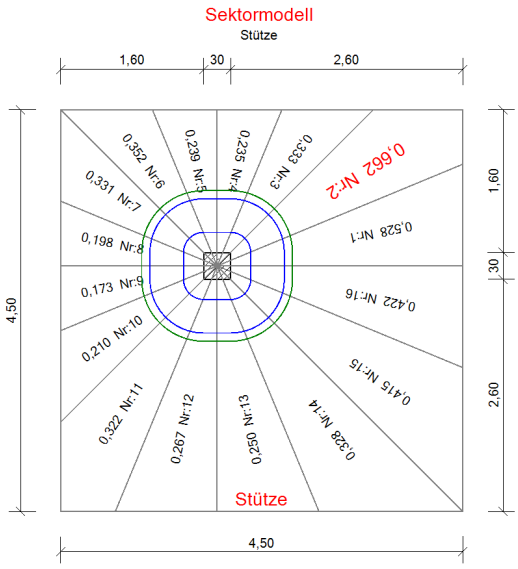
Durchstanznachweis für Platte (äußerer Schnitt)

dm	0,753	m	rCrit	0,693	m	...	uCrit	5,555	m	...
vEd,max	0,548	MN/m²	vRdc	0,554	MN/m²		vRd,max	0,776	MN/m²	

Keine Durchstanzbewehrung erforderlich, Maximaltragfähigkeit ist ausreichend!

Eine grafische Aufbereitung vom kritischen Rundschnitt (grüne Linie) mit den vorhandenen Spannungen aus dem Sektormodell wird erstellt. Ist eine Durchstanzbewehrung erforderlich, wird die Lage der Bewehrungslinien (blaue Linien) dargestellt.





Bei erforderlicher Durchstanzbewehrung wird ein Bewehrungsvorschlag ermittelt. Dabei entspricht die 1. Zeile der 1. Reihe und die 2. Zeile der 2. Reihe. Es kann bei der Bemessung zwischen senkrechten Bügeln und aufgebogenen Stäben gewählt werden. Des Weiteren kann der radiale Abstand sw zur vorhergehenden Bewehrung, die Anzahl n der Bewehrungselemente und Stabdurchmesser gewählt werden.

Durchstanzbewehrung für Platte (äußerer Schnitt)

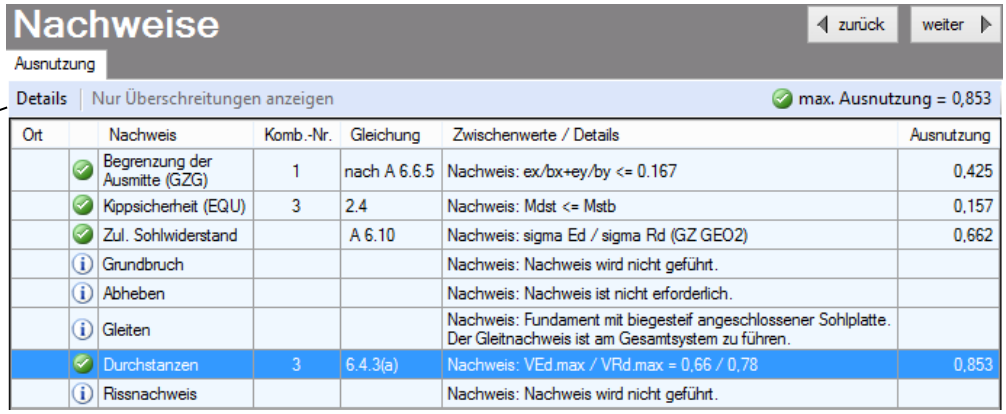
(●) senkrechte Bügel ( ) aufgebogene Stäbe

	vEd,max [MN/m²]	erfAs [cm²]	sw [m]	n [St.]	ds [mm]	vorhAs [cm²]	ui [m]	u1,5d [m]	u,out [m]	Form
1	1,456	31,83	0,226	15	12,0	33,93	2,62	12,08	3,73	D2
▶ 2	0,749	31,83	0,376	15	12,0	33,93	4,98	14,44	3,41	D2

Nachweise

Unter Nachweise / Ausnutzung werden alle geführten Nachweise mit ihrer jeweils maximalen Ausnutzung angezeigt. Die insgesamt maximale Ausnutzung wird immer rechts außen über der Tabelle angezeigt. Falls Nachweise überschritten sind (Ausnutzung > 1), dann können Sie die Schaltfläche „Nur Überschreitungen anzeigen“ betätigen. Überschrittene Nachweise werden rot hervorgehoben.

Für die detaillierte Anzeige der Nachweiswerte klicken Sie auf



Ort		Nachweis	Komb.-Nr.	Gleichung	Zwischenwerte / Details	Ausnutzung
	✓	Begrenzung der Ausmitte (GZG)	1	nach A 6.6.5	Nachweis: ex/bx+ey/by <= 0.167	0,425
	✓	Kippsicherheit (EQU)	3	2.4	Nachweis: Mdst <= Mstb	0,157
	✓	Zul. Sohlwiderstand		A 6.10	Nachweis: sigma Ed / sigma Rd (GZ GEO2)	0,662
	ⓘ	Grundbruch			Nachweis: Nachweis wird nicht geführt.	
	ⓘ	Abheben			Nachweis: Nachweis ist nicht erforderlich.	
	ⓘ	Gleiten			Nachweis: Fundament mit biegesteif angeschlossener Sohlplatte. Der Gleitnachweis ist am Gesamtsystem zu führen.	
	✓	Durchstanzen	3	6.4.3(a)	Nachweis: VEd.max / VRd.max = 0,66 / 0,78	0,853
	ⓘ	Rissnachweis			Nachweis: Nachweis wird nicht geführt.	

Sie sehen die Details in der Formularansicht und später im Ausdruck, wenn unter „Ausgabe“ die Option „Nachweise / Zwischenwerte“ aktiviert wurde.

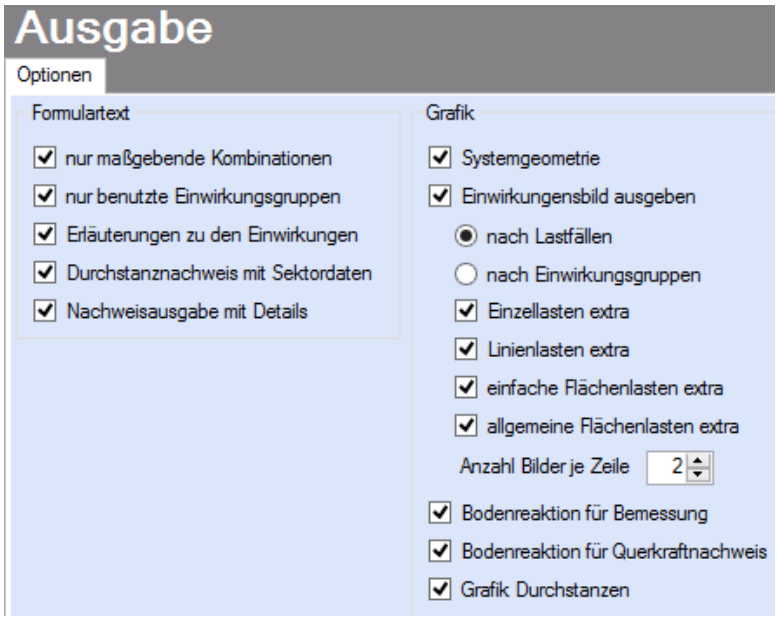
Beim Klicken auf die Anzeige „max. Ausnutzung = ...“ springt die Tabellenansicht in die entsprechende Zeile.

Ausgabe

Der Ausgabeumfang

(Text und Grafik)

kann individuell eingestellt werden.



Literatur

[1] DIN EN 1990:2010-12 mit DIN EN 1990/NA:2010-12 [Grundlagen der Tragwerksplanung]

[2] DIN EN 1991-1-1:2010-12 mit DIN EN 1991-1-1/NA:2010-12 [Lastannahmen]

[3] DIN EN 1992-1-1:2011-01 mit DIN EN 1992-1-1/NA:2011-01 [Stahlbetonbau]

[4] DIN EN 1997-1:2009-09 mit DIN EN 1997-1/NA:2010-12 [Grundbau]

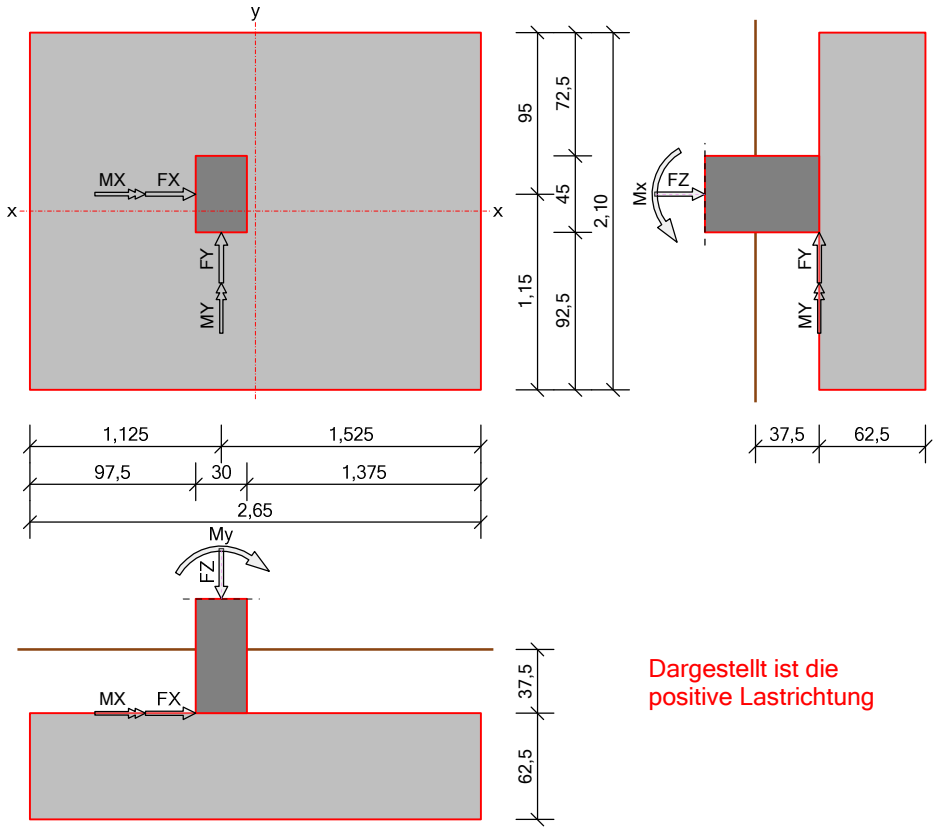
[5] Die Bautechnik 5/1969 (Kanya: Fundamentzentrierung durch Sohlplatten)

POS.1 EINZELFUNDAMENT

Programm: 080I, Vers: 01.00.003 03/2013

Grundlagen: DIN EN 1990/NA: 2010-12
DIN EN 1991-1-1/NA: 2010-12
DIN EN 1992-1-1/NA: 2011-01

System



Dargestellt ist die positive Lastrichtung

Ausführung: Ortbeton (Normalbeton) Gründungstiefe = 100.0 cm

Fundamentkörper: Höhe h = 62.5 cm, Breite bx = 265.0 cm
by = 210.0 cm

Stütze als Rechteckstütze cx = 30.0 cm
cy = 45.0 cm
Exzentrizität (vom Fundamentschwerpunkt gemessen) ax = -20.0 cm
ay = 10.0 cm
Anschluss unten biegesteif l = 2.85 m

Geotechnische Daten

Baugrund:	Sand				
Wichte:	Gamma	= 18.0 kN/m³,	unter Auftrieb:	Gamma'	= 11.0 kN/m³
Reibungswinkel:	f	= 30.0 °,	Kohäsion:	c	= 0.0 kN/m²
E-Modul:	Em	= 50 MN/m³,	Bettungsziffer:	ks	= 25 MN/m³

Sohlwiderstand gemäß Bodengutachten: Sigma,Rd = 350 kN/m²
Es wird ein Sohlreibungswinkel von Delta,k = 30.0 ° zugrunde gelegt.

Nachweisparameter:
- Bemessungsdiagramm: Parabel-Rechteck-Diagramm
- Obere Fundamentbewehrung wird gleichmäßig verteilt
- Das Fundamenteigengewicht wird für die Bemessung nicht angesetzt

Nachweisparameter:
- Das Bodeneigengewicht wird für die Bemessung nicht angesetzt
- Bei Resultierendenlage außerhalb des Kernes wird für d. Fundamentbemessung die Sohlspannung iterativ ermittelt
- Bei Resultierendenlage außerhalb des Kernes wird für den Querkraftnachweis die Sohlspannung iterativ ermittelt
  - Durchstanznachweis über Sektormodel mit 16 Sektoren
  - Es werden nur Lasten außerhalb der Rundschnitte angesetzt
  - Bei Randberührung eines Schnittes erfolgt orthogonale Schnittführung

Einwirkungen

EWG	Einwirkungsgruppe
1	Ständige Last
2	Verkehrslast
3	Wind

Lastfälle:

Nr.	Bezeichnung	EWG
1	Ständige Last	1
2	Ständige Last + Verkehrslast	1,2
3	Ständige Last + Wind	1,3

Kategorien und Kombinationsbeiwerte:

Kate-gorie	Bezeichnung	Komb.-Beiwerte Psi0	Psi1	Psi2
G	Ständige Einwirkungen	-	-	-
Q,B	Büro, Arbeitsflächen	0.70	0.50	0.30
Q,W	Windlasten	0.60	0.20	-

Kombinationen

KNr.	LF	Bem.-Situation	Kombination
1	1	STR, P/T	Gsup
1			Gsup
3	2	STR, P/T	Gsup + Q,B
3			Gsup + Q,B
5	3	STR, P/T	Gsup + Q,W

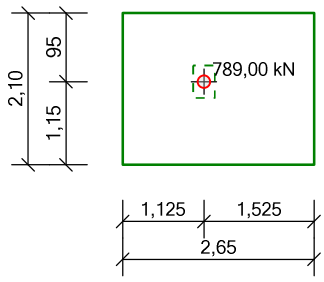
Nachweise:
STR : Versagen oder übermäßige Verformungen des Tragwerks

Bemessungssituationen:
P/T : Ständig und vorübergehend

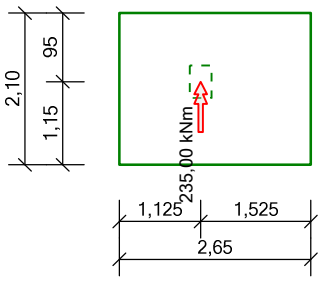
Teilsicherheitsbeiwerte:

Nachweis	Situation	G,inf/sup	Q1	Qi	A
STR	Ständig und vorübergehend	1.00/1.35	1.50	1.50	-

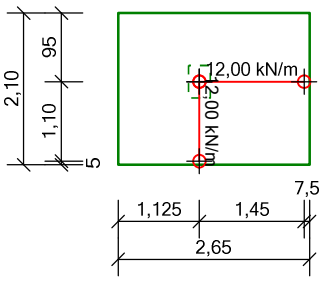
LF 1:Ständige Last
Einzellasten



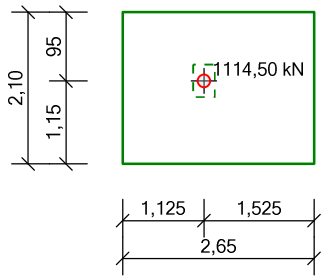
LF 1:Ständige Last
Einzelomente



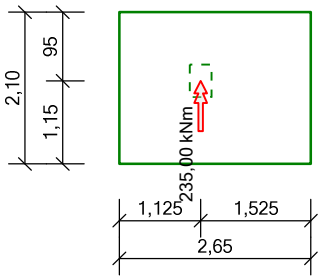
LF 1:Ständige Last
Linienlasten



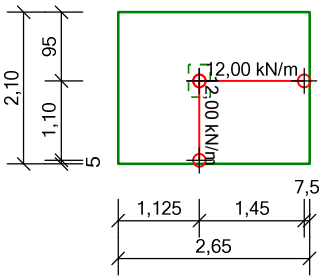
LF 2:Ständige Last + ...
Einzellasten



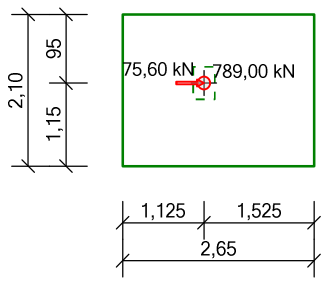
LF 2:Ständige Last + ...
Einzelomente



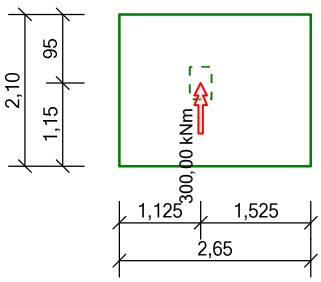
LF 2:Ständige Last + ...
Linienlasten



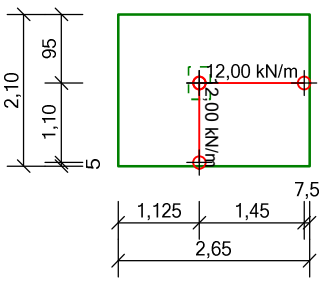
LF 3:Ständige Last + ...
Einzellasten



LF 3:Ständige Last + ...
Einzelomente



LF 3:Ständige Last + ...
Linienlasten



Einzeleinwirkungen:

Erläuterungen zu den Einwirkungen:
FX = Globale Einzellast in X-Richtung
FZ = Globale Einzellast in Z-Richtung
MY = Moment um die globale Y-Achse
x, y = Lastkoordinaten [m].
z = Lastansatz für horizontale Lasten [m] (ab Unterkante Platte).

Einwirkung aus	Typ	Kat.	EWG	x	y	z	Betrag	Abmin.
[-]	[-]	[-]	[-]	[m]	[m]	[m]	[kN/m²]	[-]
Eigengewicht Konstruktion	FZ	G	1	0.00	0.00	0.00	789.00 N	1.00
Eigengewicht Konstruktion	MY	G	1	0.00	0.00	0.00	235.00 N	1.00
Nutzlast Arbeitsfläche	FZ	Q,B1	2	0.00	0.00	0.00	325.50 N	1.00
Wind h<=100 m über Gelände	FX	Q,W	3	0.00	0.00	0.00	75.60 N	1.00
Wind h<=100 m über Gelände	MY	Q,W	3	0.00	0.00	0.00	65.00 N	1.00

Linieneinwirkungen:

Erläuterungen zu den Einwirkungen:
qZ = Globale Steckenlast in Z-Richtung
x1, y1 = Lastkoordinaten Beginn der Linienlast [m].
x2, y2 = Lastkoordinaten Ende der Linienlast [m].
z = Lastansatz für horizontale Lasten [m] (ab Unterkante Platte).

Einwirkung aus	Typ	Kat.	EWG	x1 / x2	y1 / y2	z	Betrag1 / Betrag2	Abmin.
[-]	[-]	[-]	[-]	[m]	[m]	[m]	[kN/m²]	[-]

Wand	qZ	G	1	0.00	0.00	0.00	12.00	N	1.00
				1.45	0.00		12.00		
Wand	qZ	G	1	0.00	0.00	0.00	12.00	N	1.00
				0.00	-1.10		12.00		

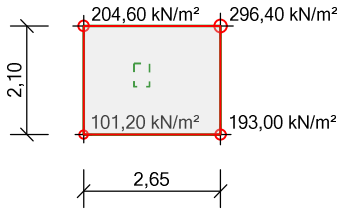
Schnittgrößen für die Bemessung

Knr.	M0y [kNm]	FZ [kN]	ex [cm]	M.zentr. [kNm]	Msl [kNm/m]	Zsl [kN/m]	Msr [kNm/m]	Zsr [kN/m]	Mklaff. [kNm]	Mf [kNm]
1	113.0	1106.5	10.2	113.0	-	-	-	-	-	436.1
3	15.3	1594.7	1.0	15.3	-	-	-	-	-	558.0
5	210.5	1106.5	19.0	210.5	-	-	-	-	-	483.1

Knr.	M0x [kNm]	FZ [kN]	ey [cm]	M.zentr. [kNm]	Mso [kNm/m]	Zso [kN/m]	Msu [kNm/m]	Zsu [kN/m]	Mklaff. [kNm]	Mf [kNm]
1	-100.8	1106.5	9.1	-100.8	-	-	-	-	-	179.5
3	-149.7	1594.7	9.4	-149.7	-	-	-	-	-	257.1
5	-100.8	1106.5	9.1	-100.8	-	-	-	-	-	179.6

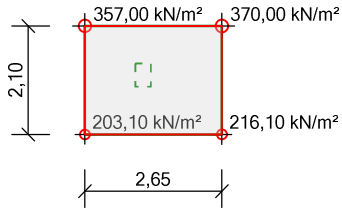
Lastfall 1, Kombinatio...

Md,y = 436,09kNm, Md,x = 179,...



Lastfall 2, Kombinatio...

Md,y = 557,96kNm, Md,x = 257,...



Material Fundament

Baustoffe:

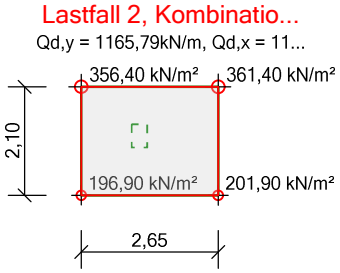
Betonbez	Größtkorn	Herstellart	-- Ecm --
C20/25	32 mm	Transportb	30000 N/mm²

Baustahl: B500A

Überdeckungen Ort	Seite	Expositions-/ Feuchteklassen	c.min [mm]	delta.c [mm]	cv [mm]
überall	umlaufend	XC2, WF	20	15	35

Stabförmige Längsbewehrung:

Ort	Seite	Bewehrung	As vorh. [cm²]	As erf. [cm²]	d1 vorh. [mm]	d1 gew. [mm]
Fund. x-Ri.	oben		0.00 =	0.00	-	-
Fund. x-Ri., 0.00-0.58 m	unten	4 Ø 12	4.52 >	3.88	41.0 =	41.0
Fund. x-Ri., 0.58-1.63 m	unten	14 Ø 12	15.83 >	15.07	41.0 =	41.0
Fund. x-Ri., 1.63-2.10 m	unten	4 Ø 12	4.52 >	3.88	41.0 =	41.0
Fund. y-Ri.	oben		0.00 =	0.00	-	-
Fund. y-Ri., 0.00-0.56 m	unten	2 Ø 12	2.26 >	1.90	53.0 =	53.0
Fund. y-Ri., 0.56-1.89 m	unten	7 Ø 12	7.92 >	6.74	53.0 =	53.0
Fund. y-Ri., 1.89-2.65 m	unten	2 Ø 12	2.26 >	1.90	53.0 =	53.0



Durchstanznachweis

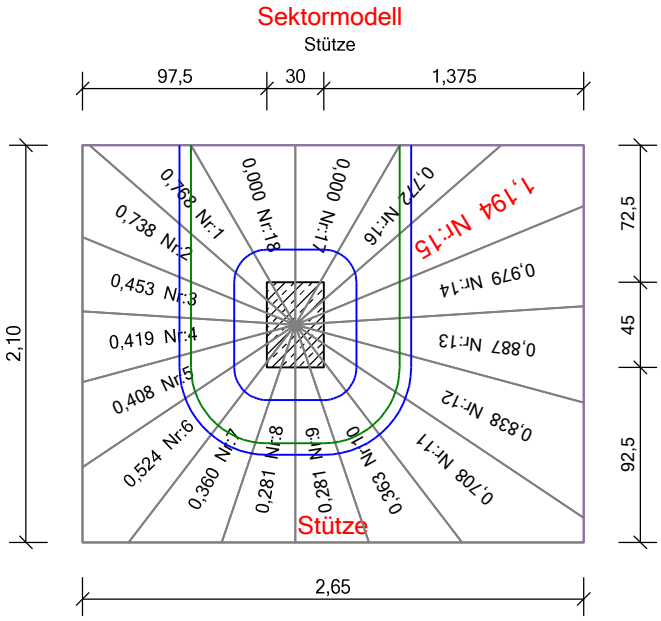
Für den Durchstanznachweis werden nur Einzellasten angesetzt, die in der Stützenachse wirken (Lastkoordinaten x = 0 und y = 0).

Nachweis für Stütze

Maßgebend für den Nachweis: KNr: 3 Situation: P/T, LF2, Kombination: G + Q,B

dm [m]	rCrit [m]	uCrit [m]	rho [-]	sig,cp [MN/m²]	vEd,max [MN/m²]	vRdc [MN/m²]	vRd,max [MN/m²]
0.5780	0.401	4.330	0.00129	0.0000	1.1940	0.9024	1.2633

vRd,max < vEd,max > vRdc -> Durchstanzbewehrung erforderlich!



Sektordaten:

Sektor [-]	Sektorfläche [m²]	Lastfläche [m²]	VEdi [MN]	ui [m]	vEdi [MN/m²]	beta [-]
1	0.2547	0.1820	0.0972	0.219	0.7676	2.136
2	0.2913	0.2265	0.0915	0.215	0.7379	2.053
3	0.2203	0.1674	0.0503	0.192	0.4535	1.262
4	0.2109	0.1603	0.0445	0.184	0.4194	1.167
5	0.2533	0.1936	0.0491	0.209	0.4075	1.134
6	0.3633	0.2926	0.0660	0.218	0.5240	1.458
7	0.2825	0.2098	0.0456	0.219	0.3597	1.001
8	0.2243	0.1579	0.0342	0.211	0.2805	0.780
9	0.2243	0.1579	0.0343	0.211	0.2813	0.783
10	0.2825	0.2098	0.0460	0.219	0.3628	1.009
11	0.4686	0.3978	0.0893	0.218	0.7083	1.971
12	0.4654	0.4057	0.1009	0.209	0.8375	2.330

Sektor [-]	Sektorfläche [m²]	Lastfläche [m²]	VEdi [MN]	ui [m]	vEdi [MN/m²]	beta [-]
13	0.3875	0.3369	0.0943	0.184	0.8875	2.469
14	0.4048	0.3519	0.1086	0.192	0.9792	2.724
15	0.4528	0.3880	0.1481	0.215	1.1940	3.322
16	0.2547	0.1820	0.0978	0.219	0.7719	2.147
17	0.2619	0.1515	0.0000	0.344	0.0000	0.000
18	0.2619	0.1515	0.0000	0.344	0.0000	0.000

Durchstanzbewehrung mit Stabstahlbewehrung

Reihe	erf.As [cm²]	sw [m]	n [-]	ds [mm]	Form [-]	vorh.As [cm²]	ui [m]	u1.5d [m]	u,out [m]
1	34.20	0.173	12	14.0	D2	36.95	2.59	9.85 >	2.71
2	34.20	0.289	12	14.0	D2	36.95	4.10	11.67 >	2.16

Grundbaunachweise

KNr.	Gleichung	Zwischenwerte und Details	Ausnutzung
1	nach A	Begrenzung der Ausmitte (GZG) ex/bx+ey/by <= 0.167 vorh. ex = 0.09 m; vorh. ey = -0.08 m vorh. bez. e = 0.074; zul. bez. e = 0.167	0.444
5	2.4	Kippsicherheit (EQU) Mdst <= Mstb Mdst = 366.05 kNm; Mstb = 1225.46 kNm	0.299
5	6.2	Gleitsicherheit Hd / (Rd + Epd) GZ GEO-2 (Sohlneigung alpha = 0°) Hd = 113.4 kN; Rd = 475.82 kN; Epd = 0 kN deltak = 30 °	0.238
3	A 6.10	Zul. Sohlwiderstand sigma Ed / sigma Rd (GZ GEO2) bB = 2.65 m; bB' = 2.62 m; bL = 2.1 m; bL' = 1.93 m VEk = 1232.05 kN; Aeff = 5.05 m² Sigma Ed = 339.33 kN/m² Grundwert sigma Rd1 = 350 kN/m²; Sigma Rd = 350 kN/m²	0.970
0		Grundbruch Nachweis wird nicht geführt.	
0		Abheben Nachweis ist nicht erforderlich.	

Tragfähigkeitsnachweise

KNr.	Gleichung	Zwischenwerte und Details	Ausnutzung
3	6.4.3(a	Durchstanzen VEd.max / VRd.max = 1,19 / 1,26	0.945

Gebrauchstauglichkeitsnachweise

Ort	Gleichung	Zwischenwerte und Details	Ausnutzung
		Rissnachweis Nachweis wird nicht geführt.	