

71W Stahlbeton: Ringanker

(Stand: 25.03.2015)

* * * *Euro* *Code*

Das Programm dient zur Bemessung eines Stahlbeton-Ringanker in geschalt oder in U-Schale entsprechend DIN EN 1992-1-1 (EC 2) - mit zentrischen Zug-Normalkräften.

Leistungsumfang

- → Material
 - Stahlbeton nach DIN EN 206-1 (Bemessung nach DIN EN 1992)
- ⊶ System
 - Zugstab
- → Querschnitte
 - Rechteck geschalt oder in Formteil (U-Schale)
- 👄 Einwirkungen
 - manuelle Eingabe von Zugkräften (charakteristisch)
 - automatische Generierung von Zugkräften nach EC2 Abs. 9.10.2.2(2) und/oder
 - automatische Generierung von Zugkräften nach EC6 Abs. 8.5.1.4(1)
 - Bildung von zusätzlichen Lastfällen über die Einwirkungsgruppen ist möglich
 - Lastübernahme aus anderen Positionen

Schnittgrößen

- Theorie I. Ordnung
- Einwirkungskombinationen nach EC 0 (DIN EN 1990) für folgende Bemessungssituationen:
 - Ständig und vorübergehend (P/T)
 - > Außergewöhnlich (A)
 - Erdbeben (AE)

→ Nachweise Stahlbeton nach EC2

• Regelbemessung für Normalzugkraft (ohne Ansatz von Betonzugkräften)



Allgemeines

Die Programmoberfläche



Für die Handhabung der neuen Programmoberfläche und für allgemeine Programmteile, wie z.B. **Grundda**ten / 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.

<u>System</u>

Systemparameter

Hier erfolgt die Eingabe für allgemeine Systemvorgaben (Spannweite zur Berechnung der Zugkraft nach EC2)

System	◀ zurück weiter ▶
System U-Schale Querschnitt	
Spannweite 10,00 m	
(Zugkraft) F = I (Spannweite) * 10 kN/m ≥ 70 kN	

U-Schale

Hier erfolgt die Eingabe der Geometrie für die U-Schale.

Es wird automatisch überprüft, ob die Geometrien der eingegebenen U-Schale und des Betonquerschnitts (siehe im Reiter "Querschnitt") zusammen passen.

Weiterhin ist die Eingabe von asymmetrischen U-Schalenwandungen möglich (z.B. gedämmte U-Schale)





Querschnitt

Hier wird der Betonquerschnitt eingegeben.



Einwirkungen

Es erfolgt generell die Eingabe charakteristischer Lasten. Aus diesen werden automatisch alle Kombinationen gebildet, die sich aus den verwendeten Kategorien ergeben können.

Optionen

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

Zusätzlich ist es möglich, Zugkräfte nach EC2 und EC6 automatisch generieren zu lassen.

Einwirkungsgruppen

siehe diese gesonderte Beschreibung.

Einwirkungen

Optionen	Einwirkungsgruppen	Einzellasten	Kategorien	Lastfälle	
Eingabea	art				
V EWO	à und LF verwenden				
) m	anuelle Eingaben				
🔘 a	🔘 automatische Generierung				
1	Zugkraft nach EC2 A	bs.9.10.2.2(2)			
V	Zugkraft nach EC6 A	bs.8.5.1.4(1)			

Kategorien

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

Die Kategorien "T" müshinsichtlich

Einv	inwirkungen					
Optionen	Einwirkungsgruppen Einzellasten Kategorien Lastfälle					
Kategorie	en für die Kombinatorik					
Kat.	Beschreibung	Ψo	Ψ1	Ψ2		
A,E	Einwirkungen infolge Erdbeben	0,00	0,00	0,00		
G	Ständige Einwirkungen	0,00	0,00	0,00		
Q,1	Sonstige Nutz-u. Verkehrslasten 1	0,80	0,70	0,50		

Ein-wirkungskombinationen den Einwirkungen der Nutzungskategorie des jeweiligen Gebäudes oder Gebäudeteiles zugeordnet werden.

Lastfälle

sen

siehe diese gesonderte Beschreibung.

der



Bemessungsvorgaben

Expositionen

Als Vorgabe für die Expositions- und Feuchteklassen sind XC1 und W0 eingestellt.

Bem	essun	igsvoi	rgaben				4 :	zurück weiter 🕨
Expositionen	Material Be	tondeckung	Bemessungspara	meter				
-Klasse 1 -	-Klasse 2	- Klasse 3	-Klasse 4	- Klasse 5	-Klasse 6	-Klasse 7	- Klasse 8	
🔲 X0	XC1	ZD1	XS1	🔲 XF1	🔲 XA1	🔲 XM1	VW VO	
	XC2	XD2	XS2	E XF2	🔲 XA2	XM2	WF	
	XC3	ZD3	XS3	KF3	📃 XA3	XM3	wa 📃	
	XC4			🔲 XF4			🔲 WS	
XC1 B	rocken oder stär eton in Gebäude	ndig nass en mit geringer	Luftfeuchte Betor	n, der ständig in	n Wasser getau	cht ist		
Beton, der nach normaler Nachbehandlung nicht längere Zeit feucht und nach dem Austrocknen während der Nutzung weitgehend trocken bleibt. Innenbauteile des Hochbaus; Bauteile, auf die Außenluft, nicht jedoch z. B. Niederschläge, Oberflächenwasser, Bodenfeuchte einwirken können und/oder die nicht ständig einer relativen Luftfeuchte von mehr als 80 % ausgesetzt werden.								

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.

	Bemess	lungsvorgaben						zun
l	Expositionen Mater	ial Betondeckung	Bemessung	gsparameter				
	Beton			Betonkennwerte				
	Betonart	Normalbeton	•	E-Module	Ecm =	31.000	N/mm ²	
				Zylinderdruckfestigkeit	fck =	25,0	N/mm ²	
	Betonherstellung	Transportbeton	•		fcm =	33,0	N/mm ²	
		(Mindestbeton: C16/	/20)	Würfeldruckfestigkeit	fck,cube =	30,0	N/mm ²	
				Zugfestigkeit	fctm =	2,6	N/mm ²	
	Betonwahl	C25/30			fctk,05 =	1,8	N/mm ²	
	Größtkom	16 mm	•		fct,95 =	3,3	N/mm ²	
	Condquadhlad	Caractines		Wichte	γ =	24,0	kN/m³	
	Sanuzuschiag	Sonsiger		Betonstahl				
	Rohdichteklasse	2,0 (1.801-2.000 kg	j/m³) ▼	Nom	=	DIN 488-1		
	Betonstahl	B500A	•	E-Module	E =	200.000	N/mm ²	
				G-Module	G =	81.000	N/mm ²	
				Steckgrenze	fyk =	500	N/mm ²	
				Zugfestigkeit	fuk =	525	N/mm ²	

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 geändert werden. Wichtig ist der voraussichtliche maximale Bewehrungsdurchmesser (max. \emptyset), nach welchem sich die Mindestbetondeckung richtet.

B	emes	sun	gsvo	orga	ben				
Ехр	Expositionen Material Betondeckung Bemessungsparameter								
Mir	ndestwerte	📃 Det	ails						
	Ort	Seite	max. Ø [mm]	C _{min,b} [mm]	c _{min} [mm]	∆c _{dev} [mm]	c _{nom} [mm]	gew. ∆c _{dev} [mm]	gew. c _{nom} [mm]
•	Ringanker	überall	20	20	20	10	30	10	30

Wenn von den Mindestwerten abgewichen wurde, dann können diese mit dem Schalter "Mindestwerte" wieder hergestellt werden. Mit "**Details**" lassen sich weitere Details ein- und ausblenden.

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

Bemessung

Bewehrungsauswahl

Bei der Bewehrungsauswahl werden zunächst die Schnittgrößen gerechnet und das Programm unterbreitet daraufhin einen Bewehrungsvorschlag. Die vorgeschlagende Bewehrung wird in den Ecken konzentriert.

Mit dem Button (Schaltfläche) "**Beweh**rungsvorschlag" kann der Bewehrungsvorschlag geändert werden.

Mit dem Button "**Bewehrung** wählen" (oder mit Doppelklick in die betreffende Zeile) kann die Bewehrung der aktuellen Tabellenzeile manuell geändert bzw. ergänzt werden.

Achtung!

Die Eingabe von von seitlicher Bewehrung (oben/unten bzw. links/rechts) ist möglich. Sie wird dann auch automatisch zu vorh. As ergänzt. (Vgl. Eintrag im Formular.)







Querkraftbewehrung

Eine Querkraftbewehrung ist statisch hier nicht erforderlich. Es wird aber vom Programm eine rein konstruktive Bügelbewehrung vorgeschlagen. Die hellen Felder der Tabelle können manuell geändert werden.

Bew	vehrungsauswahl	Bügelbe	wehrung						
Bev	vehrungsvorsch	lag det	tailiert 👻	Stabbügel	•				
		cot		statisch			Stabbügel		
	Feld	Theta [-]	min.Asw [cm²/m]	erf.Asw [cm²/m]	erf.Asw [cm²/m]	S [·]	ds [mm]	sw [cm]	vorh.Asw [cm²/m]
	Ringanker	0.00	0.00	0.00	0.00	2	8	25.0	4 02

Dabei sind:

- **S** = Schnittigkeit des Bügels, d.h Anzahl der Bügelschenkel in Querrichtung,
- ds = Bügeldurchmesser,
- **sw**= Bügelabstand in x-Richtung.

Zusätzlich ist es möglich zwischen Stabstahlbügel und Mattenbügel zu wählen.

Schnittgrößen

Kombinationen

Hier werden alle untersuchten Kombinationen für den Grenzzustand der Tragfähigkeit **STR** – "Versagen oder übermäßige Verformung des Tragwerks" aufgelistet.

ttgr	ößen						
Kombinationen Schnittkräfte Anker							
LF	Situation	Kombination	Laststellung				
en oder	übermäßige Verformunger	n des Tragwerks					
1	Außergewöhnlich	G + A,1	max.Vollast				
2	Außergewöhnlich	G + A,1	max.Vollast				
	Schnittk LF en oder 1 2	Schnittkräfte Anker LF Situation en oder übermäßige Verformunger 1 Außergewöhnlich 2 Außergewöhnlich	Schnittkräfte Anker LF Situation Kombination en oder übermäßige Verformungen des Tragwerks 1 Außergewöhnlich G + A, 1 2 Außergewöhnlich G + A, 1 G + A, 1				

Schnittkräfte-Anker (design)

Die Schnittkräfte (Zugkräfte) werden lastfallbezogen angezeigt.

Schnittgrößen

Kombinationen Schnittkräfte Anker

	Bezeichnung	Situation	Nx,d [kN]	Mz,d [kNm]	Vy,d [kN]
1	LF 1, G + A,1	außergewöhnlich (A)	70,00	0,00	0,00
▶ 2	LF 2, G + A,1	außergewöhnlich (A)	45,00	0.00	0,00



Ausgabe

Der Ausgabeumfang (Grafik) kann individuell eingestellt werden. Zudem können konstruktive Anmerkungen angefügt werden. Das Programm schlägt Texte vor, die frei angepasst werden können.

Konstruktive Anmerkungen

Auf allen tragenden und aussteifenden Wänden ist ein umlaufender Ringanker
anzuordnen.
Wenn der Ringanker nicht durchgehend ausgebildet werden kann, ist die
Ringverankerung durch andere Bauteile sicherzustellen. Der Ringanker kann
mit Massivdecken oder Stahlbetonstützen vereinigt werden.
Die Dachkonstruktion ist mit dem Ringanker kraftschlüssig (zug- und
druckfest) zu verbinden.
Die Balkendecken sind mit dem Ringanker (durch Anker mit Splinten)
kraftschlüssig zu verbinden.
Der Ringanker ist an seinen Enden kraftschlüssig mit massiven,
lastweiterleitenden Bauteilen zu verbinden, ggf. sind konstruktiv Stb
Stützen anzuordnen.
Der Ringanker kann auch in entsprechenden Formsteinen ausgeführt werden. Bei
Wänden mit d <= 17.5 cm ist der Ringanker in Schalung herzustellen! Der
Ringanker ist an seinen Ecken biegesteif (Bewehrung "rahmenartig"!)
auszubilden.
Im Bereich nicht nachgewiesener Öffnungen sind konstruktiv 2 Ds 12 unten
zuzulegen.
<
Ausgabe
Optionen Kanstalstige Americana
Optional Konstruktive Anmerkungen

Literatur

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

Allgemein Querschnittsbild Bewehrungsbild

- [2] DIN EN 1991-1-1:2010-12 mit DIN EN 1991-1-1/NA:2010-12 [Lastannahmen]
- [3] DIN EN 1992-1-1:2010-12 mit DIN EN 1993-1-1/NA:2010-12 [Stahlbeton]
- [4] DIN 488-1:2009-08 [Betonstahl Teil 1: Stahlsorten, Eigenschaften, Kennzeichnung]
- [5] DIN EN 206-1:2001-07 [Beton Teil 1: Festlegung, Eigenschaften, Herstellung und Konformität]