

Fassung April 2017

Zusatzmodul

RF-/FE-BGDK

Biegedrillknicknachweis von Stäben nach Theorie II. Ordnung (FEM)

Programmbeschreibung

Alle Rechte, auch das der Übersetzung, vorbehalten. Ohne ausdrückliche Genehmigung der DLUBAL SOFTWARE GMBH ist es nicht gestattet, diese Programmbeschreibung oder Teile daraus auf jedwede Art zu vervielfältigen.



© Dlubal Software GmbH 2017 Am Zellweg 2 D-93464 Tiefenbach Deutschland

Tel.: +49 9673 9203-0 Fax: +49 9673 9203-51 E-mail: info@dlubal.com Web: www.dlubal.de Dlub

Inhalt

Inhalt

Seite

1.	Einleitung 3
1.1	Zusatzmodul RF-/FE-BGDK 3
1.2	Gebrauch des Handbuchs 4
1.3	Aufruf des Moduls RF-/FE-BGDK 4
2.	Theoretische Grundlagen 6
2.1	Vorbemerkungen 6
2.1.1	Allgemeines
2.1.2	Grundlagen des Berechnungsverfahrens
2.1.3	Bestimmung der Vorverformung
2.1.4	Berechnung nach Theorie II. Ordnung
2.2	Definitionen
2.2.1	Koordinaten und Verschiebungen
2.2.2	Schnittgrößen
2.2.3	Einzelfedern und kontinuierliche Federn
2.2.4	Lasten
2.2.5	Randbedingungen
2.3	Spannungsberechnung
2.4	Ermittlung gebundener Drehachsen
2.5	Ermittlung von Federsteifigkeiten
2.5.1	Drehfedern
2.5.2	Wegfedern
2.5.3	Wölbfedern
3.	Eingabedaten
3.1	Basisangaben
3.2	Materialien
3.3	Querschnitte
3.4	Knotenlager
3.5	Elastische Stabbettungen
3.6	Stabendfedern
3.7	Stabendgelenke
3.8	Belastung
3.8.1	Knotenlasten
3.8.2	Stablasten
3.8.3	Imperfektionen
4.	Berechnung
4.1	Detaileinstellungen
4.2	Start der Berechnung
5.	Ergebnisse
5.1	Spannungen querschnittsweise
5.2	Spannungen stabsatzweise
5.3	Nachweise x-stellenweise
5.4	Spannungen spannungspunktweise
5.5	Schnittgrößen
5.6	Verformungen
5.7	Lagerkräfte
5.8	Kritische Lastfaktoren

4 Dlubal



6.	Ergebnisauswertung	
6.1	Ergebnisse am Querschnitt	
6.2	Ergebnisse am RFEM/RSTAB-Modell	
6.3	Ergebnisverläufe	
6.4	Filter für Ergebnisse	
7.	Ausdruck	
7.1	Ausdruckprotokoll	
7.2	Grafikausdruck	
8.	Allgemeine Funktionen	
8.1	Bemessungsfälle	
8.2	Einheiten und Dezimalstellen	
8.3	Datenaustausch	
8.3.1	Materialexport nach RFEM/RSTAB	
8.3.2	Querschnittsexport nach RFEM/RSTAB	
8.3.3	Export der Ergebnisse	
9.	Beispiele	
9.1	Träger mit Einzellast	
9.1.1	Biegung ohne Drehbettung	
9.1.2	Biegung mit Drehbettung	
9.2	Träger mit Gleichlast	
9.3	Kragträger mit Wölbbehinderung	
9.4	Kragträger mit Gleichlast	
9.4.1	Kragträger mit freiem Ende	
9.4.2	Kragträger mit seitlicher Stützung	
9.5	Träger mit Gleichlast	
9.6	Durchlaufträger mit zwei Einzellasten	100
9.7	Durchlaufträger mit Gleichlasten	100
9.8	Dreifeldträger mit Gleichlasten	102
9.9	Gebetteter Träger mit Normalkraft	104
9.10	Träger mit exzentrischer Gleichlast	105
Α.	Literatur	
В.	Index	

1 Einleitung

1.1 Zusatzmodul RF-/FE-BGDK

Die Zusatzmodule RF-FE-BGDK (für RFEM) und FE-BGDK (für RSTAB) bieten die Möglichkeit, Stabsätze gegen Biegeknicken und Biegedrillknicken nach der Methode der finiten Elemente zu untersuchen. Hierzu werden ebene Teilsysteme aus dem räumlichen RFEM- bzw. RSTAB-Modell herausgelöst und die Schnittgrößen, Verformungen und Spannungen einer Lastkombination nach Theorie II. Ordnung bestimmt. Zusätzlich wird die Stabilitätslast oder die maximal aufnehmbare Last bei Einhaltung der Normal-, Schub- und Vergleichsspannungen ermittelt.



Dieses Handbuch beschreibt die Zusatzmodule der beiden Hauptprogramme gemeinsam unter der Bezeichnung **RF-/FE-BGDK**.

Gemäß EN 1993-1-1 [1] und DIN 18800 [2] [3] kann der Nachweis gegen Biegeknicken und Biegedrillknicken nach verschiedenen Verfahren durchgeführt werden. In RF-/FE-BGDK geschieht dies durch folgende Ansätze:

- Berechnung der kritischen Lasten am perfekten System. Diese liefert die ideale Biegeknicklast N_{cr,z} um die z-Achse (aus der Systemebene heraus), die ideale Drillknicklast N_{cr,θ} bzw. das ideale Biegedrillknickmoment M_{cr} um die y-Achse. Mit diesen idealen Werten kann dann der Stabilitätsnachweis nach [1] für I-Profile nach dem Ersatzstabverfahren (z. B. mit RF-/STAHL EC3) geführt werden.
- Spannungsnachweis mit den unter γ -fachen Lasten nach Theorie II. Ordnung berechneten Schnittgrößen (imperfektes System mit Lasten F_d)

Die Berechnung erfolgt nach Biegetorsionstheorie II. Ordnung mit folgenden Möglichkeiten:

- Nachweis am Gesamtsystem, um beispielsweise die Einspannwirkungen für die biegedrillknickgefährdeten Bauteile in systemgerechter Weise zu berücksichtigen
- Bestimmung der Imperfektionen durch eine Eigenwertanalyse vor der Berechnung und Ansatz des skalierten Eigenvektors als System-Vorverformung
- Erfassung des Einflusses von Verbänden und anderen stützenden Bauteilen durch Anordnung exzentrischer Knotenfedern sowie Idealisierung von Wölbeinspannungen über Einzelfedern
- Berücksichtigung der elastischen Drehbettung durch Trapezbleche und/oder Verbandsschubsteifigkeiten in Form von verteilten Federn und Drehfedern für beide Querschnittsachsen
- Ggf. Realisierung einer gebundenen Drillachse über entsprechende Randbedingungen

Wie die übrigen Zusatzmodule ist RF-/FE-BGDK vollständig in RFEM bzw. RSTAB integriert. So sind die bemessungsrelevanten Eingabedaten beim Aufruf des Moduls voreingestellt. Nach der Bemessung kann die grafische Oberfläche des Hauptprogramms zur Auswertung der Ergebnisse genutzt werden. Da die Ergebnisse auch in das zentrale Ausdruckprotokoll eingebunden werden können, lässt sich die gesamte Nachweisführung in ansprechender und einheitlicher Form präsentieren. Bemessungsfälle bieten zudem die Möglichkeit, das Biegeknick- und Biegedrillknickverhalten flexibel zu untersuchen.

Wir wünschen Ihnen viel Freude und Erfolg mit RF-/FE-BGDK.

Ihr DLUBAL Team



Da die Themenbereiche Installation, Benutzeroberfläche, Ergebnisauswertung und Ausdruck im RFEM- bzw. RSTAB-Handbuch erläutert sind, wird hier auf eine Beschreibung verzichtet. Der Schwerpunkt dieses Handbuchs liegt auf den Besonderheiten, die sich im Rahmen der Arbeit mit dem Zusatzmodul RF-/FE-BGDK ergeben.

Das Handbuch orientiert sich an der Reihenfolge und am Aufbau der Eingabe- und Ergebnismasken. Im Text sind die beschriebenen **Schaltflächen** (Buttons) in eckige Klammern gesetzt, z. B. [Anwenden]. Zugleich sind sie am linken Rand abgebildet. Die **Begriffe**, die in Dialogen, Tabellen und Menüs erscheinen, sind in *Kursivschrift* hervorgehoben, damit die Erläuterungen gut nachvollzogen werden können.

Am Ende des Handbuchs befindet sich ein Stichwortverzeichnis. Sollten Sie dennoch nicht fündig werden, können Sie die Suchfunktion auf unserer Blog-Website https://www.dlubal.com/blog/de nutzen, um unter den Beiträgen zu unseren Stahlmodulen eine Lösung zu finden.

1.3 Aufruf des Moduls RF-/FE-BGDK

In RFEM bzw. RSTAB bestehen verschiedene Möglichkeiten, das Zusatzmodul RF-/FE-BGDK zu starten.

Menü

Der Programmaufruf kann erfolgen über das RFEM- bzw. RSTAB-Menü

```
\textbf{Zusatzmodule} \rightarrow \textbf{Stahlbau} \rightarrow \textbf{RF-/FE-BGDK}.
```

Zus	atzmodule	<u>F</u> enster	<u>H</u> ilfe	,			
-	Aktuelles N	lodul		2	🎬 🕷 📾 🛤 🗄 🗱	i 😰 🕸 🕸 🖉 🖓 💠 🕼 🗙 🐨 🖉 🦉 📮	📮 🌲 🏂
	Stahlbau 🔸		🥏	RF-STAHL Flächen	Allgemeine Spannungsanalyse von Flächen	à - 🔀 -	
	Stahlbetor	nbau	Þ	r	RF-STAHL Stäbe	Allgemeine Spannungsanalyse von Stäben	
	Holzbau		×	1 co	RF-STAHL EC3	Bemessung nach Eurocode 3	1
	Aluminium	bau	×	AISC	RF-STAHL AISC	Bemessung nach AISC (LRFD oder ASD)	
	Dynamik		Þ	LIS	RF-STAHL IS	Bemessung nach IS	
	Verbindun	gen	•	SIA	RF-STAHL SIA	Bemessung nach SIA	
	Fundamen	te	•	BS	RF-STAHL BS	Bemessung nach BS	
	Stabilität		•	1 _{G8}	RF-STAHL GB	Bemessung nach GB	
	Gittermast	en	•	CSA	RF-STAHL CSA	Bemessung nach CSA	
	Rohrleitun	g		TAS	RF-STAHL AS	Bemessung nach AS	
	Sonstige		•	NIC	RF-STAHL NTC-DF	Bemessung nach NTC-DF	L
	Externe Zu	satzmodule	►	Isp	RF-STAHL SP	Bemessung nach SP	L
	Einzelprog	ramme	Þ	PIPM	RF-STAHL Plastisch	Plastische Bemessung nach TSV (Teilschnittgrößenverfahren)	L
				SANS	RF-STAHL SANS	Bemessung nach SANS	L
				NBR	RF-STAHL NBR	Bemessung nach NBR	L
				1FD	RF-STAHL Ermüdung Stäbe	Ermüdungsnachweis von Stahlstäben	L
				HK	RF-STAHL HK	Bemessung nach HK	
				*	RF-KAPPA	Biegeknicknachweis	
				₽	RF-BGDK	Biegedrillknicknachweis	L
				₽.	RF-FE-BGDK	Biegedrillknicknachweis mittels FEM	Ì
				14	RF-EL-PL	Tragsicherheitsnachweis nach EL-PL	
					RF-C-ZU-T	Nachweis von grenz (c/ť)	
				2	RF-FE-BEUL	Beulsicherheitsnachweis	
				₽ ₽	VERBAND (nicht installiert)) Bemessung von Dachverbänden	

Bild 1.1: Menü Zusatzmodule \rightarrow Stahlbau \rightarrow RF-FE-BGDK

Navigator

RF-/FE-BGDK kann im Daten-Navigator aufgerufen werden über den Eintrag

Zusatzmodule \rightarrow RF-/FE-BGDK.



Bild 1.2: Daten-Navigator: *Zusatzmodule* \rightarrow *RF-FE-BGDK*

RF-FE-BGDK FA1 - Riegel LF1 - Bigengewicht LF2 - Nutzlast LK1 - 1.35°LF1 + 1.5°LF2 RF-FE-BGDK FA1 - Riegel RF-FE-BGDK FA2 - Stützen RF-FE-BGDK

Wenn im Modell bereits Ergebnisse für RF-/FE-BGDK vorliegen, können Sie das Bemessungsmodul auch über das Panel starten:

Stellen Sie in der Lastfallliste der Menüleiste den relevanten Bemessungsfall ein. Lassen Sie über die Schaltfläche [Ergebnisse ein/aus] das Nachweiskriterium an den Stäben grafisch darstellen.

Im Panel steht die Schaltfläche [RF-/FE-BGDK] zur Verfügung, die zum Aufruf des Moduls benutzt werden kann.

Panel	×
Ausnutzung	
Sigma-v [%]	
- 100.00	
- 90.00	
- 80.00	
- 70.00	
- 60.00	
- 50.00	
40.00	
30.00	
- 20.00	
- 10.00	
Max 1 06 76	
Mia : 96.76	
Min : 0.00	
	_
RF-FE-BGDK	
	ā
📑 坐 🔟	

Panel

Bild 1.3: Panel mit Schaltfläche [RF-FE-BGDK]

© DLUBAL SOFTWARE 2017

Dieses Kapitel stellt die Grundlagen vor, die für die Arbeit mit RF-/FE-BGDK von Bedeutung sind. Im Wesentlichen werden die theoretischen Ansätze der Literatur wiedergegeben. Dieses einführende Kapitel kann jedoch kein Lehrbuch ersetzen.

2.1 Vorbemerkungen

2.1.1 Allgemeines

Das Biegedrillknicken stellt einen Stabilitätsfall dar, bei dem eine primäre Biegeverformung mit einer seitlichen Verschiebung einschließlich Drillung überlagert wird. Biegedrillknicken ist mit Kippen verwandt. Der Unterschied besteht darin, dass in der üblichen Sprachregelung Biegedrillknicken mit Beanspruchung aus exzentrischer Druckkraft verknüpft ist, während Kippen infolge Biegung auftritt. Darüber hinaus kann auch der Fall einer Druck-Biegebeanspruchung vorliegen. In allen Fällen hat die Lage der Wirkungslinie der auf einen Stab aufgebrachten Lasten einen erheblichen Einfluss auf die Größe der Stabilitätslast.

Alle oben genannten Stabilitätsprobleme lassen sich mit dem Zusatzmodul RF-/FE-BGDK behandeln. Zur Berechnung des Biegedrillknickens oder Kippens von Trägern können unterschiedliche Verfahren angewendet werden. Einige Methoden seien hier kurz genannt:

- Ersatzstabverfahren (z. B. Zusatzmodule RF-/BGDK oder RF-/STAHL EC3)
- Berechnung der Eigenwerte (M_{cr}, N_{cr}) für Durchlaufträger oder beliebige Stabwerke unter dreidimensionaler Beanspruchung (Zusatzmodul RF-/FE-BGDK)
- Grenzlast- oder Stabilitätsberechnung von Stabwerken unter dreidimensionaler Bean-spruchung nach Theorie II. Ordnung am imperfekten System (Zusatzmodul RF-/FE-BGDK)
- Grenzlast- oder Stabilitätsberechnung von Stabwerken unter dreidimensionaler Beanspruchung nach einer geometrisch exakten Theorie am imperfekten System

Für viele baupraktische Belange reicht das Ersatzstabverfahren völlig aus. Programmtechnische Umsetzungen finden sich beispielsweise in den Zusatzmodulen RF-/BGDK und RF-/STAHL EC3, die den Biegedrillknicksicherheitsnachweis für Stäbe mit einfach- oder doppelsymmetrischem Doppel-T-Querschnitt führt, die einer Beanspruchung aus Einfach- oder Doppelbiegung und konstanter Normalkraft unterliegen.

Das Ersatzstabverfahren ist in seiner Anwendung auf spezielle Querschnitte (siehe oben) beschränkt. Zudem sind vom Anwender die Randbedingungen für den Ersatzstab zu definieren, was bei allgemeinen Stabtragwerken oft nicht einfach ist und somit nur eine Abschätzung sein kann. Um hier genauer zu rechnen, ist das Stabtragwerk unter dreidimensionaler Beanspruchung nach Theorie II. Ordnung zu berechnen. In der Regel geht es dabei um die Berechnung der elastischen Stabilitätslast eines Ein- oder Mehrfeldträgers oder eines Rahmens.

Das Zusatzmodul RF-/FE-BGDK, das auf der Methode der finiten Elemente basiert, kann für die Berechnung der Stabilitätslasten von Stäben und Stabsätzen benutzt werden. Dabei wird ein elastisches Materialverhalten bei geometrisch nichtlinearem Verhalten angenommen. Folgende grundsätzlichen Annahmen werden bei der Wölbtorsionstheorie vorausgesetzt:

- 1. Formtreue Querschnitte, um lokale Instabilitäten auszuschließen
- 2. Bernoullische Biegung
- 3. Moderate Verschiebungen und Verdrehungen, die insgesamt klein gegenüber den Systemabmessungen sind

Die Berechnungen werden dreidimensional nach Biegetorsionstheorie II. Ordnung durchgeführt, wobei die einzelnen Stabelemente als gerade angesehen werden.

Bei der Analyse können Vorverformungen (Imperfektionen) als skalierte Eigenvektoren des Systems angesetzt werden. Ebenso ist die Berücksichtigung exzentrisch wirkender Lasten möglich, die beispielsweise am Ober- oder Untergurt angreifen.

In Abhängigkeit von der geometrischen Form des Tragwerkes, den Einwirkungen und den Imperfektionen können unterschiedliche maximale Versagens- und/oder Grenzzustände auftreten. Bild 2.1 stellt die grundsätzlichen Tragwerksantworten dar.



Bild 2.1: Tragwerksantworten

RF-/FE-BGDK liefert je nach Anwendung folgende Ergebnisse (siehe auch Bild 2.1):

- 1. Verzweigungslast F_{cr}
 - Ideales Biegedrillknickmoment M_{cr.v}
 - Ideale Biegeknicklast N_{cr.z}
 - Ideale Drillknicklast N_{cr, ϑ}

Das Programm berechnet stets die kleinste Verzweigungslast des Systems, wobei keine Vorverformungen berücksichtigt werden. Diese idealen kritischen Lasten sind bei der Anwendung des Ersatzstabverfahrens erforderlich. Sie können z. B. in den Zusatzmodulen RF-/BGDK und RF-/STAHL EC3 benutzerdefiniert vorgegeben werden.

2. Traglast F_T infolge Stabilitätsverlust (Durchschlaglast) unter Einhaltung der elastischen Grenzspannung am imperfekten System

Die Durchschlaglast F_T wird unter Voraussetzung eines rein elastischen Werkstoffverhaltens mit Begrenzung durch eine vorzugebende elastische Grenzspannung ermittelt.

3. Elastische Grenzlast F_G am imperfekten System

Dies ist die Last, die das System aufnehmen kann, ohne dass in irgendeinem Querschnittsteil die Normalspannung, die Schubspannung oder die Vergleichsspannung (nach VON MISES) größer als die entsprechende Grenzspannung wird. Diese Berechnung ist nur bei Vorgabe von Vorverformungen durchzuführen.

- 4. Mögliche Traglast F_v infolge Stabilitätsverlust bei Vorgabe von Vorverformungen ohne Einhaltung der elastischen Grenzspannungen
- 5. Nachweis der Grenzspannungen unter den Bemessungslasten F_d am imperfekten System nach Theorie II. Ordnung

Damit ist RF-/FE-BGDK in der Lage, basierend auf Theorie II. Ordnung die Verzweigungs-, Durchschlags- oder elastische Grenzlasten automatisch zu finden. Diese Lasten werden iterativ ermittelt.

Um die Durchschlaglast F_T oder die elastische Grenzlast F_G zu bestimmen, ist auf das System eine Vorverformung aufzubringen. Sie wird in RF-/FE-BGDK automatisch aus der ersten, niedrigsten

Eigenform generiert, da diese der Knickfigur der niedrigsten Stabilitätslast entspricht. Die Skalierung dieser Eigenform erfolgt nach DIN 18800 Teil 2 [3]. Sie kann jedoch auch benutzerdefiniert vorgegeben werden (siehe Kapitel 3.8.3, Seite 59).



RF-/FE-BGDK führt die Nachweise für alle Walzprofile, einfach- und doppelsymmetrischen I-Profile, U-Profile, T-Profile, L-Profile, Rechteckprofile, C-Profile, Hohl- und Kreisringprofile sowie aus diesen Profilen zusammengesetzte Querschnitte. Dabei werden die Spannungen nach Theorie II. Ordnung an den maßgebenden Querschnittspunkten ermittelt. Auf diesen Spannungsberechnungen basiert dann die Bestimmung der elastischen Grenzlast F_G (siehe Punkt 3 oben) bzw. der Nachweis der Grenzspannungen (siehe Punkt 5 oben).Zusätzlich können beliebige dünnwandige Querschnitte untersucht werden (z. B. DUENQ-Profile). Diese Profile werden aus RFEM bzw. RSTAB übernommen. Die Spannungsnachweise erfolgen dann in RF-/FE-BGDK.

Federn können in RF-/FE-BGDK als Einzelfedern oder als kontinuierliche Federn mit beliebigem Ansatzpunkt im Querschnitt vorgegeben werden. Dies ist in der Regel erforderlich, wenn die aussteifende Wirkung von Dacheindeckungen (z. B. Trapezblech) berücksichtigt werden soll.

Einzel- und Streckenlasten können an beliebigen Stellen des Querschnitts wirken.

2.1.2 Grundlagen des Berechnungsverfahrens

Da die theoretischen Grundlagen des Zusatzmoduls RF-/FE-BGDK sehr umfangreich sind, können sie hier nicht im Detail diskutiert werden. Die entsprechenden Abhandlungen finden sich z. B. in PETERSEN [4] oder RAMM/HOFMANN [5].

Für Biegetorsionsaufgaben, die nichtlineare Verformungsabhängigkeiten einschließen, existieren in der Regel keine analytischen Lösungen. Daher wird hier die Methode der finiten Elemente (FEM) angewandt, um Näherungslösungen der in [4] oder [6] angegebenen Differentialgleichungen zu bestimmen. Die Genauigkeit der Lösung hängt dann von der Wahl der Anzahl der finiten Elemente ab (siehe Beispiel im Kapitel 9.4).

Für die FE-Diskretisierung werden Elemente mit zwei Knoten verwendet. Als Ansätze innerhalb der Elemente dienen kubische Hermite-Polynome für die Verschiebungen in y- bzw. z-Richtung und für die Verdrehung um die x-Achse. Die Längsverschiebung in x-Richtung wird durch einen linearen Polynomansatz beschrieben. Diese Ansätze lösen die homogene Differentialgleichung der zugehörigen linearen Theorie exakt, stellen jedoch Näherungen für die Theorie II. Ordnung dar. Es hat sich bei der praktischen Anwendung der Methode gezeigt, dass in der Regel acht Elemente pro Feld eines Trägers ausreichen, um Verformungen mit Abweichungen von weniger als 5 % von der konvergierten Lösung zu berechnen. Eine Lösung wird als konvergiert bezeichnet, wenn sich bei jeweils verdoppelter Elementanzahl keine Änderungen mehr in der Lösung zeigen (siehe Beispiel im Kapitel 9.4).

Mit diesen Ansätzen ergeben sich für jeden Elementknoten insgesamt sieben Freiheitsgrade: u_x , v_y , w_z , φ_x , φ_y , φ_z , φ_z' , φ_z' . Hier ist u_x die Längsverschiebung in Stabrichtung, v_y bzw. w_z sind die Verschiebungen in y- bzw. z-Richtung, φ_x , φ_y , φ_z sind die Verdrehungen um die x-, y- bzw. z-Achse und φ_x' ist die Verwölbung.

2.1.3 Bestimmung der Vorverformung

Die Bestimmung der Vorverformung erfolgt durch Lösen des Eigenwertproblems:

$$(K - \lambda \cdot I) \cdot \Phi = 0 \tag{2.1}$$

In Gleichung 2.1 ist die Steifigkeitsmatrix *K* eine Funktion der Normalkräfte und Momente des Grundlastzustandes. *I* ist die Einheitsmatrix.

Durch Lösen des Eigenwertproblems mit einem iterativen Verfahren wird der zum niedrigsten Eigenwert gehörende Eigenvektor Φ ermittelt, der dann die Form der Vorverformung bestimmt. Die Skalierung der Vorverformung erfolgt anschließend.

2.1.4 Berechnung nach Theorie II. Ordnung

Für die Berechnung nach Theorie II. Ordnung werden folgende Annahmen getroffen:

- Die Querschnitte sind dünnwandig und abschnittsweise konstant.
- Die einzelnen Stabelemente werden als gerade angesehen.
- Die Querschnittsform soll bei der Verformung des Stabes erhalten bleiben. Damit sind lokale Instabilitäten ausgeschlossen, die ggf. durch Querschnittsaussteifungen zu verhindern sind.
- Optional kann zwischen der MINDLIN-Hypothese unter Berücksichtigung der Schubsteifigkeit der Stäbe und der BERNOULLI-Hypothese vom Ebenbleiben der Querschnitte gewählt werden.
- Die Verschiebungen und Verdrehungen sind klein gegenüber den Systemabmessungen.

Die nach Theorie II. Ordnung ermittelten Schnittgrößen sind bereits auf das verschobene und verdrehte Koordinatensystem bezogen und brauchen deshalb für die Spannungsberechnung nicht transformiert werden.

Der Nachweis für ein Biegetorsionsproblem kann in RF-/FE-BGDK unterschiedlich ausgeführt werden. Dazu gehören:

- 1. Bestimmung des kritischen Lastfaktors am unverformten System
- 2. Nachweis der Spannungen unter Bemessungslast
- 3. Berechnung der maximal aufnehmbaren Last unter Einhaltung der Spannungen

Grundsätzlich erfolgt die Berechnung iterativ, wobei sich die Steifigkeitsmatrix *K* infolge bereits berechneter Schnittgrößen und Verformungen ändert. Für die Nachweise nach den obigen Punkten 2 und 3 werden vor der eigentlichen iterativen Berechnung die Eigenformen (Imperfektionen) mit den Schnittgrößen des ersten Schrittes ermittelt und danach entsprechend berücksichtigt.

Die Bestimmung des kritischen Lastfaktors liefert die Stabilitätslast des untersuchten Tragwerks. Diese ist in einer numerischen Berechnung dadurch gekennzeichnet, dass entweder die Determinante der Matrix *K* null wird oder bei der Berechnung für minimale Lastzuwächse sehr große Verschiebungen auftreten. In beiden Fällen erkennt RF-/FE-BGDK, dass der zugehörige Gleichgewichtszustand nicht mehr stabil ist.

Praktisch läuft die Berechnung so ab, dass zunächst die Schnittgrößen, Verformungen und Spannungen berechnet werden (siehe Kapitel 2.3). Die Berechnung des kritischen Lastfaktors erfolgt am unverformten System unter Berücksichtigung der linearen Stabilitätsanalyse.

Damit ist der kritische Lastfaktor bekannt, der zur Verzweigungslast F_{cr} (Biegedrillknicklast) gehört. Im Fall von Punkt 1 (siehe oben) erhält man so die zum unverformten System gehörende Biegedrillknicklast. Das maximale Biegemoment M_y entspricht dann dem idealen Biegedrillknickmoment. Dabei erfolgt keine Kontrolle, ob die Grenzspannungen eingehalten werden. Die Spannungen finden sich jedoch in der Ergebnisausgabe, wobei Überschreitungen gekennzeichnet sind.

Schließlich kann auch der Nachweis nach Theorie II. Ordnung am biegedrillknickgefährdeten System unter Bemessungslast durchgeführt werden (siehe Punkt 3 oben). Kann RF-/FE-BGDK ein Gleichgewicht finden, dann ist der Nachweis direkt erbracht, wenn alle Grenzspannungen eingehalten sind.

Das Kapitel 9 enthält Beispiele für die vorgestellten Fälle.

2.2 Definitionen

2.2.1 Koordinaten und Verschiebungen

Bild 2.2 zeigt die Querschnittskoordinaten und die positiven Verschiebungsgrößen.





Während die Längsverschiebung u_S auf den Schwerpunkt S bezogen ist, beziehen sich die Verschiebungen v_M und w_M sowie die Verdrehungen φ_{xM} , φ_{yM} , φ_{zM} und die Verwölbung φ'_{xM} auf den Schubmittelpunkt M. Die Verschiebungen v, w und u eines beliebigen Querschnittspunkts lassen sich mit der bei der Theorie II. Ordnung üblichen Linearisierung durch die Verschiebungsgrößen des Schubmittelpunkts ausdrücken:

$$\mathbf{v} = \mathbf{v}_{\mathsf{M}} - (\mathbf{y} - \mathbf{y}_{\mathsf{M}}) \left(1 - \cos\varphi_{\mathsf{x}\mathsf{M}}\right) - (\mathbf{z} - \mathbf{z}_{\mathsf{M}}) \sin\varphi_{\mathsf{x}\mathsf{M}} \approx \mathbf{v}_{\mathsf{M}} - (\mathbf{z} - \mathbf{z}_{\mathsf{M}}) \sin\varphi_{\mathsf{x}\mathsf{M}}$$
(2.2)

$$= w_{M} - (z - z_{M}) (1 - \cos\varphi_{xM}) - (y - y_{M}) \sin\varphi_{xM} \approx v_{M} - (y - y_{M}) \sin\varphi_{xM}$$
(2.3)

Die Verschiebung u eines Punkts resultiert aus der Translation des Querschnitts in x-Richtung, der Rotation um die y- und z-Achse und aus der Verwölbung infolge Torsion:

$$u = u_{\mathsf{S}} - w'_{\mathsf{M}} z - v'_{\mathsf{M}} y - \varphi'_{\mathsf{X}\mathsf{M}} \omega_{\mathsf{0}}$$

$$\tag{2.4}$$

mit

w

 ω_0 : Einheitsverwölbung

2.2.2 Schnittgrößen

Bild 2.3 zeigt die verwendeten Schnittgrößendefinitionen.





Die Querkräfte V_z und V_y sowie das Torsionsmoment M_x und das Wölbmoment M_{ω} sind auf den Schubmittelpunkt *M* bezogen, die Biegemomente M_y und M_z sowie die Normalkraft N auf den Schwerpunkt *S*.



Die Schnittgrößen beziehen sich immer auf die Hauptachsen des Querschnitts. Bei unsymmetrischen Querschnitten sind somit die Querkräfte V_v und V_u und die Biegemomente als M_u und M_v anzunehmen.

2.2.3 Einzelfedern und kontinuierliche Federn

Elastische Stützungen können durch Berücksichtigung von zentrisch oder exzentrisch angeordneten Einzelfedern oder/und kontinuierlichen Federn (Elementfedern) realisiert werden.

Einzelfedern

Im Bild 2.4 sind die **zentrischen** Einzelfedern am Knoten *K* dargestellt. Diese Federn sind auf das globale Koordinatensystem (KOS) bezogen.



Bild 2.4: Zentrische Knotenfedern

Die Federkonstanten bedeuten:

- C_{XK} : Knotenfederkonstante in globaler X-Richtung
- C_{YK} : Knotenfederkonstante in globaler Y-Richtung
- C_{ZK} : Knotenfederkonstante in globaler Z-Richtung
- $C_{\omega XK}$: Knotendrehfederkonstante um globale X-Achse
- $C_{\omega YK}$: Knotendrehfederkonstante um globale Y-Achse
- $C_{\varphi ZK}$: Knotendrehfederkonstante um globale Z-Achse
- $C_{\omega K}$: Wölbfederkonstante

Die **exzentrischen** Knotenfedern am Knoten K sind das lokale Koordinatensystem bezogen.



Bild 2.5: Exzentrische Knotenfedern

Die Konstanten und Parameter bedeuten:

x,y,z : Lokales Koordinatensystem

- C_{vK} : Knotenfederkonstante in lokaler y-Richtung
- C_{zK} : Knotenfederkonstante in lokaler z-Richtung
- $C_{\omega xK}$: Drehfederkonstante um lokale x-Achse
- $C_{\omega K}$: Wölbfederkonstante bezogen auf lokale x-Achse
- y_s : Abstand der Feder C_{zK} vom Schwerpunkt S
- z_s : Abstand der Feder C_{vK} vom Schwerpunkt S

Kontinuierliche Federn

Die kontinuierlichen Federn (Elementfedern) sind im Bild 2.6 definiert. Diese Bettungsziffern sind auf das lokale Koordinatensystem bezogen und sind längs des Stabes konstant. Sie werden programmintern auf den Schubmittelpunkt *M* bezogen umgerechnet.



Bild 2.6: Kontinuierliche Federn

Die Konstanten und Parameter bedeuten:

- c_y : Knotenfederkonstante in lokaler y-Richtung
- c_z : Knotenfederkonstante in lokaler z-Richtung
- $C_{\omega x}$: Drehfederkonstante um lokale x-Achse
- y_{S} : Abstand der Feder c_{z} vom Schwerpunkt S
- z_{s} : Abstand der Feder c_{v} vom Schwerpunkt S

2.2.4 Lasten

Das Bild 2.7 zeigt zentrische Knotenlasten. Alle Lasten sind auf den Schwerpunkt S bezogen.



Bild 2.7: Zentrische Knotenlasten

- F_X : Einzellast in globaler X-Richtung bezogen auf S
- F_Y : Einzellast in globaler Y-Richtung bezogen auf S
- F_z : Einzellast in globaler Z-Richtung bezogen auf S
- M_X : Einzelmoment um globale X-Achse bezogen auf S
- M_Y : Einzelmoment um globale Y-Achse bezogen auf S
- M₇ : Einzelmoment um globale Z-Achse bezogen auf S

Exzentrische Knotenlasten beziehen sich auf das lokale Koordinatensystem.



Bild 2.8: Exzentrische Knotenlasten

- F_v : Einzellast in lokaler y-Richtung
- F_z : Einzellast in lokaler z-Richtung
- z_y : Abstand der Last F_y vom Schwerpunkt in z-Richtung
- y_z : Abstand der Last F_z vom Schwerpunkt in y-Richtung





Bild 2.9: Streckenlasten

- $q_x/q_X~:~$ Streckenlast in lokaler x- bzw. globaler X-Richtung
- q_y/q_Y : Streckenlast in lokaler y- bzw. globaler Y-Richtung
- ${\rm q_z/q_Z}~$: Streckenlast in lokaler z- bzw. globaler Z-Richtung
- y_S : Lokale y-Koordinate (bezogen auf S) der Streckenlast q_z
- z_S : Lokale z-Koordinate (bezogen auf S) der Streckenlast q_y
- $m_{\rm x}/m_{\rm X}$: Lokales bzw. globales Streckentorsionsmoment bezogen auf S



Alle Streckenlasten werden als im Schwerpunkt S wirkend angenommen.

Die Streckenlasten können sowohl global als auch lokal eingegeben werden. Exzentrische Streckenlasten können nur lokal bezogen definiert werden.



Die Lasten beziehen sich immer auf die Hauptachsen des Querschnitts. Bei unsymmetrischen Querschnitten sind somit die Einzellasten F_u und F_v und die Streckenlasten q_v und q_u anzunehmen.

2.2.5 Randbedingungen

Das folgende Bild zeigt die Komponenten der Verschiebung, Verdrehung und Verwölbung zur Festlegung der Randbedingungen.



Bild 2.10: Randbedingungen

Die Bindungen des Tragwerks durch Auflagerreaktionen (Randbedingungen) müssen in globaler Richtung vorgegeben werden, d. h. sie sind auf die globalen Achsen X, Y und Z bezogen. Dabei werden die einzelnen Verschiebungs- und Verdrehungskomponenten durch Vorgabe von Kennziffern zu null gesetzt oder freigegeben.

2.3 Spannungsberechnung

RF-/FE-BGDK berechnet die Normal-, Schub- und VON MISES-Vergleichsspannungen, die an den maßgebenden Spannungspunkten *i* des Querschnitts vorliegen. Es sind alle gewalzten, zusammengesetzten und parametrischen dünnwandigen Profile der Bibliothek zulässig.

Die Spannungspunkte des Querschnitts sind in den folgenden Gleichungen durch die Koordinaten (y_i, z_i) gekennzeichnet. Alle Spannungen werden aus Schnittgrößen bestimmt, die nach Theorie II. Ordnung unter Berücksichtigung der Teilsicherheitsbeiwerte für die Einwirkungen berechnet sind.

Die maßgebenden Punkte zur Spannungsermittlung hängen von der Querschnittsform ab. Sie sind im Bild 3.10 auf Seite 35 für einen Beispielquerschnitt aufgezeigt. In der Profilgrafik können die Spannungspunkt-Nummern identifiziert werden, die in Ausgabetabellen aufgelistet sind.



Die Vorzeichen der Schnittgrößen sind auf die Konventionen von RFEM bzw. RSTAB abgestimmt: Das Biegemoment $\mathbf{M}_{\mathbf{y}}$ ist positiv, wenn an der positiven Stabseite (in Richtung der Achse z) <u>Zug</u>spannnungen entstehen. $\mathbf{M}_{\mathbf{z}}$ ist positiv, wenn an der positiven Stabseite (in Richtung der Achse y) <u>Druck</u>spannungen die Folge sind. Die Vorzeichendefinition für Torsionsmomente, Normal- und Querkräfte entspricht den üblichen Konventionen: Diese Schnittgrößen sind positiv, wenn sie am positiven Schnittufer in positiver Richtung wirken.

Normalspannungen $\sigma_{\mathbf{x}}$

Mit Berücksichtigung der Wölbkrafttorsion treten bei den Normalspannungen σ_x nicht nur Anteile aus Normalkraft und Biegung, sondern auch aus dem Wölbbimoment auf. Es ergibt sich folgende Normalspannung in einem Punkt *i* des Querschnitts:

$$\sigma_{x,i} = \frac{N}{A} + \frac{M_y}{W_y(y_i, z_i)} - \frac{M_z}{W_z(y_i, z_i)} - \frac{M_\omega}{I_\omega} \omega_M(y_i, z_i)$$
(2.5)

Die Größen bedeuten:

Ν	Normalkraft
M _y	Biegemoment um y-Achse
M _z	Biegemoment um z-Achse
M_ω	Wölbbimoment
A	Querschnittsfläche
$W_y(y_i,z_i)$	Widerstandsmoment um y-Achse für Punkt (y_i, z_i)
$W_{z}(y_{i},z_{i})$	Widerstandsmoment um z-Achse für Punkt (y_i, z_i)
I_{ω}	Wölbflächenmoment 2. Grades (auch: C _M)
ω_{M}	Hauptverwölbung am Punkt (y _i ,z _i)

Tabelle 2.1: Parameter für Normalspannungen $\sigma_{\mathbf{x}}$

Schubspannungen au

Die Schubspannungen setzen sich aus Querkraft- und Torsionsanteilen zusammen. Sie bestimmen sich in einem Punkt *i* des Querschnitts wie folgt:

$$\tau_{i} = \left| \frac{V_{y} \cdot S_{z}(y_{i},z_{i})}{I_{z} \cdot t(y_{i},z_{i})} + \frac{V_{z} \cdot S_{y}(y_{i},z_{i})}{I_{y} \cdot s(y_{i},z_{i})} \right| + \left| \frac{M_{x,p}}{W_{T}(y_{i},z_{i})} \right| + \left| \frac{M_{x,s} \cdot A_{\omega}(y_{i},z_{i})}{I_{\omega} \cdot t(y_{i},z_{i})} \right|$$
(2.6)

Die Größen bedeuten:

V _y	Querkraft in Richtung der y-Achse
Vz	Querkraft in Richtung der z-Achse
M _{x,p}	Primäres Torsionsmoment
M _{x,s}	Sekundäres Torsionsmoment
l _y	Trägheitsmoment bezüglich der y-Achse
l _z	Trägheitsmoment bezüglich der z-Achse
$S_y(y_i,z_i)$	Statisches Moment bezüglich der y-Achse für Punkt (y _i ,z _i)
${\sf S_z}({\sf y_i},\!{\sf z_i})$	Statisches Moment bezüglich der z-Achse für Punkt (y_i, z_i)
$W_{\rm T}(y_i,\!z_i)$	Torsionswiderstandsmoment für Punkt (y _i ,z _i)
$\mathbf{A}_{\omega}(\mathbf{y_i,z_i})$	Wölbfläche für Punkt (y _i ,z _i)
I_{ω}	Wölbflächenmoment 2. Grades (Wölbwiderstand)
$t(y_i, z_i)$	Dicke der maßgebenden Querschnittsteile im Punkt (y_i, z_i)
$s(y_i,z_i)$	Dicke der maßgebenden Querschnittsteile im Punkt (y _i ,z _i)

Tabelle 2.2: Parameter für Schubspannungen au



Die Berechnung der sekundären Schubspannungen ist für Walzprofile, einfach- und doppelsymmetrische I-Profile und Hohlkastenprofile möglich.

Vergleichsspannungen $\sigma_{ m v}$

Die Vergleichsspannung σ_v nach von MISES ermittelt sich aus der Normal- und Schubspannung wie folgt:

$$\sigma_{\mathbf{v},i} = \sqrt{\sigma_{\mathbf{x},i}^2 + 3\,\tau_i^2} \tag{2.7}$$

Die Normalspannungen, Schubspannungen und Vergleichsspannungen werden für alle Punkte im Querschnitt berechnet, die bei der dreidimensional wirkenden Biegedrillknickbeanspruchung maßgebend sein können. In den Ausgabetabellen von RF-/FE-BGDK wird für jede Spannungsart (σ_x , τ , σ_y) der Spannungspunkt angegeben, an dem jeweils der Maximalwert auftritt.

Bedingungen für Grenzlast

Bei den Grenzlastberechnungen wird diejenige Grenzlast F_G berechnet, bei der an keiner Stelle im Tragwerksquerschnitt infolge der γ -fachen Einwirkungen die zulässigen Werte für die Spannungen überschritten werden. Dazu muss die maximale Spannung im Querschnitt bestimmt werden.

Demnach sind folgende Bedingungen einzuhalten:

$$\max_{i} (\sigma_{\mathbf{x},i}) \leq \frac{f_{\mathbf{y},k}}{\gamma_{\mathbf{M}}}; \quad \max_{i} (\tau_{i}) \leq \frac{f_{\mathbf{y},k}}{\gamma_{\mathbf{M}}\sqrt{3}}; \quad \max_{i} (\sigma_{\mathbf{v},i}) \leq \frac{f_{\mathbf{y},k}}{\gamma_{\mathbf{M}}}$$
(2.8)

2.4 Ermittlung gebundener Drehachsen

Konstruktiv bedingt liegt bei praktischen Konstruktionen häufig ein Biegedrillknickproblem mit gebundener Drehachse im Abstand z_D vom Schwerpunkt vor. Diese Zwangsdrehachse wird im Programm durch kontinuierliche oder diskrete Wegfedern in y-Richtung realisiert, wobei für die Federsteifigkeiten Werte in der Größenordnung von 10⁸ bis 10¹⁰ für c_y anzusetzen sind, um die Verschiebungen in der Zwangsdrehachse zu unterdrücken.





Die gebundene Drehachse darf beim Nachweis einer ausreichenden seitlichen Verformungsbehinderung nach DIN 18800 Teil 2 [3] angesetzt werden. Eine ausreichende Behinderung kann z. B. durch ständig am Druckgurt anschließendes Mauerwerk erfolgen. Wenn am Träger Trapezprofile nach DIN 18807 [7] angeschlossen sind, und die Bedingung

$$vorh S \ge erf S$$
 (2.9)

mit

erf S = S_a =
$$\left(E I_{\omega} \frac{\pi^2}{\ell^2} + G I_T + E I_z \frac{\pi^2}{4 \ell^2} h_p^2\right) \frac{70}{h_p^2}$$
 (2.10)

für eine Befestigung in jeder Sicke erfüllt ist, dann darf die Anschlussstelle als in der Trapezblechebene unverschieblich gehalten angesehen werden.

 S_a bezeichnet den auf den untersuchten Träger entfallenden Anteil der Schubfestigkeit der Trapezbleche nach DIN 18800 Teil 1 [2] bei Befestigung in jeder Profilrippe. Hierzu ist ℓ die Spannweite des auszusteifenden Trägers und h_p seine Profilhöhe (I-Profil vorausgesetzt).

Erfolgt die Befestigung der Trapezprofile nur in jeder zweiten Profilrippe, so gilt:

$$\operatorname{erf} S = S_b = 5 \cdot S_a \tag{2.11}$$

© DLUBAL SOFTWARE 2017

Gleichung 2.10 und Gleichung 2.11 zur Bestimmung der seitlichen Unverschieblichkeit eines Trägers (gebundene Drehachse) kann bei entsprechender Ausbildung der Anschlussstellen auch für andere Bekleidungen als Trapezbleche angewendet werden, vgl. Anmerkung zu [3] Element (308).

Der ideelle Schubmodul eines Trapezblechs ergibt sich zu:

$$G_{S} = \frac{10^{4}}{K_{1} + 100 \frac{K_{2}}{L_{S}}} \qquad [kN/m]$$
(2.12)

mit

K₁: Schubfeldwert nach Zulassung in [m/kN]

 K_2 : Schubfeldwert nach Zulassung in [m²/kN]

L₂ : Schubfeldlänge in [cm], siehe Bild 2.12

Für die auf den auszusteifenden Träger (z. B. den Riegel im Bild 2.12) entfallende Schubsteifigkeit folgt damit:

$$S_T = \frac{a}{100} G_S$$
 [kN] (2.13)

mit

a: Abstand der auszusteifenden Träger (Riegel) in [cm]



Bild 2.12: Riegel mit Trapezblechen und Verbänden

Die Schubfestigkeit der Wind- und Stabilisierungsverbände kann mit in Rechnung gestellt werden. Für die ideelle Schubsteifigkeit eines Verbandes mit schlupffreien Anschlüssen ergibt sich (siehe [3] und [6]):

$$S_{V} = \frac{1}{\frac{1}{EA_{D}\sin^{2}\alpha\cos\alpha} + \frac{1}{EA_{P}\cot\alpha}}$$
(2.14)

mit

S_V : Verbandschubsteifigkeit in [kN]

A_D: Fläche der Diagonalen in [cm]

A_P: Fläche der Pfosten in [cm]

 α : Winkel zwischen Diagonale und Riegelgurt

In Gleichung 2.14 werden nur die Zugdiagonalen des Kreuzverbandes berücksichtigt. Sind verschiedene Pfosten bzw. Diagonalen vorgesehen, sind die minimalen Querschnittsflächen für A_p bzw. A_D einzusetzen. Gleichung 2.14 lässt sich noch wie folgt umstellen:

$$S_{V} = \frac{a^{2} b E}{\frac{\left(\sqrt{a^{2} + b^{2}}\right)^{3}}{A_{D}} + \frac{a^{3}}{A_{P}}}$$
(2.15)

Damit lässt sich näherungsweise die auf <u>einen</u> Riegel oder Träger entfallende Schubsteifigkeit (nur aus den Verbänden) berechnen:

$$S_R = m \frac{a}{L_S} G_V \tag{2.16}$$

mit

m: Anzahl der auszusteifenden Verbände in Dachebene

Werden die Schubsteifigkeiten aus Trapezblecheindeckung und Verband gleichzeitig angesetzt, so folgt mit Gleichung 2.10, Gleichung 2.14, Gleichung 2.15 und Gleichung 2.13:

• Befestigung in jeder Sicke:

$$\operatorname{vorh} S = S_T + S_R \tag{2.17}$$

• Befestigung in jeder zweiten Sicke:

$$\operatorname{vorh} S = \frac{1}{5} S_T + S_R \tag{2.18}$$

Der Nachweis erfolgt dann mit Gleichung 2.9.



Eine kontinuierliche gebundene Drehachse ist in RF-/FE-BGDK durch kontinuierliche seitliche Wegfedern c_y mit großer Steifigkeit zu idealisieren, z. B. $10^{6} \frac{kN/cm}{cm}$. Ein Beispiel hierzu finden Sie im Kapitel 9.9 auf Seite 104.



Seitlich anschließende Stäbe, die in Längsrichtung unverschieblich gehalten sind (z. B. auf dem Riegel aufliegende Einzelpfetten), lassen sich durch diskrete Einzelfedern c_y in diesen Punkten idealisieren, beispielsweise wie folgt:

$$c_{y} = \frac{EA}{\ell}$$
(2.19)

mit

 ℓ : Länge der Pfette bis zum Lagerpunkt

E : Elasitizitätmodul

A: Querschnittsfläche der Pfette

Ist der Nachweis einer gebundenen Kippachse nach [3] nicht erfüllt, kann über die ermittelte ideelle Schubsteifigkeit **vorh S** eine kontinuierliche Wegfeder berechnet werden (siehe Kapitel 2.5.2).

2.5 Ermittlung von Federsteifigkeiten

2.5.1 Drehfedern

Der Berechnung des vorhandenen Drehbettungskoeffizienten liegt das Modell von mehreren hintereinandergeschalteten Federn zu Grunde (vgl. [3], [8]).

$$\frac{1}{\operatorname{vorh} c_{\vartheta,k}} = \frac{1}{c_{\vartheta M,k}} + \frac{1}{c_{\vartheta A,k}} + \frac{1}{c_{\vartheta P,k}}$$
(2.20)

Aus Vereinfachungsgründen ist die Gleichung 2.20 in [3] mit den charakteristischen Werten formuliert. Die Größen dieser Gleichung werden im Folgenden erläutert.

Drehbettung c_{nm.k} aus abstützendem Bauteil

$$c_{\partial M,k} = \frac{E I_a}{a} k \tag{2.21}$$

Der Wert $c_{\partial M,k}$ stellt die theoretische Drehbettung aus der Biegesteifigkeit I_a des abstützenden Bauteils *a* bei Annahme einer starren Verbindung dar. In Gleichung 2.21 gilt weiterhin:

- I_a: Trägheitsmoment des abstützenden Bauteils in [cm⁴/cm]
- a : Stützweite des abstützenden Bauteils in [cm]
- k : Beiwert: k = 2 für Einfeld, Zweifeld- und Endfeldträger bzw. k = 4 für Durchlaufträger mit drei oder mehr Feldern

Bei nicht kontinuierlicher Drehbettung (z. B. durch Pfetten) wird das Trägheitsmoment I_a des abstützenden Bauteils auf eine kontinuierliche Abstützung gemäß I_a = $\frac{I}{e}$ umgerechnet, wobei *e* den Abstand der abstützenden Einzelträger (z. B. Pfetten) repräsentiert.

Wenn sich der gestützte Träger nur in einer Richtung verdrehen kann, darf der $c_{\partial M,k}$ -Wert nach Gleichung 2.21 mit dem Faktor 3,0 multipliziert werden. Dies ist beispielsweise dann der Fall, wenn ein gestützter Träger in einem Dach mit Dachneigung vorliegt.

Drehbettung c_{vA.k} aus Verformung des Anschlusses

 $c_{\partial A,k}$ repräsentiert die Drehbettung aus der Verformung des Anschlusses. Bei Anschlüssen von Einzelträgern durch Schrauben ohne Schlupf (wechselseitig links und rechts vom Steg des auszusteifenden Profils) kann näherungsweise von einer starren Verbindung ausgegangen werden, d. h. $c_{\partial A,k}$ ist unendlich groß und entfällt in Gleichung 2.20.

$$c_{\partial A,k} = \bar{c}_{\partial A,k} \left(\frac{b_1}{10}\right)^2 \qquad \text{für} \quad \frac{b_1}{10} \le 1,25$$

$$c_{\partial A,k} = 1,25 \, \bar{c}_{\partial A,k} \left(\frac{b_1}{10}\right) \qquad \text{für} \quad 1,25 < \frac{b_1}{10} \le 2,0 \qquad (2.22)$$

mit

b: Breite des Obergurtes des gestützten Trägers in [cm]

Der charakteristische Wert für die Anschlusssteifigkeit $\bar{c}_{\partial A,k}$ von Stahl-Trapezprofilen wird der Tabelle 7 der DIN 18800 Teil 2 [3] entnommen. Diese Tabelle ist im Programm enthalten.

Ist das Verhältnis $\frac{b_1}{10} > 2,0$, wird in Gleichung 2.22 das Verhältnis auf der sicheren Seite liegend auf 2,0 begrenzt.

Nach OSTERRIEDER [9] (Anmerkung im Abschnitt 4) können für $\overline{c}_{\partial A,k}$ auch größere Werte als in [3] Tabelle 7 angegeben eingesetzt werden. Auch diese Möglichkeit besteht in RF-/FE-BGDK.



Falls der Beiwert nach [3] Tabelle 7 ermittelt wird und die Trapezblechprofile größere Blechdicken *t* als 0,75 mm aufweisen, ergeben sich größere Anschlusssteifigkeiten. Näherungsweise dürfen die Tabellenwerte wie folgt mit einem Faktor vergrößert werden [10]:

$$\left(\frac{t_{\rm vorh}}{0.75}\right)^2 \qquad t_{\rm vorh} \text{ in [mm]} \tag{2.23}$$

Drehbettung c_{*v*P.k} aus Profilverformung

 $c_{\partial P,k}$ stellt die Drehbettung aus der Profilverformung des gestützten Trägers dar. Sie berechnet sich nach [10] wie folgt:

$$c_{\partial P,k} = \frac{E}{4(1-\mu^2)} \cdot \frac{1}{\frac{h_m}{s^3} + 0.5 \frac{b_1}{t_1^3}}$$
(2.24)

mit

b₁, t₁ : Breite bzw. Dicke des Obergurtes des gestützten Trägers in [cm]

- s : Stegdicke des gestützten Trägers in [cm]
- h_m : Abstand der Gurtschwerelinien des gestützten Trägers in [cm]
- μ : Querdehnzahl von Stahl, fest eingestellt mit μ = 0,3

Die Ermittlung von $c_{\partial P,k}$ nach Gleichung 2.24 setzt nach [10] zwingend voraus, dass im Falle der nichtkontinuierlichen Drehbettung die Einzellasten aus dem stützenden Bauteil (weitergeleitet in den gestützten Träger) nur maximal 50 % der Traglasten für steifenlose Konstruktion erreichen (siehe z. B. [3]). Weitere Werte finden sich in [10] auf Seite 169.

Die kontinuierlichen Drehfedern nach Gleichung 2.20 ($c_{\vartheta,k} = c_{\vartheta,x}$) können als diskrete Drehfeder (Einzelfeder) verwendet werden, wenn die kontinuierliche Feder mit der zugehörigen Einflussbreite multipliziert wird.

2.5.2 Wegfedern

Für den häufig vorkommenden Fall, dass ein Trägerfeld (z. B. Rahmenriegel, Bühnen- oder Deckenträger) durch einen oder mehrere Verbände stabilisiert wird, lassen sich die Wegfedern c_y nach PETERSEN [4] ermitteln:

$$c_y = \operatorname{vorh} S \cdot \frac{\pi^2}{\ell^2} \qquad \left[\frac{\mathrm{kN/m}}{\mathrm{m}}\right]$$
 (2.25)

mit

vorh S: Anteilige Schubsteifigkeit eines Trägers gemäß Gleichung 2.17 bzw.

Gleichung 2.18

l : Verbandlänge (siehe Bild 2.13)

Der Verband sollte eine regelmäßige Struktur aufweisen, da die Gleichung für c_y durch eine "gleichförmige Verschmierung" des Verbandes über die Länge ℓ hergeleitet ist.



Bild 2.13: Riegel mit Trapezblechen und Verbänden



Die Schubsteifigkeiten aus Verband und Trapezblech dürfen nur addiert werden, wenn die zu haltenden Träger durch seitlich angeschlossene drucksteife Profile <u>und</u> oben aufliegende Trapezbleche an den Verband angeschlossen sind:



Bild 2.14: Aussteifung durch Trapezblech und Druckprofile

Das Trapezblech und der Verband wirken dann wie parallel geschaltete Federn, die zu einer Gesamtfeder addiert werden können. Sind die Träger nur durch aufliegende Pfetten miteinander verbunden (auf denen evtl. dann wiederum Trapezbleche auflagern), so darf als *vorh S* nur der Anteil S_R (siehe Gleichung 2.16) aus dem Verband angesetzt werden.

Ein Beispiel für die Ermittlung einer seitlichen Wegfeder c_x findet sich bei PETERSEN [4] im Kapitel 7.17.3. In [4] und im Stahlbau Handbuch [11] Kapitel 3.2 sind weitere Berechnungshinweise für Ersatzsteifigkeiten gegeben.

2.5.3 Wölbfedern

Die Behinderung der Verwölbung erhöht die Torsionssteifigkeit eines Trägers mit dünnwandigem offenem Querschnitt. Diese Erhöhung kann durch diskrete Wölbfedern C_{ω} erfasst werden.

Wölbbehinderung durch eine Stirnplatte [12]

Die Wölbfeder ergibt sich in diesem Fall gemäß Gleichung 2.29 wie folgt:



Bild 2.15: Wölbfeder durch Stirnplatte

Wölbbehinderung durch einen Trägerüberstand [4]

Die Wölbfeder infolge eines Trägerüberstands wird gemäß folgender Gleichung ermittelt:

$$C_{\omega} = G \cdot I_{T} \cdot \frac{1}{\lambda} \cdot tanh(\lambda \cdot \ell_{K})$$
(2.27)

mit

 $\lambda : \sqrt{\frac{\mathbf{G} \cdot \mathbf{I}_{\mathrm{T}}}{\mathbf{E} \cdot \mathbf{I}_{\omega}}}$

 $\ell_{\rm K}$: Überstandslänge



Bild 2.16: Wölbfeder durch Trägerüberstand

© DLUBAL SOFTWARE 2017

(2.26)

Wölbbehinderung durch ein drillsteifes Querschott

Von den Wölbfedern aus Stirnplatten oder Überständen geht nur eine geringe Stützung aus. Effektiver ist der planmäßige Einbau drillsteifer Querschotte in Form eingeschweißter U- oder Winkel-Profile [4]. Damit entsteht ein geschlossener Kastenquerschnitt um die z-Achse (Hochachse).



Bild 2.17: Wölbfeder durch Querschott

$$C_{\omega} = G \cdot h \cdot \frac{4A_m^2}{\sum \frac{\ell_i}{t_i}}$$
(2.28)

mit

 $A_m \quad : \ \mbox{Von der Mittellinie eingeschlossene Fläche}$

 $\sum rac{\ell_i}{t_i}$: Summe über die Seitenlängen dividiert durch die jeweilige Blechdicke

Wölbbehinderung durch einen Stützenanschluss

Die Wölbfeder C_{ω} für den Riegel lässt sich nach der allgemeingültigen Formel berechnen:

$$C_{\omega} = \mathbf{G} \cdot \mathbf{I}_{\mathsf{T}} \cdot h_{\mathsf{m}} \tag{2.29}$$

mit

- G : Schubmodul
- I_T : Torsionsträgheitsmoment
- h_m: Abstand der Flanschmittellinien



Bild 2.18: Wölbfeder durch Stützenanschluss

© DLUBAL SOFTWARE 2017

3 Eingabedaten

Nach dem Aufruf des Zusatzmoduls erscheint ein neues Fenster. Links wird ein Navigator angezeigt, der die verfügbaren Masken verwaltet. Darüber befindet sich eine Pulldownliste mit den Bemessungsfällen (siehe Kapitel 8.1, Seite 88).

Die bemessungsrelevanten Daten sind in mehreren Eingabemasken zu definieren. Beim ersten Aufruf von RF-/FE-BGDK werden folgende Parameter automatisch eingelesen:

- Stabsätze
- Lastfälle und Lastkombinationen
- Materialien
- Querschnitte
- Stabendgelenke



Bei der Übernahme von Stabsätzen und Belastungen aus RFEM/RSTAB sind folgende Punkte zu beachten:

- Die Stabsätze werden aus dem RFEM/RSTAB-Modell herausgelöst betrachtet, d. h. sie sind ohne Kopplung zu den Stäben, die im Modell am Stabsatz anschließen.
- Geometrie- oder Querschnittsänderungen in RFEM/RSTAB werden automatisch mit dem Modul RF-/FE-BGDK abgeglichen.
- Die in RFEM bzw. RSTAB definierten Imperfektionen werden nicht übernommen.



Eine Maske lässt sich durch Anklicken des Eintrags im Navigator aufrufen. Mit den links dargestellten Schaltflächen wird die vorherige bzw. nächste Maske eingestellt. Das Blättern durch die Masken ist auch mit den Funktionstasten [F2] (vorwärts) und [F3] (rückwärts) möglich.

OK Abbrechen

[OK] sichert die Eingaben. RF-/FE-BGDK wird beendet und es erfolgt die Rückkehr in das Hauptprogramm. [Abbrechen] beendet das Zusatzmodul, ohne die Daten zu speichern.

3.1 Basisangaben

In Maske 1.1 Basisangaben sind die nachzuweisenden Stabsätze und Einwirkungen festzulegen.

Datei Bearbeiten Einstellung	en Hilfe 1.1 Basisangaben		
Eingabedaten → Materialien → Querschnitte → Knotenlager → Elastische Stabbettungen → Stabendfiedern → Stabendgelenke ⊕ Belastung → LKS - Egw +s +wx +p +Imp → LKS - Egw +s +wy +p +Imp	Nachweis von Stabsätze: 1,2 Vorhandene Lastfälle / Lastkombinationen G LF1 Eigengewicht D LF2 Schnee C LF3 Setenwind in X C LF5 Wind auf Giebel in -Y C LF4 Wind auf Giebel in -Y C LF6 Wind abhebend D LF6 Bigwi-wy-Imp LK3 Egwi-wy-Imp LK3 Egwi-wy-Imp LK3 Egwi-wy-Imp (Char. Wete) LK11 Egwi-swi(cy)-p-Imp LK12 Egwi-wy-Imp (Char. Wete) LK13 Egwi-wy-Imp (Char. Wete) LK14 Egwi-wy-Imp (Char. Wete) LK15 Egwi-wy-Imp (Char. Wete) LK16 Egwi-wy-Imp (Char. Wete) LK18 Egwi-wy-Imp (Char. Wete) LK19 Egwi-wy-Imp (C	Zu bernessen LK1 Egw+a+yxx+p+inp LK3 Egw+a-wy+p+inp	King Sandara and Sandar
	Lastfäle und kombinationen (26) V		
	I ragsicherheitsnachweis Rahmen aul5en/innnen	`	Test .
2 4 3	Berechnung Details	Grafik	OK Abbrechen

Bild 3.1: Maske 1.1 Basisangaben

Nachweis von

Nachweis von		
Stabsätze:		
1-3,5	🏷 🗙 🛅	Alle

Bild 3.2: Nachweis von Stabsätzen

\$
X
*

Wurden in RFEM bzw. RSTAB bereits *Stabsätze* definiert, können deren Nummern eingetragen oder mit der Schaltfläche [Auswählen] grafisch im RFEM/RSTAB-Arbeitsfenster festgelegt werden. Die Schaltfläche [Löschen] leert die Liste der voreingestellten Nummern. Mit [Neu] kann ein neuer Stabsatz definiert werden. Hierzu erscheint der aus RFEM bzw. RSTAB bekannte Dialog zur Eingabe der Stabsatz-Parameter. Mit dem Kontrollfeld *Alle* lassen sich sämtliche Stabsätze voreinstellen, die im Modell vorliegen.



Es können ausschließlich Stabsätze des Typs ,Stabzug' mit zusammenhängenden, nicht verzweigenden Stäben untersucht werden. Ein Stabsatz des Typs ,Stabgruppe' führt zu einer entsprechenden Fehlermeldung beim Wechseln in die nächsten Maske.

Bei der Stabsatzbemessung werden Stäbe aus dem System herausgelöst untersucht. Hierzu sind die Randbedingungen z. B. einer mehrteiligen Stütze oder eines Rahmens als Ganzes zu erfassen. Dies kann in den weiteren Eingabemasken von RF-/FE-BGDK erfolgen.

Vorhandene Lastfälle / Lastkombinationen

In dieser Spalte sind alle Lastfälle und Lastkombinationen aufgelistet, die in RFEM bzw. RSTAB angelegt wurden.

3 Eingabedaten

Mit der Schaltfläche **>** lassen sich selektierte Einträge in die Liste *Zu Bemessen* nach rechts übertragen. Die Übergabe kann auch per Doppelklick erfolgen. Die Schaltfläche **>** übergibt die komplette Liste nach rechts.

Die Mehrfachauswahl von Lastfällen ist – wie in Windows üblich – mit gedrückter [Strg]-Taste möglich. So lassen sich mehrere Lastfälle gleichzeitig übertragen.

Falls die Nummer eines Lastfalls rot dargestellt ist wie z. B. LF 8, 9 oder 10 im Bild 3.2, so kann dieser nicht bemessen werden: Hier handelt es sich um einen Lastfall ohne Lastdaten oder um einen Imperfektionslastfall. Bei der Übergabe erscheint eine entsprechende Warnung.

Ergebniskombinationen Ergebniskombinationen stehen nicht zur Auswahl, denn es müssen eindeutige Schnittgrößen für die Untersuchung vorliegen. Eine Ergebniskombination jedoch weist für jede Stelle zwei Werte auf: Maximum und Minimum.

Ale Construction of the second second

Am Ende der Liste sind mehrere Filteroptionen verfügbar. Sie erleichtern es, die Einträge nach Lastfällen, Kombinationen oder Einwirkungskategorien geordnet zuzuweisen.

Die Schaltflächen sind mit folgenden Funktionen belegt:

2 /	Alle Lastfälle in der Liste werden selektiert.

- Die Auswahl der Lastfälle wird umgekehrt.
- Tabelle 3.1: Schaltflächen in Maske 1.1 Basisangaben

Zu bemessen

In der rechten Spalte werden die zur Bemessung gewählten Lastfälle und Lastkombinationen aufgelistet. Mit doer per Doppelklick lassen sich selektierte Einträge wieder aus der Liste entfernen. Die Schaltfläche de leert die ganze Liste.

Mit der Übergabe in die Liste *Zu bemessen* werden die Lasten der Lastfälle und Lastkombinationen automatisch in die Belastungsmasken 2.1 bis 2.3 eingetragen. Die Lastparameter können dort einzeln bearbeitet und ggf. ergänzt werden (siehe Kapitel 3.8 ab Seite 54).

Der Navigator von RF-/FE-BGDK listet die bemessungsrelevanten Lastfälle und Lastkombinationen unter dem Eintrag *Belastung* auf (siehe Bild 3.1).

Kommentar

<u>K</u> ommentar	
Tragsicherheitsnachweis Rahmen außen/innnen	~
	\checkmark
Bild 3.3: Benutzerdefinierter Kommentar	

In diesem Eingabefeld sind benutzerdefinierte Anmerkungen zum aktuellen Analysefall möglich.

3.2 Materialien

Diese Maske ist zweigeteilt. Im oberen Abschnitt sind alle Materialien aufgelistet, die in RFEM bzw. RSTAB angelegt wurden. Im Abschnitt *Materialkennwerte* werden die Eigenschaften des aktuellen Materials angezeigt, d. h. des Materials, dessen Zeile im oberen Abschnitt selektiert ist.

.2 Materi	alien						
	A			B			
Material	Material						
Nr.	Bezeichnung			Komm	entar		
1	Baustahl S 235 EN 1993-1-1:2005-05	-					
2	Baustahl S 355 EN 1993-1-1:2005-05	_					
3	Beton C30/37 EN 1992-1-1:2004/A1:2014						
	11					۲	
Haupt	Kennwerte					 •	
Elas	tizitatsmodul		E	210000.00	N/mm ²	_	
Sch	ubmodul		G	80769.20	N/mm ²	_	
Pois	sonsche Zahl (Querdehnzahl)		v	0.300		_	
Spe	zifisches Gewicht		7	78.50	kN/m ³	_	
Terr	ıperaturdehnzahl (Wärmedehnzahl)		α	1.2000E-05	1/℃		
- Teils	sicherheitsbeiwert		γM	1.00			
🖂 Zusätz	liche Kennwerte						
Dick	kenbereich t ≤ 4.00 cm						Querschnitte Nr.:
- S	treckgrenze		fy	23.500	kN/cm ²		2.3.15
– Z	ugfestigkeit		fu	36.000	kN/cm ²		
	cenbereich t > 4.00 cm und t ≤ 8.00 cm						Oraba Nati
— S	treckgrenze		fy	21.500	kN/cm ²		Stabe Nr.:
— Z	ugfestigkeit		fu	36.000	kN/cm ²		13-15,51,52
🖃 Dick	cenbereich t > 8.00 cm und t ≤ 10.00 cm						
- S	treckgrenze		fy	21.500	kN/cm ²		Stabsätze Nr.:
- Z	ugfestigkeit		fu	36.000	kN/cm ²		12
E Dick	cenbereich t > 10.00 cm und t ≤ 15.00 cm						1,2
- S	treckgrenze		fy	19.500	kN/cm ²		
Zugfestigkeit			fu	35.000	kN/cm ²		Σ Längen: Σ Massen:
E Dick	cenbereich t > 15.00 cm und t ≤ 20.00 cm						18.548 [m] 819.795 [kg]
- S	treckgrenze		fy	18.500	kN/cm ²		
- Z	ugfestigkeit		fu	34.000	kN/cm ²		
E Dick	cenbereich t > 20.00 cm und t ≤ 25.00 cm						
- S	treckgrenze		fy	17.500	kN/cm ²	~	

Bild 3.4: Maske 1.2 Materialien

Materialien, die bei der Bemessung nicht benutzt werden, erscheinen in grauer Schrift. Unzulässige Materialien sind in roter Schrift, geänderte Materialien in blauer Schrift dargestellt.

Das Kapitel 4.3 des RFEM-Handbuchs bzw. Kapitel 4.2 des RSTAB-Handbuchs beschreibt die Materialkennwerte, die zur Ermittlung der Schnittgrößen benutzt werden (*Hauptkennwerte*). In der globalen Materialbibliothek sind auch die Eigenschaften der Materialien gespeichert, die für die Bemessung benötigt werden. Diese Werte sind voreingestellt (*Zusätzliche Kennwerte*).

Die Einheiten und Nachkommastellen der Kennwerte und Spannungen lassen sich über das Menü Einstellungen \rightarrow Einheiten und Dezimalstellen anpassen (siehe Kapitel 8.2, Seite 90).

Materialbezeichnung

Die in RFEM bzw. RSTAB definierten Materialien sind voreingestellt, können aber jederzeit geändert werden: Klicken Sie das Material in Spalte A an und setzen so das Feld aktiv. Dann klicken Sie auf die Schaltfläche I oder betätigen die Funktionstaste [F7], um die Materialliste zu öffnen.

Baustahl S 235 EN 1993-1-1:2005-05	•		
Baustahl S 235		DIN EN 1993-1-1:2010-12	^
Baustahl S 275		DIN EN 1993-1-1:2010-12	
Baustahl S 355		DIN EN 1993-1-1:2010-12	
Baustahl S 450		DIN EN 1993-1-1:2010-12	
Baustahl S 275 N		DIN EN 1993-1-1:2010-12	
Baustahl S 275 NL		DIN EN 1993-1-1:2010-12	
Baustahl S 355 N		DIN EN 1993-1-1:2010-12	
Baustahl S 355 NL		DIN EN 1993-1-1:2010-12	
Baustahl S 420 N		DIN EN 1993-1-1:2010-12	
Baustahl S 420 NL		DIN EN 1993-1-1:2010-12	¥

Bild 3.5: Liste der Materialien

Gemäß Nachweiskonzept sind nur Materialien der Kategorie *Stahl* auswählbar. Nach der Übernahme werden die bemessungsrelevanten *Materialkennwerte* aktualisiert.

Wenn die Materialbezeichnung manuell geändert wird und der Eintrag in der Materialbibliothek verzeichnet ist, liest RF-/FE-BGDK ebenfalls die Materialkennwerte ein.



Die Materialeigenschaften sind im Modul RF-/FE-BGDK grundsätzlich nicht editierbar.

Materialbibliothek

Viele Materialien sind in einer Datenbank hinterlegt. Diese wird aufgerufen über das Menü

Bearbeiten ightarrow Materialbibliothek



oder die links dargestellte Schaltfläche.

Material aus Bibliothek übernehmen						
Filter	Material zum Übernehmen					
Materialkategorie-Gruppe:	Norm			^		
	[7] EN 190	2-1-1-2005-05				
Metall	Baustahi S 235	EN 199	2 1 1-2005-05			
Material-Kategorie:	EN 199	3-1-1:2005-05				
	EN 199	3-1-1:2005-05				
Stari	Baustahl S 450	EN 199	3-1-1:2005-05			
Norm-Gruppe:	Baustahl S 275 N	EN 199	3-1-1:2005-05			
	Baustahl S 275 NL	💿 EN 199	3-1-1:2005-05			
	Baustahl S 355 N	🔯 EN 199	3-1-1:2005-05			
Norm:	Baustahl S 355 NL	🔯 EN 199	3-1-1:2005-05			
EN 1993-1-1:2005-05	Baustahl S 420 N	🔯 EN 199	3-1-1:2005-05			
	Baustahl S 420 NL	I EN 199	3-1-1:2005-05			
	Baustahl S 460 N	I EN 199	3-1-1:2005-05			
	Baustabl S 460 NI	0 EN 199	3-1-1:2005-05			
	Baustahl S 275 M	EN 199	3-1-1-2005-05			
	Baustahl S 275 M	EN 100	2 1 1-2005 05			
	Baustahl 0.055 M	EN 199	0.1.1.2005-05			
	Baustani S 355 M	EN 199	3-1-1:2005-05			
Inklusive ungültiger	Baustahi S 355 ML	EN 199	3-1-1:2005-05			
	Baustahl S 420 M	I EN 199	3-1-1:2005-05			
- Pavoritengruppe:	Baustahl S 420 MI	E EN 199	3-1-1:2005-05		*	
Beton - DIN 🗸 🎦 🚰	Suchen:				\times	
Materialkennwerte		Baustah	IS 235 EN 199	3-1-1:2005	-05	
Haupt-Kennwerte						
Elastizitätsmodul		E	210000.00	N/mm ²		
Schubmodul	15.	G	80769.20	N/mm ²	-	
Poissonsche Zahl (Querdehnzahl)	v	0.300	1.817.2	-	
Temperaturdebozabl (Wärmedeb	erzhl)	γ	/8.50	KIN/M ⁻⁹	-	
El Zusätzliche Kennweite	12811)	u	1.2000E-00	1/0	-	
\square Dickenbereich t \leq 4.00 cm					-	
Streckgrenze		fv	235.00	N/mm ²		
Zugfestigkeit		fu	360.00	N/mm ²		
Dickenbereich t > 4.00 cm und t	≤ 8.00 cm					
Streckgrenze		fy	215.00	N/mm ²		
Zugfestigkeit	fu	360.00	N/mm ²			
Dickenbereich t > 8.00 cm und t	≤ 10.00 cm				_	
Streckgrenze	fy	215.00	N/mm ²			
Zugrestigkeit Fu 360.00 N/mm ²						
E Dickenbereich t > 10.00 cm und	1 2 10.00 CM	F.,	105.00	N/mm2	-	
Zudfestickeit		F.,	190.00	N/mm ²	-	
Fi Dickenbereich t > 15 00 cm und	t ≤ 20.00 cm	i u	350.00	1.71111-5	-	
Streckgrenze		fv	185 00	N/mm ²	~	
2 0.00			OK	Abbrech	en	

Bild 3.6: Dialog Material aus Bibliothek übernehmen

Im Abschnitt *Filter* ist die Materialkategorie *Stahl* voreingestellt. Die gewünschte Materialgüte kann in der *Material zum Übernehmen* ausgewählt werden; die Kennwerte lassen sich im unteren Abschnitt überprüfen.

OK

Mit [OK] oder [-] wird das gewählte Material in die Maske 1.2 von RF-/FE-BGDK übergeben.

Das Kapitel 4.3 des RFEM-Handbuchs bzw. Kapitel 4.2 des RSTAB-Handbuchs beschreibt, wie Materialien gefiltert, ergänzt oder neu sortiert werden können.

3.3 Querschnitte

Diese Maske verwaltet die Querschnitte, die für die Bemessung verwendet werden.

1.3 Querso	hnitte				
	А	В	С	D	2 - IPE 300
Quersch.	Mat	Querschnitts-	Alpha	Anmer-	
Nr.	Nr.	bezeichnung	[*]	kung	
1	1	IPE 500	0.00	7)	+ 150.0 +
2	1	IPE 300	0.00	, í	• • • • • • • • • • • • • • • • • • •
3	1	IPE 400	0.00		5 150
6	1	HEA 160	0.00	7)	- 1
7	1	HEA 120	0.00	7)	
9	2	IPE 360	0.00	7)	0
10	1	HEA 140	0.00	7)	Υ Υ
12	1	QRO 80x4 (warmgefertigt)	0.00	7)	7.1
13	2	RD 24	0.00	7)	
15	1	HEA 200	0.00		
16	3	Rechteck 350/350	0.00	8)	
					[mm] Stabe Nr.: 13-15 Stabsätze Nr.: 2 Σ Längen: Σ Massen: 12.548 [m] 566.256 [kg] Material: 1- Baustahl S 235
			3	\$	

Bild 3.7: Maske 1.3 Querschnitte

Querschnittsbezeichnung

Die in RFEM bzw. RSTAB definierten Querschnitte sind voreingestellt, ebenso die zugeordneten Materialnummern.



Um einen Querschnitt zu ändern, klicken Sie den Eintrag in Spalte B an und setzen so das Feld aktiv. Mit der Schaltfläche [Querschnittsbibliothek] oder ... im Feld bzw. der Taste [F7] rufen Sie dann die Profilreihe des aktuellen Eingabefeldes auf (siehe Bild 3.8).



In diesem Dialog kann ein anderer Querschnitt oder auch eine andere Reihe ausgewählt werden. Soll eine ganz andere Querschnittskategorie verwendet werden, so ist über die Schaltfläche [Zur Bibliothek zurückkehren] die allgemeine Profilbibliothek zugänglich.

Das Kapitel 4.13 des RFEM-Handbuchs bzw. Kapitel 4.3 des RSTAB-Handbuchs beschreibt, wie Querschnitte in der Bibliothek ausgewählt werden können.

Die neue Querschnittsbezeichnung kann auch direkt in das Eingabefeld in Spalte B eingetragen werden. Wenn der Eintrag in der Datenbank verzeichnet ist, liest RF-/FE-BGDK die Querschnittskennwerte ein. Ein geänderter Querschnitt wird mit blauer Schrift gekennzeichnet.

Falls unterschiedliche Querschnitte in RF-/FE-BGDK und in RFEM bzw. RSTAB vorliegen, zeigt die Grafik rechts in der Maske beide Profile an. Die Nachweise erfolgen mit den RFEM- bzw. RSTAB-Schnittgrößen für den in RF-/FE-BGDK gewählten Querschnitt.



Eingabedaten

Junnwar	aige Pro	offie - Sy	mmetriso	nes I-Profil		X
Quersch	nittstyp			Parameter		
I	Τ	Γ	Т	h: 350.0 (mm)		
Т	L	L		b: 150.0 ♥ [mm] s: 8.0 ♥ [mm]		1
L	I	Т	Y	t: 12.0 (mm)	-	
0	Δ	Π	Π	a: 0.0 r		۲
n	Ц	Π	Π		- s	
\mathbf{T}_{i}	Ť	+	•		+	a
-	Ī	l	Г		I	
Τ	L	Ę,	亡			
Σ	0	D	0		0	ž 🕇 🛱
			Ð			
Favoriter	n-Gruppe					
NF		~ ?	2	Ĩð.	IS 350/150/8/12/0	🖹 (
2	.00				O	K Abbrechen

Bild 3.8: IS-Profilreihe der Querschnittsbibliothek



Der Biegedrillknicknachweis nach [1] oder [3] erfasst alle einfach- und doppelsymmetrischen I-förmigen Querschnitte. RF-/FE-BGDK ist darüber hinaus in der Lage, alle Querschnitte der Bibliothek mit Ausnahme der parametrischen Massivquerschnitte und DICKQ-Profile nachzuweisen (siehe auch Kapitel 2.1.1, Seite 8). Die Bemessung umfasst auch den Nachweis von DUENQ-Profilen.

Alpha

Zur Kontrolle wird in dieser Spalte für jedes Profil der Hauptachsendrehwinkel α angegeben.

Anmerkung

In dieser Spalte werden Hinweise in Form von Fußnoten angezeigt. Sie sind am unteren Ende der Querschnittsliste erläutert.

Stab mit Voutenquerschnitt

Bei gevouteten Stäben mit unterschiedlichen Profilen am Stabanfang und Stabende werden beide Querschnittsnummern gemäß der Definition in RFEM bzw. RSTAB in zwei Zeilen angegeben.

RF-/FE-BGDK bemisst auch Voutenstäbe, wenn für den Anfangs- und Endquerschnitt derselbe Querschnittstyp vorliegt und so die gleiche Anzahl von Spannungspunkten gegeben ist. Die Profil-Spannungspunkte mitsamt Nummerierung lassen sich grafisch überprüfen: Selektieren Sie in Maske 1.3 den Querschnitt und drücken dann die Schaltfläche 📵. Es öffnet sich der im Bild 3.9 gezeigte Dialog.

Ŧ

Um für die Bemessung die gleiche Anzahl an Spannungspunkten herzustellen, kann z. B. das zweite Profil als Kopie des Anfangsprofils mit angepassten Geometrieparametern definiert werden. Dies gelingt am einfachsten, indem beide Querschnitte als parametrische Profile beschrieben werden. Hierzu eignet sich beispielsweise der Profiltyp IVU - Voutenprofil unten verstärkt.

0

Info über Querschnitt

Im Dialog *Info über Querschnitt* können die Querschnittskennwerte eingesehen werden. Dort sind auch weitere Informationen zu den Spannungspunkten und c/t-Teilen aufrufbar.

Info über Querschnitt IS 350/150/8/1	12/0				×	
Querschnittswert	Symbol	Wert	Einheit	^	IS 350/150/8/12/0	1
Höhe	h	350.0	mm			
Breite	Ь	150.0	mm			
Stegdicke	s	8.0	mm			
Flanschdicke	t	12.0	mm		150.0 t SI	
Kehlnahtdicke	а	0.0	mm			
Querschnittsfläche	Α	62.08	cm ²			
Schubfläche	Ay	30.14	cm ²		0.0	
Schubfläche	Az	25.85	cm ²			
Wirksame Schubfläche nach EC 3	Av,y	36.00	cm ²			
Wirksame Schubfläche nach EC 3	A _{v,z}	26.08	cm ²			
Plastische Schubfläche	Apl,y	36.00	cm ²		20.00	
Plastische Schubfläche	A pl,z	27.04	cm ²		m y	
Trägheitsmoment (Flächenmoment 2. Grac	Iy	12596.00	cm ⁴			
Trägheitsmoment (Flächenmoment 2. Grac	Iz	676.39	cm ⁴		<u>- 0.0</u>	
Polares Trägheitsmoment	Ip	13272.40	cm ⁴		0.0	
Trägheitsradius	iy	142.4	mm			
Trägheitsradius	iz	33.0	mm			
Polarer Trägheitsradius	İp	146.2	mm		÷	
Trägheitsradius des Gurtquerschnitts (1/5	izg	38.1	mm		Z	
Querschnittsgewicht	G	48.7	kg/m			
Mantelfläche	A Mantel	1.284	m²/m			
Torsionsträgheitsmoment	It	22.18	cm ⁴		Imml	
Wölbwiderstand bezogen auf M	Iω	192787.00	cm ⁶			
Abklingfaktor	λ	0.000665	1/mm		📰 💽 Spannungspunkte	
Widerstandsmoment	Wy	719.77	cm ³		T 123 c/t-Teile	
148 d	un .	00.10	3	~		I
۵					Schließen	

Bild 3.9: Dialog Info über Querschnitt

Die Schaltflächen unterhalb der Querschnittsgrafik sind mit folgenden Funktionen belegt:

Schaltfläche	Funktion
H	Blendet die Spannungspunkte ein oder aus
123	Blendet die Nummern der Spannungspunkte ein oder aus
	Zeigt die Details der Spannungspunkte (siehe Bild 3.10) bzw. c/t-Teile an
X	Schaltet die Bemaßung des Querschnitts ein oder aus
	Schaltet die Hauptachsen des Querschnitts ein oder aus
X	Stellt die Gesamtansicht des Querschnitts wieder her
	Druckt die Querschnittswerte und -grafik

Tabelle 3.2: Schaltflächen der Querschnittsgrafik

٩

Über die [Details]-Schaltfläche können spezifische Informationen zu den Spannungspunkten (Schwerpunktabstände, statische Momente etc.) und c/t-Teilen abgerufen werden (siehe Bild 3.10).



Spannungspunkte von IS 350/150/8/12/0

		- 1	- 1		/	- 1		
	A	В	C	D	E	F	G	IS 350/150/8/12/0
SpannP	Koordi	naten	Statische	Momente	Dicke	Wölb	ung	
Nr.	y [mm]	z [mm]	S _y [cm ³]	S _z [cm ³]	t [mm]	ω [cm ²]	S _ω [cm ⁴]	
1	-75.0	-175.0	0.00	0.00	12.0	126.75	0.00	
2	-4.0	-175.0	-142.63	-33.43	12.0	6.76	-568.75	1 22 5
3	0.0	-175.0	-150.11	-33.73	12.0	0.00	-570.38	
4	4.0	-175.0	-142.63	33.43	12.0	-6.76	568.75	
5	75.0	-175.0	0.00	0.00	12.0	-126.75	0.00	
6	-75.0	175.0	0.00	0.00	12.0	-126.75	0.00	
7	-4.0	175.0	-142.63	33.43	12.0	-6.76	-568.75	
8	0.0	175.0	-150.11	33.73	12.0	0.00	-570.38	
9	4.0	175.0	-142.63	-33.43	12.0	6.76	568.75	13 y
10	75.0	175.0	0.00	0.00	12.0	126.75	0.00	
11	0.0	-163.0	-305.94	0.00	8.0	0.00	0.00	
12	0.0	163.0	-305.94	0.00	8.0	0.00	0.00	
13	0.0	0.0	-410.48	0.00	8.0	0.00	0.00	
								6 7 <mark>8 10</mark>
								*
								-
								Y 22 M
								🚔 厂 🕰
3	a							S-L+-0
¥ 4	Δ							Schlieben

Bild 3.10: Dialog Spannungspunkte

3.4 Knotenlager

In Maske 1.4 sind die Lagerungsbedingungen des aus dem System herausgelösten Stabsatzes festzulegen, die an den Knoten der einzelnen Stäbe vorliegen. Die in RFEM bzw. RSTAB definierten Knotenlager sind voreingestellt; sie können bei Bedarf angepasst werden.



Hier können weitere Knotenlager definiert werden, um z. B. die seitliche Stützung durch eine Traufpfette abzubilden, die im räumlichen Modell von RFEM/RSTAB vorliegt. Wenn diese Lagerung beim Modell des herausgelösten Stabsatzes fehlt, sind Instabilitäten möglich!



Bild 3.11: Maske 1.4 Knotenlager
Die Stützungen und Federn sind zentrisch auf das globale Koordinatensystem von RFEM bzw. RSTAB bezogen (siehe Kapitel 2.2.3, Seite 11).

Die stabilisierende Wirkung von Objekten, die entlang des Stabsatzes angeschlossen sind, lässt sich in der folgenden Maske 1.5 Elastische Stabbettungen erfassen (siehe Kapitel 3.5, Seite 3.5). Dort können die Weg- und Drehfederkonstanten von Pfetten, Verbänden und Trapezblechen mit Exzentrizitäten abgebildet und als kontinuierliche Stützungen realisiert werden.

Stabsatz Nr.



Es ist anzugeben, für welchen Stabsatz die Lagerungsbedingungen gelten.

Um ein zusätzliches Knotenlager einzufügen, ist der Cursor in eine freie Zelle dieser Spalte zu setzen. Dann kann die Nummer des Stabsatzes eingetragen oder in der Liste ausgewählt werden. Anschließend sind in der Spalte Knoten die gelagerten Knoten festzulegen.

Knoten Nr.

Die Knoten mit Lagereigenschaften können einzeln oder als Liste eingetragen bzw. über die Schaltfläche 🔤 (siehe Bild 3.11) im Arbeitsfenster von RFEM/RSTAB grafisch ausgewählt werden.

Stützung bzw. Feder u_{X/Y/Z} / Einspannung bzw. Feder $\varphi_{X/Y/Z}$

In den Spalten C bis H sind die Lagerungsbedingungen der ausgewählten Knoten anzugeben. Durch Anklicken der Kontrollkästchen werden die Stützungen oder Einspannungen für die entsprechenden Freiheitsgrade aktiviert bzw. deaktiviert. Alternativ können die Konstanten der Wegund Drehfedern eingetragen werden.

Über die Schaltfläche 💽 am unteren Ende der Spalte B lassen sich die Lagerungsbedingungen ebenfalls anpassen. Es öffnet sich folgender Dialog.





Wölbeinspannung ω

Die Spalte I steuert die Wölbparameter der gelagerten Knoten. Neben einer vollständigen oder gar keiner Wölbeinspannung können die Konstanten von Wölbfedern manuell eingegeben werden.



Die Behinderung der Verwölbung erhöht die Torsionssteifigkeit eines Trägers mit offenem dünnwandigen Querschnitt. Die theoretischen Erläuterungen zur Ermittlung der Wölbfedern finden Sie im Kapitel 2.5.3 ab Seite 25.

3 Eingabedaten

Typ der Wölbversteifung Stimplatte U-Profil Winkel Angeschlossene Stütze Trägerüberstand

Die Schaltfläche 💽 am unteren Ende der Spalte I ermöglicht die komfortable Ermittlung der Wölbfederkonstanten aus den geometrischen Gegebenheiten. RF-/FE-BGDK berechnet die Wölbfedern für verschiedene Typen von Versteifungen.

Wölbfeder aus Stirnplatte

Wölbversteifung bearbeiten	×
Typ der Wölbversteifung	
	Resultierende Wölbfeder C _ω : <u>9.69</u> [kNm ³]
D III	OK Abbrechen

Bild 3.13: Dialog Wölbversteifung bearbeiten, Typ Stirnplatte

Das voreingestellte Material der Stirnplatte lässt sich über die [Bibliothek] ändern.

Die Geometrie der *Stirnplatten-Abmessungen* kann manuell festgelegt werden. Über die Schaltfläche [[Abmessungen übernehmen] besteht eine Zugriffsmöglichkeit auf das am Lagerknoten angeschlossene Profil, um dessen Breite und Höhe in den Dialog zu übernehmen.

Rechts unten im Dialog wird die Resultierende Wölbfeder angezeigt.

Wölbfeder aus U-Profil

Э

1

Wölbversteifung bearbeiten	×
Typ der Wölbversteifung Stimplatte Stimplatte U-Profil Winkel Angeschlossene Stütze Trägerüberstand Material Baustahl S 235 U-Profil-Abmessungen Breite bu: 80.0 ÷ (mm) Uicke tu: 8.0 ÷ (mm) Dicke tu: 8.0 ÷ (mm) Anordnung	tu bu hu
Höhe hm: 289.3 🔃 [mm] 🐧 🗊 Dicke s: 10.0 🗭 [mm] 🦄	Resultierende Wolbfeder C _w : 405.61 [kNm ³]

Bild 3.14: Dialog Wölbversteifung bearbeiten, Typ U-Profil

Das voreingestellte Material des U-Profils lässt sich über die [Bibliothek] ändern.

E.

Die U-Profil-Abmessungen können direkt eingetragen werden. Mit der Schaltfläche [Abmessungen übernehmen] besteht eine Zugriffsmöglichkeit auf die Querschnittsbibliothek aller U-Profile, um die Geometrieparameter des verwendeten Profils in den Dialog zu übernehmen.

Der Abstand der Flanschmittellinien h_m und die Stegdicke *s* des Stabquerschnitts können über die Schaltfläche Schaltfläche struktung durschnitt bestimmt werden.

Abstand wählen	×
Wählen Sie bitte zwei Punkte, deren Abstand voneinander übernommen wird.	HEA 200
D	OK Abbrechen

Bild 3.15: Dialog Abstand wählen

Die Resultierende Wölbfeder wird rechts unten im Dialog angezeigt.

Wölbfeder aus Winkel

Wölbversteifung bearbeiten	×
Typ der Wölbversteifung O LiProfil O Winkel Angeschlossene Stütze O Trägerüberstand Material Baustahl S 235 Gleichschenkliger Winkel Breite b: 100.0 ‡ir [mm] Dicke t: 10.0 ‡ir [mm] Beidseitige Anordnung Höhe hm: 180.0 ‡ir [mm]	
Dicke s: 6.5 👉 [mm] 🐧	Resultierende Wölbfeder C : 34.40 [kNm³]
	OK Abbrechen

Bild 3.16: Dialog Wölbversteifung bearbeiten, Typ Winkel

_	_		_
1	H.	ъ	
B	σ.	л	
	-	-	

Das voreingestellte Material des Winkels lässt sich über die [Bibliothek] ändern.

Die Abmessungen des *Gleichschenkligen Winkels* können manuell eingetragen werden. Über die Schaltfläche [[Abmessungen übernehmen] besteht eine Zugriffsmöglichkeit auf die Querschnittsbibliothek aller L-Profile, um die Geometrieparameter des verwendeten Profils in den Dialog zu übernehmen.

Der Abstand der Flanschmittellinien h_m und die Stegdicke *s* des Stabquerschnitts können über die Schaltfläche Stabquerschnitt bestimmt werden.

Rechts unten im Dialog wird die Resultierende Wölbfeder angezeigt.

Wölbfeder aus angeschlossener Stütze

Wölbversteifung bearbeiten	×
Typ der Wölbversteifung Stimplatte U-Profil Winkel Angeschlossene Stütze Trägerüberstand Material Baustahl S 235 Stütze und Riegel Querschnitt Stütze: HE A 300 Euronom 53-62 Querschnitt Riegel: IPE 300 Euronom 53-62 Riegel-Höhe hm: 289.3 (mm) Sti	Träger E Stütze
	Resultierende Wölbfeder C _ω : 20.00 [kNm ³]
D an	OK Abbrechen

Bild 3.17: Dialog Wölbversteifung bearbeiten, Typ Angeschlossene Stütze



Das voreingestellte Material der Stütze lässt sich über die [Bibliothek] ändern.

Der Querschnitt der *Stütze* kann in der Liste ausgewählt oder mit der Schaltfläche im Grafisch im Arbeitsfenster von RFEM bzw. RSTAB festgelegt werden. Über die [Bibliothek] besteht eine Zugriffsmöglichkeit auf die Profildatenbank, um einen neuen Stützenquerschnitt auszuwählen. Der Querschnitt des Riegels wird automatisch voreingestellt, kann aber bei Bedarf über im Arbeitsfenster geändert werden.

Der Abstand der Flanschmittellinien h_m und die Stegdicke *s* des Stabquerschnitts lässt sich mit der Schaltfläche Stabquerschnitt bestimmen (siehe Bild 3.15).

Rechts unten im Dialog wird die Resultierende Wölbfeder angezeigt.

Wölbfeder aus Trägerüberstand

Wölbversteifung bearbeiten	×
Typ der Wölbversteifung Stimplatte U-Profil Winkel Angeschlossene Stütze Trägerüberstand Material Baustahl S 235 Trägerüberstand Querschnitt: HEA 200 ✓ Angel State Uberstand Hk: 550.0 ↔ [mm]	
	Resultierende Wölbfeder C _ω : 8.68 [kNm ³]
2	OK Abbrechen

Bild 3.18: Dialog Wölbversteifung bearbeiten, Typ Trägerüberstand

m

Das voreingestellte Material des Trägers lässt sich über die [Bibliothek] ändern.

Der überstehende *Querschnitt* wird mit dem Trägerprofil voreingestellt, kann jedoch mit der Schaltfläche Sgrafisch im Arbeitsfenster von RFEM bzw. RSTAB korrigiert werden. Über die [Bibliothek] besteht eine Zugriffsmöglichkeit auf die Profildatenbank, um einen anderen Querschnitt auszuwählen.

Die Überstandslänge I_k kann direkt angegeben oder über die Schaltfläche \boxed{k} im Modell durch Anklicken von zwei Knoten bestimmt werden.

Rechts unten im Dialog wird die Resultierende Wölbfeder angezeigt.

Kommentar

In der letzten Spalte der Maske 1.4 sind für jeden Stabsatz benutzerdefinierte Anmerkungen möglich, um z. B. die gewählten Randbedingungen zu beschreiben.

3.5 Elastische Stabbettungen

Liegen für die Stabsätze kontinuierliche Stützungen z. B. durch Trapezbleche vor, so können diese in Maske 1.5 beschrieben werden. Die auf den Riegeln befindlichen Trapezbleche bewirken eine Drehbettung der Riegelstäbe. Zusätzlich wirken sie als Schubfeld (siehe Kapitel 2.4, Seite 19). In dieser Maske kann auch die stabilisierende Wirkung von Pfetten und Verbänden erfasst werden.



1

Die Ermittlung der Federkonstanten ist in den Kapiteln 2.5.1 und 2.5.2 ab Seite 22 beschrieben.

Wenn Trapezbleche als Schubfelder berücksichtigt werden, sind die in den Normen genannten Bedingungen einzuhalten (z. B. [7]).



Bild 3.19: Maske 1.5 Elastische Stabbettungen

Die Federn sind auf das lokale Stabkoordinatensystem bezogen. Sie wirken längs des Stabes konstant (siehe Kapitel 2.2.3, Seite 11).

Stabsatz Nr.



Es ist anzugeben, für welchen Stabsatz die Lagerungsbedingungen gelten.

Um eine Stabbettung zu definieren, ist der Cursor in eine freie Zelle dieser Spalte zu setzen. Dann kann die Nummer des Stabsatzes eingetragen oder in der Liste ausgewählt werden. Anschließend sind in der Spalte *Stab* die gebetteten Stäbe festzulegen.

Stab Nr.

Elastische Bettung C_y / C_z / C_{φ ,x}



In den Spalten C bis E sind die Weg- und Drehfederkonstanten der ausgewählten Stäbe anzugeben. Mit dem Klick in eine Zelle wird eine Liste zugänglich, die die automatische Ermittlung der Federkonstanten ermöglicht. Alternativ können die Konstanten der Weg- und Drehfedern direkt eingetragen werden.

Über die Schaltfläche 💽 am unteren Ende der Spalte B lassen sich die Federkonstanten ebenfalls definieren. Es öffnet sich folgender Dialog.



Bild 3.20: Dialog Elastische Stabbettung bearbeiten

Die Schaltfläche 💽 im Abschnitt *Federkonstanten* (im Bild 3.20 markiert) ermöglicht den Zugang zur programminternen Ermittlung der Weg- und Drehfederkonstanten für verschiedene Typen einer kontinuierlichen Stützung:

- Schubfeld
- Verband
- Trapezblech
- Pfetten
- Profil

Der Klick auf die Schaltfläche 💽 öffnet den Dialog *Weg- und Drehfedern aus dem Schubfeld ermitteln* (siehe Bild 3.21). Dieser Dialog glieder sich in mehrere Register, die auf den folgenden Seiten beschrieben sind. Die im Dialogabschnitt *Aktivieren* gewählten Kontroll- und Auswahlfelder steuern, welche Register unterhalb für weitere Eingaben zugänglich sind. Es ist anzugeben, ob nur die seitliche Behinderung, nur die Drehbettung oder beide Wirkungen gleichzeitig berücksichtigt werden sollen.

Die *Seitliche Behinderung* kann durch einen Verband, ein Trapezblech oder beide Einflüsse erfolgen. In der Regel wirkt die seitliche Behinderung in Richtung der Stabachse *y*.

Die *Drehbettung* der Riegel erfolgt entweder durch ein Trapezblech oder durch Pfetten – je nachdem, ob das Dachblech pfettenlos zwischen den Riegeln spannt oder auf Pfetten verlegt ist.

In den Dialogabschnitten *Ermittelte Wegfeder* und *Ermittelte Drehbettung* werden die Konstanten der Federn angezeigt, die das Programm aus den Vorgaben berechnet.

Schubfeld

Weg, und Drahfedern aus dem Schuhfeld	armitteln			~
weg- und Dieniedem aus dem Schübleid	ermittein			^
Aktivieren	Ermittelte Wegfede	r	Ermittelte Drehbettung	
Seitliche Behinderung	Aus Verband:	0.0 [kN/m ²]	Aus Trapezblech: 69.0 [k]	Vm/m]
Aus Verband	Aus Trapezblech:	4357.5 [kN/m ²]	Aus Anschluss: 0.0 [k]	/m/m]
Aus Trapezblech	Gesamt:	4357.5 [kN/m ²]	Aus Profil: 66.3 [k1	/m/m]
✓ Drehbettung			Gesamt: 33.8 [k]	√m/m]
Aus Trapezblech	In Richtung der	⊙y	·	
O Aus Pfetten	Stabachse:	○z		
Schubfeld Verband Trapezblech Pfette	n Profil			
Geometrie				
Schubfeldlänge I-S: 33.000	im] 🐧			
Riegelabstand a: 5.500	[m] 🎝			
Riegellänge I: 12.548	[m]		- Schubfe	d
		Is	1	
			D-HAR	a
		TAR-P		
			a	
D			ОК	Abbrechen

Bild 3.21: Dialog Weg- und Drehfedern aus dem Schubfeld ermitteln, Register Schubfeld

Es ist die Länge des Schubfeldes *I*_S und der Abstand *a* der zu stabilisierenden Riegel anzugeben. Über die Schaltfläche 🛐 lassen sich die Werte auch grafisch durch Anklicken von zwei Knoten im Arbeitsfenster bestimmen.

Verband

Weg- und Drehfedern aus dem Schubfeld	l ermitteln				Х
Aktivieren Settliche Behinderung Aus Verband Aus Trapezblech Drehbettung Aus Trapezblech Aus Pfetten Schukfeld Verband Trapezblech Pfett	Ermittelte Wegfeder Aus Verband: Aus Trapezblech: Gesamt: In Richtung der Stabachse: Z	605.9 [kN/m ²] 0.0 [kN/m ²] 605.9 [kN/m ²]	Ermittelte Drehbettung Aus Trapezblech:	0.0 [kNm/m] 0.0 [kNm/m] [kNm/m] [kNm/m]	
Geometrie Anzahl Verbände m: 2 ↔ Abstand Pfosten b: 3.000 ↔ in Querschnitt Diagonalen Bezeichnung: RD 24 Querschnitts- Räche A-Diag: 4.520 ↔ in Querschnitt Pfosten Bezeichnung: QRO 80x5 EN 102 Querschnitts-Räche A-Pfost: 14.700 ↔ in Material Diagonalen und Pfosten Bezeichnung: Baustahl S 235 Elastizitätsmodul E: 21000.000 ↔ in	n] 😨 🛄 m ²] 10-2:2006 V 😵 🛄 m ²] N/cm ²]	1.	Diagonale Prosten 2. 2. Anz. hier	ahl der Verbände m=2	
2				OK Abbrech	ien

Bild 3.22: Dialog Weg- und Drehfedern aus dem Schubfeld ermitteln, Register Schubfeld

Im Abschnitt *Geometrie* ist die Anzahl der Verbände *m* anzugeben, die die Dachebene stabilisieren. Der Abstand *b* der Verbandspfosten kann direkt eingetragen oder mit der Schaltfläche 👔 im Arbeitsfenster durch Anklicken von zwei Knoten festgelegt werden.

Die Querschnittsflächen der *Diagonalen* und *Pfosten* können eingetragen oder aus den Profilkennwerten bestimmt werden. Die Querschnitte lassen sich über die Listen oder mit 🔊 auch grafisch festlegen. Über die [Bibliothek] besteht eine Zugriffsmöglichkeit auf die Profildatenbank, um einen neuen Querschnitt auszuwählen.

Das voreingestellte *Material* der Diagonalen und Pfosten kann über die Liste oder die [Bibliothek] geändert werden. Es ist auch eine direkte Angabe des E-Moduls möglich.

Trapezblech

Neg- und Drehfedern aus dem Schubfeld	ermitteln			×
Aktivieren Seitliche Behinderung Aus Verband Aus Trapezblech Drehbettung Aus Trapezblech Aus Trapezblech Aus Pfetten	er 0.0 [kH/m ²] 10333.7 [kH/m ²] 10333.7 [kH/m ²] 0 y 2 z	Ermittelte Drehbettun Aus Trapezblech: [Aus Anschluss: [Aus Profil: [Gesamt: [g 26.5 [kNm/m] 9.7 [kNm/m] 66.3 [kNm/m] 6.4 [kNm/m]	
Schubfeld Verband Trapezblech Trapezblech Bezeichnung: FI + 50/250 - 1.00 IF Schubfeld- K-1: 0.160 ♥▶ [m.] Beiwert: K-2: 5.730 ♥▶ [m.] Trägheitsmoment 34.700 ♥▶ [m.] Im.] Blechdicke t: 1.0 ♥▶ [m.] Befestigungsart: ● Jede Rippe befest Ourchlaufwirkung über mindestens 3 Fel Durchlaufwirkung über mindestens 3 Fel Drehbettung aus Anschluss Beiwert 5.200 ♥▶ [k] Emitteln nach: ● DIN 18800, Teil 2, O Lindner/Groeschel	n Profil ischer FI /kN] 2/kN] n ⁴ /m] ngt ppe befestigt der Im/m] GI. (11a) I		FI + 50/250 - 1.00 (b: 1000	0.0 mm) Fische
2				OK Abbrechen

Bild 3.23: Dialog Weg- und Drehfedern aus dem Schubfeld ermitteln, Register Trapezblech

Das *Trapezblech* kann in der [Bibliothek] von Trapezprofiltypen ausgewählt werden (siehe Bild 3.24). Die Schubfeldbeiwerte K_1 und K_2 , das Trägheitsmoment I_{ef} und die Blechdicke *t* werden dann mit den hinterlegten Werten gefüllt. Sie können bei Bedarf manuell angepasst werden.

Gewalzte Profile - Trapezprofile				×
Querschnittstyp	Auswählen		Auswählen	FI + 50/250 - 1.00 Fischer FI (b: 1000.0 mm)
	Reihe	Hersteller/Norm	Querschnitt ^	
1 L ' L		P Fischer FI	FI + 35/207 - 0.63	
	FI	P Fischer FI	FI + 35/207 - 0.75	
	~ HSA +	ArcelorMittal Hairon	FI + 35/207 - 0.88	
		ArcelorMittal Hairon	FI + 35/207 - 1.00	
	~ HSW +	KIN Hoesch E	FI + 35/207 - 1.25	135.0
		KKN Hoesch E	FI + 35/207 - 1.50	54.0
	~ PAB +	> PAB	FI + 40/183 - 0.63	ю, III
		🖂 PAB	FI + 40/183 - 0.75	
Ð	~~ TBS +	Thyssen T	FI + 40/183 - 0.88	250.0
Filter		Thyssen T	FI + 40/183 - 1.00	
I IILCI	~ PS +	う Salzgitter	FI + 40/183 - 1.25	1000.0
Hersteller-/Norm-Gruppe:	PS	今 Salzgitter	FI + 40/183 - 1.50	
Alle 🗸	~ MPB +	MPB MPB	FI + 50/250 - 0.63	
Haustallan Alarma	∽ MPB -	MPB MPB	FI + 50/250 - 0.75	
Hersteller/Norm:	~ PP-Prof +	Laukien	FI + 50/250 - 0.88	z
Alle		Laukien	FI + 50/250 - 1.00	
Ouerschnittsform:	~ GOST H +	GOST H	FI + 50/250 - 1.25	
Alla	GOST H -	GOST H	FI + 50/250 - 1.50	
Alle	~ GOST HC +	GOST HC	FI + 85/280 - 0.75	
Anmerkung:	GOST HC	GOST HC	FI + 85/280 - 0.88	Immil
Alle	GOST C +	对 GOST C	FI + 85/280 - 1.00	
	GOST C	GOST C	FI + 85/280 - 1.25	0 T 🔍
	ThyssenKrupp +	ThyssenKrupp Hoes	FI + 85/280 - 1.50	Matazial
	···· ThyssenKrupp -	ThyssenKrupp Hoes	FI + 100/275 - 0.75	
	Arval +	Arval Arval	FI + 100/275 - 0.88	1 - Baustahl S 235 EN 1993-1-1:2005-05
Inklusive ungültiger	Arval -	Arval Arval	FI + 100/275 - 1.00	LL 🛅 🕾
Favoriten-Gruppe	~ SAB +	SAB	FI + 100/275 - 1.25 🗸	
NE V 🍋 🖾		ERE SAB	h: h [mm]	Et 50/250 1 00 Fierber Et (b) 1000 0 mm)
	~ SAB	SAB Y	o. the final	11 + 30/230 + 1.00 (Histiler + 1 (b. 1000.0 min)
				OK Abbrechen

Bild 3.24: Bibliothek für Trapezprofile

Die Auswahlfelder für die *Befestigungsart* steuern, ob das Trapezblech in jeder oder nur in jeder zweiten Sicke befestigt ist. Diese Vorgabe beeinflusst die Drehbettung (siehe Kapitel 2.4, Seite 21).

Wenn das Trapezblech über mindestens drei Feldern auf den Riegeln verlegt ist, kann die Durchlaufwirkung aktiviert werden. Sie wirkt sich günstig auf die Drehbettung aus.

Im Abschnitt *Drehbettung aus Anschluss* kann der Drehbettungsbeiwert $\bar{c}_{\delta A,k}$ angegeben werden (siehe Kapitel 2.5.1, Seite 22). Über 💽 ist die Tabelle 7 der DIN 18800 Teil 2 [3] zugänglich. Der Beiwert kann dort mit einem Klick in die relevante Zeile ausgewählt und dann mit [OK] in den Ausgangsdialog übernommen werden.

Bei	wert	c-ThA,	k aus Tab	elle 7, DIN	l 18800, Te	eil 2 übern	ehmen				×
	Charakteristische Werte für Anschlusssteifigkeiten von Trapezprofilen bezogen auf eine Gurtbreite b = 100 mm									Hinweis: Selektieren Sie mittels Maus in der Tabelle die gewünschte Zeile und	
z	eile	Trapez positiv	profillage negativ	Schrau Obergurt	ben im	max b _t ³⁾ mm	übernehmen Sie mit [OK] den Beiwert.				
		Positiv	e Belastu	ng (Druck)							
h	1	Х		Х		Х		22	5.2	40	
UD.	2	Х		Х			Х	22	3.1	40	
	3		Х		Х	Х		Ka ²⁾	10.0	40	
	4		Х		Х		Х	Ka ²⁾	5.2	40	
	5		Х	Х		Х		22	3.1	120	
	6		Х	Х			Х	22	2.0	120	
		Sog									
	7	Х		Х		Х		16	2.6	40	
	8	Х		Х			Х	16	1.7	40	
	1) b ₇ Stegabstand 2) K _a Abdeckkappen t ≥ 0.75 mm										
3) b ₁ Breite des angeschlossenen Gurtes des Trapezblechs C-ThAk: 3.1 [kNm/m]											
Ģ	0										OK Abbrechen

Bild 3.25: Dialog Beiwert c-ThA,k aus Tabelle 7, DIN 18800 Teil 2 übernehmen

Der Drehbettungsbeiwert $\overline{c}_{\delta A,k}$ kann auch nach dem günstigeren Verfahren von LINDNER/GROESCHEL [13] ermittelt werden. Die Angaben hierzu sind in einem Dialog vorzunehmen, der über die Schaltfläche wirden ist.

c-Th,A,k nach Lindner/Groeschel [Stahlbau 6/96] erm	nitteln X
Trapezblech Befestigungsbreite b: 2.000 • [m] Postivlage Dicke t: 0.75 mm Negativlage 1.00 mm Auflast Auflast A: 5.350 • [kN/m]	$c_{\theta,A,k} = c_{\sigma,A,k}k_{B}k_{\sigma}k_{A}$ mit $k_{b} = \left(\frac{\text{vorh } b}{100}\right)^{2} \text{ für } \frac{\text{vorh } b}{100} < 1,15$ $k_{b} = 1,15 \left(\frac{\text{vorh } b}{100}\right) \text{ für } 1,15 < \frac{\text{vorh } b}{100} \leq 1,60$
Korrekturfaktoren k-b: 1.840 k-4: 1.000 k-A: 1.696	$k_t = \frac{t}{0.75}$ bei Positivlage $k_t = \left(\frac{t}{0.75}\right)$ bei Positivlage
Beiwert c-Th,A,k quer Beiwert für die Anschlussstefigkeit von Trapezprofilen nach Tabelle 7, DIN 18800, Teil 2 c-Th,A,k quer: 3.100 € [kNm/m]	$k_A = 1,0 + (A - 1,0) 0,16$ bei $t = 0,75$ mm $k_A = 1,0 + (A - 1,0) 0,095$ bei $t = 1,0$ mm t (mm); $A \le 12,0$ (kN/m) ; vorh b (mm)
Resultierender Drehbettungsbeiwert c-Th,Ak: 9.674 [kNm/m]	OK Abbrechen

Bild 3.26: Dialog Beiwert c-ThA,k nach Lindner/Groeschel [Stahlbau 6/96] ermitteln

3 Eingabedaten

Im Abschnitt *Trapezblech* ist die Befestigungsbreite *b* des Trapezblechs auf dem Riegel anzugeben. Ferner sind die Trapezprofillage und Dicke *t* sowie die Auflast *A* als Bemessungswert der Trapezblech-Auflagerkraft festzulegen. Aus diesen Vorgaben werden die *Korrekturfaktoren* k_b, k_t und k_A ermittelt.

Der Beiwert $\overline{c}_{\delta A,k}$ der Drehbettung lässt sich über [] ebenfalls in [3] Tabelle 7 auswählen (siehe Bild 3.25).

Pfetten

Weg- und Drehfedern aus dem Schubfeld e	ermitteln			×
Aktivieren Setliche Behinderung Aus Verband Aus Trapezblech Drehbettung Aus Trapezblech Aus Trapezblech Aus Pfetten	Ermittelte Wegfeder Aus Verband: Aus Trapezblech: Gesamt: In Richtung der Stabachse: Z	303.3 [klV/m ²] 0.0 [klV/m ²] 303.3 [klV/m ²]	Ermittelte Drehbettun Aus Pfetten: [Aus Anschluss: [Aus Profil: [Gesamt: [g 194.4 [kNm/m] 0.0 [kNm/m] 66.3 [kNm/m] 49.5 [kNm/m]
Schubfeld Verband Trapezblech Pfetter Geometrie Abstand Pfetten e: 4.250 € (m) Abstand Pfetten e: 4.250 € (m) Material Bezeichnung: Baustahl S 235 Blastizitätsmodul E: 21000.000 € (kN) Querschnitt Bezeichnung: IPE 140 Euronom 19 Trägheitsmoment I-y: 541.000 € (m) ✓ Durchlaufwirkung der Pfetten über mindestens 3 Felder	Profil	IPE 140 E	uronorm 19-57	······································
D 100				OK Abbrechen

Bild 3.27: Dialog Weg- und Drehfedern aus dem Schubfeld ermitteln, Register Pfetten

Im Abschnitt *Geometrie* ist der Pfettenabstand *e* anzugeben. Mit der Schaltfläche 🚺 kann der Abstand auch im Arbeitsfenster durch Anklicken von zwei Knoten festgelegt werden.



Das voreingestellte *Material* der Pfetten kann über die Liste oder die [Bibliothek] geändert werden. Die Schaltfläche 🛐 ermöglicht es, einen Stab grafisch zu bestimmen, um dessen Material zu übernehmen. Der E-Modul kann auch direkt angegeben werden.

Der Querschnitt der Pfetten kann mit 🚺 im Arbeitsfenster durch Anklicken eines Stabes festgelegt werden. Über die [Bibliothek] besteht eine Zugriffsmöglichkeit auf die Profildatenbank, um einen anderen Pfettenquerschnitt auszuwählen. Dessen Trägheitsmoment *I*_y wird in das Eingabefeld übernommen und kann dort bei Bedarf angepasst werden.

Verlaufen die Pfetten über mindestens drei Felder, kann die *Durchlaufwirkung* durch Anhaken des Kontrollfeldes aktiviert werden.

Profil

Neg- und Drehfedern aus dem Schuhfeld	ermitteln			~		
Weg- und Drentedern aus dem Schubfeld ermitteln						
Aktivieren	Ermittelte Wegfeder		Ermittelte Drehbettun	g		
Seitliche Behinderung	Aus Verband:	303.3 [kN/m ²]	Aus Pfetten:	194.4 [kNm/m]		
Aus Verband	Aus Trapezblech:	0.0 [kN/m ²]	Aus Anschluss:	0.0 [kNm/m]		
Aus Trapezblech	Geeamt:	303.3 [kN/m2]	Aus Profil:	66.3 [kNm/m]		
Drehbettung		obo.o [kinin]	Gesamt:	49.5 kNm/ml		
O Aus Trapezblech	In Richtung der 🔘 v			40.0 [Krain/iii]		
 Aus Pfetten 	Stabachse: Oz					
Schubfeld Verband Trapezblech Pfette	en Profil]				
Berücksichtigen						
Drehbettung aus Profilverformung						
Brafil						
-						
Bezeichnung: IPE 300 (ohne Nom)	✓ 𝔅 	IPE 30	00	And and a second s		
Druckgurtbreite b: 15.00 🖨	• [cm]					
Druckgurtdicke t: 1.07 🖨	Carrie Carl					
Stegdicke s: 0.71 🖨	Second State		•y			
Gutschwedinien-						
Höhe hm: 28.93 🖨	• [cm]					
	₩1		-	50		
±−−−↑ε						
[−] − [−]	→ ← s	h i				
		S. S. Salar		A CONTRACTOR OF		
l ∢ b → l	l ∢ b → l		·			
		<u> </u>				
2 0.00				OK Abbrechen		

Bild 3.28: Dialog Weg- und Drehfedern aus dem Schubfeld ermitteln, Register Profil

Das voreingestellte *Profil* des elastisch gebetteten Stabes kann in der Liste geändert oder über die Schaltfläche Schaltfläche grafisch im Arbeitsfenster festgelegt werden. Alternativ steht die [Bibliothek] zur Verfügung, um ein anderes Profil auszuwählen.

Die Druckgurtbreite *b*, Druckgurtdicke *t*, Stegdicke *s* und Gurtschwerelinienhöhe h_m werden gemäß der Profilauswahl angezeigt. Die Schaltfläche 🔊 ruft die Querschnittsgrafik auf, in der die relevanten Profilteile oder -abstände durch Anklicken festgelegt werden können (siehe Bild 3.15, Seite 38).

Exzentrizität e_y / e_z

In den Spalten F und G der Maske *1.5 Elastische Stabbettungen* (siehe Bild 3.19, Seite 40) können Exzentrizitäten für die seitlichen Lagerungen definiert werden. Eine Stützung am Obergurt wirkt sich anders auf das Stabilitätsverhalten aus als eine Lagerung im Schwerpunkt.

Die Exzentrizitäten beziehen sich auf die lokalen Stabachsen y und z (bzw. u und v bei unsymmetrischen Querschnitten). Die Abstände der Federn vom Querschnittsschwerpunkt lassen sich auch im Dialog *Elastische Stabbettung bearbeiten* anpassen (siehe Bild 3.20, Seite 41).

Über die Schaltfläche ... in der Tabellenzelle bzw. [] im Dialog können die Exzentrizitäten in der Profilgrafik durch Anklicken eines Spannungspunkts festgelegt werden (siehe Bild 3.15, Seite 38).

Kommentar

In der letzten Spalte der Maske 1.5 können benutzerdefinierte Anmerkungen erfolgen, um z. B. die gewählten Randbedingungen zu erläutern.

3.6 Stabendfedern

In Maske 1.6 können die Freiheitsgrade an Knoten ausgewählter Stäbe über Weg-, Dreh- und Wölbfedern eingeschränkt werden. Dadurch lässt sich im Stabsatzmodell beispielsweise die Wölbbehinderung eines Riegels durch einen Stirnplattenanschluss abbilden.



Bild 3.29: Maske 1.6 Stabendfedern

Die hier definierten Randbedingungen sind mit den Knotenlager-Parametern der Maske 1.4 abzugleichen. Bei der Eingabe darauf zu achten, dass keine Doppelgelenke oder dergleichen entstehen.

Im Unterschied zu den Knotenlagern der Maske 1.4 lassen sich auch Exzentrizitäten für die Einzelfedern definieren.

Stabsatz Nr.



िश्व

Es ist anzugeben, für welchen Stabsatz die Federparameter gelten.

Um eine Stabendfeder zu definieren, ist der Cursor in eine freie Zelle dieser Spalte zu setzen. Dann kann die Nummer des Stabsatzes eingetragen oder in der Liste ausgewählt werden. Anschließend sind in der Spalte *Stab* die Stäbe festzulegen, an Enden sich die Federn befinden.

Stab Nr.

Die Stäbe mit Endfedern können einzeln oder als Liste eingetragen bzw. über die Schaltfläche ... (siehe Bild 3.29) im Arbeitsfenster von RFEM/RSTAB grafisch ausgewählt werden.

Stabseite



Nach einem Klick in eine Zelle dieser Spalte erscheint die Schaltfläche 🗾, über die die links dargestellte Liste zugänglich wird. Dort kann ausgewählt werden, an welchem Stabende die Gelenkfeder vorliegt.

Federkonstante C_y / C_z / C_{φ ,x} / C_{ω}

In den Spalten D bis G sind die Weg-, Dreh- und Wölbfederkonstanten für die ausgewählten Stabseiten anzugeben (siehe Kapitel 2.5, Seite 22). Diese Federkonstanten beziehen sich auf die lokalen Stabachsen x, y und z (bzw. u und v bei unsymmetrischen Querschnitten).



Durch Klicken in die Zellen ist es möglich, die Federkonstanten manuell einzutragen oder über die Schaltfläche I anhand der Liste in einem Dialog zu *Definieren*.

Über die Schaltfläche 💽 am unteren Ende der Spalte B lassen sich die Federkonstanten ebenfalls definieren. Es öffnet sich folgender Dialog.



Bild 3.30: Dialog Stabendfeder bearbeiten

Wegfeder

Die Schaltfläche 💽 im Dialogabschnitt *Federkonstanten* (siehe Bild 3.30) ruft einen Dialog auf, in dem die Stützung des Stabendes durch ein anschließendes Bauteil erfasst werden kann. Aus den Geometrieparametern ermittelt das Programm die Konstante der Wegfeder, die am Stabende in Richtung der lokalen y- oder z-Achse des Stabes wirkt.

Wegfeder durch anschließendes Bauteil ermitteln	×
Anschließendes Bauteil Material: Baustahl S 235 Querschnitt: IPE 300 (ohne Norm) Länge L : 3.000 (m) Composition (m)	Träger Länge
Wegfeder C: 376670.0 [kN/m]	OK Akhrochso
	OK Abbrechen

Bild 3.31: Dialog Wegfeder durch anschließendes Bauteil ermitteln

1

Ē.



mit 🔊 im Arbeitsfenster durch Anklicken von zwei Knoten festzulegen. Mit der Schaltfläche [Stabeigenschaften übernehmen] lassen sich Material, Querschnitt und Länge

eines grafisch ausgewählten Stabes in den Dialog übertragen.

Drehfeder

Die Schaltfläche 💽 im Dialogabschnitt *Federkonstanten* (siehe Bild 3.30) ruft einen Dialog auf, in dem die elastische Einspannung am Stabende erfasst werden kann, die aufgrund einer anschließenden Stütze vorliegt. Aus den Geometrieparametern ermittelt das Programm die Konstante der Drehfeder, die am Stabende um die lokale x-Achse des Stabes wirkt.



Bild 3.32: Dialog Wegfeder durch anschließende Stütze ermitteln



Das Material und der Querschnitt des anschließenden Bauteils können über die Liste oder die Material- und Profil-[Bibliothek] ausgewählt werden. Die *Länge L* der Stütze ist einzutragen oder mit [] im Arbeitsfenster durch Anklicken von zwei Knoten festzulegen.



Mit der Schaltfläche [Stabeigenschaften übernehmen] lassen sich Material, Querschnitt und Länge einer grafisch ausgewählten Stütze in den Dialog übertragen.

Die *Lagerungsart der Stütze* um ihre z-Achse beeinflusst auch die Drehfeder C_{$\varphi,x} (siehe Dialoggrafik).$ Neben einer gelenkigen und eingespannten Lagerung kann der Einspanngrad frei zwischen 0 % (gelenkig) und 100 % (eingespannt) definiert werden.</sub>

Wölbfeder

Die Behinderung der Verwölbung erhöht die Torsionssteifigkeit des Trägers. Die Schaltfläche im Dialogabschnitt *Federkonstanten* (siehe Bild 3.30) ruft einen Dialog auf, in dem die Wölbfeder infolge einer Wölbversteifung erfasst werden kann. Aus den Geometrieparametern ermittelt das Programm die Konstante der Wölbfeder, die am Stabende wirksam ist.



Bild 3.33: Dialog Wölbversteifung bearbeiten

Die Wölbfeder kann über eine Stirnplatte, ein U-Profil, einen Winkel, eine angeschlossene Stütze oder einen Trägerüberstand definiert werden.



Der Dialog *Wölbversteifung bearbeiten* ist im Kapitel 3.4 ab Seite 37 beschrieben. Im Kapitel 2.5.3 ab Seite 25 finden Sie die theoretischen Erläuterungen zur Ermittlung der Wölbfedern.

Exzentrizität e_y / e_z

In den Spalten H und I der Maske 1.6 Stabendfedern (siehe Bild 3.29, Seite 48) können Exzentrizitäten für die Federn definiert werden. Sie beziehen sich auf die lokalen Stabachsen y und z (bzw. u und v bei unsymmetrischen Querschnitten) und sind für die Federkonstanten C_y und C – Z relevant. Die Abstände der Federn vom Querschnittsschwerpunkt lassen sich auch im Dialog *Elastische Stabbettung bearbeiten* anpassen (siehe Bild 3.30, Seite 49).

Über die Schaltfläche ... in der Tabellenzelle bzw. [] im Dialog können die Exzentrizitäten in der Profilgrafik durch Anklicken eines Spannungspunkts festgelegt werden (siehe Bild 3.15, Seite 38).

Kommentar

In der letzten Spalte der Maske 1.6 können benutzerdefinierte Anmerkungen erfolgen, um z. B. die Federparameter zu erläutern.

3.7 Stabendgelenke

In Maske 1.7 können Stabendgelenke für bestimmte Stäbe im Stabsatz definiert werden – unabhängig von der Gelenkdefinition in RFEM bzw. RSTAB. Gelenke, die im Hauptprogramm für die Stäbe des Stabsatzes angelegt wurden, sind voreingestellt.



Bild 3.34: Maske 1.7 Stabendgelenke

Stabsatz Nr.



Es ist anzugeben, für welchen Stabsatz die Lagerungsbedingungen gelten.

Um ein Stabendgelenk zu definieren, ist der Cursor in eine freie Zelle dieser Spalte zu setzen. Dann kann die Nummer des Stabsatzes eingetragen oder in der Liste ausgewählt werden. Anschließend sind in der Spalte *Stab* die Stäbe festzulegen, an deren Enden sich die Gelenke befinden.

Stab Nr.

Die Stäbe mit Endgelenken können einzeln eingetragen oder über die Schaltfläche ... (siehe Bild 3.34) im Arbeitsfenster von RFEM/RSTAB grafisch ausgewählt werden.

Stabseite



Nach einem Klick in eine Zelle dieser Spalte erscheint die Schaltfläche Z, über die die links dargestellte Liste zugänglich wird. Dort kann ausgewählt werden, an welchem Stabende das Gelenk vorliegt.

N-/V-Gelenk

In den Spalten D, E und F sind die Gelenkparameter für die ausgewählten Stabseiten anzugeben, die die Übertragung der Normal- und Querkräfte regeln. Die Schnittgrößen sind auf die lokalen Stabachsen x, y und z bezogen.

Die Freiheitsgrade lassen sich durch Anklicken der Kontrollfelder steuern: Ein Häkchen bedeutet, dass die Schnittgröße <u>nicht</u> übertragen wird. Es sind keine Federkonstanten zulässig.

T-/M-Gelenk

In den Spalten G, H und I sind die Gelenkparameter für die ausgewählten Stabseiten anzugeben, die die Übertragung der Torsions- und Biegemomente regeln. Auch diese Schnittgrößen sind auf die lokalen Stabachsen x, y und z bezogen.

Über die Kontrollfelder lassen sich die Freiheitsgrade aktivieren und deaktivieren: Ein Häkchen bedeutet, dass das Moment <u>nicht</u> übertragen wird. Federkonstanten sind nicht zulässig.

Wölbung

Die Spalte J steuert, ob das Wölbbimoment an den ausgewählten Stabseiten übertragen werden kann. Ist das Kontrollfeld angehakt, so liegt ein Gelenk vor: Das Moment wird nicht weitergeleitet.

Über die Schaltfläche 💽 am unteren Ende der Spalte B lassen sich die Gelenkparameter ebenfalls anpassen. Es öffnet sich der Dialog *Stabendgelenk bearbeiten*.

Stabendgelenk bearbeiten	×
Stabendgelenk am Stab Stab Nr.: 14 Axial/Quer-Gelenk N Vy Vz Momentengelenk MT My Wölbkraftgelenk Mω Kommentar	Normal-, Querkraft- und Momentengelenk
\mathfrak{D}	OK Abbrechen

Bild 3.35: Dialog Stabendgelenk bearbeiten

Kommentar

In der letzten Spalte der Maske 1.7 können benutzerdefinierte Anmerkungen erfolgen, um z. B. die Gelenkparameter zu erläutern.

3.8 Belastung

Für die Eingabe der Belastung stehen drei Masken zur Verfügung. Sie können über die Registerreiter am unteren Rand angesteuert werden:

- 2.1 Knotenlasten
- 2.2 Stablasten
- 2.3 Imperfektionen

Im Navigator sind unter der dem Eintrag *Belastung* alle Lastfälle und Lastkombinationen aufgelistet, die in Maske *1.1 Basisangaben* für die Bemessung ausgewählt wurden. Dort ist zunächst der Eintrag per Mausklick festzulegen, dessen Belastungsdaten definiert werden sollen.



Wurden für die Stäbe des Stabsatzes bereits Knoten- und Stablasten in RFEM bzw. RSTAB definiert, so sind diese in den Masken 2.1 Knotenlasten und 2.2 Stablasten voreingestellt. Sie können dort bei Bedarf angepasst oder ergänzt werden. Imperfektionen werden jedoch nicht von RFEM bzw. RSTAB übernommen. Sie müssen in Maske 2.3 Imperfektionen in Abhängigkeit von der Eigenform neu definiert werden.



Anschließende Bauteile

Leiten Bauteile, die nicht zum Stabsatz gehören, Lasten in den Stabsatz ein (z. B. Hallenrahmen mit Kranbahnkonsolen, 3D-Hallen mit Pfettendächern), so werden diese Lasten <u>nicht</u> automatisch aus RFEM/RSTAB übernommen! Diese zusätzlichen Lasten müssen z. B. als Knotenlasten manuell ergänzt werden, damit das Modell des herausgelösten Stabsatzes korrekt abgebildet wird.

3.8.1 Knotenlasten



Die Lasten sind für den Lastfall bzw. die Lastkombination anzugeben, der bzw. die links im Navigator eingestellt ist (siehe Bild oben).

2.1 Knotenlasten, LK1 - Egw+s+wx+p+lmp D G н K nkräfte [kN Knotenmomente [kNm] Bimoment Exzentrizität Stabsatz Knoter Knote Last Nr. Nr Nr. P) Ργ Ρz Мx Μγ Μz M_{ω} [kNm²] ey[cm] ez[cm] Kom 51 2 300 0.000 17.650 13.200 12.700 0.000 0.000 0.000 0.00 -9.50 Pfette -17.300 -15.00 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.00 Kranbahn 10 11 12 13 14 15 16 17 18 19 21 Bearbeiten... Info über Stabzug. M., C_{0,x} Die Knotenlasten beziehen sich auf das globale RFEM-Achsensystem X, Y, Z Knotenlasten Stablasten Imperfektionen

Bild 3.36: Maske 2.1 Knotenlasten



Stabsatz Nr.



Es ist anzugeben, für welchen Stabsatz die Knotenlasten wirksam sind. Alle Knotenlasten, die in RFEM bzw. RSTAB für die im Stabsatz enthaltenen Knoten definiert wurden, sind voreingestellt.

Um eine zusätzliche Knotenlast einzufügen, ist der Cursor in eine freie Zelle dieser Spalte zu setzen. Dann kann die Nummer des Stabsatzes eingetragen oder in der Liste ausgewählt werden. Anschließend sind in der Spalte *Knoten* die belasteten Knoten anzugeben.

Knoten Nr.

Die Knoten, an denen Lasten wirken, können einzeln oder als Liste eingetragen bzw. über die Schaltfläche ... (siehe Bild 3.36) im Arbeitsfenster grafisch festgelegt werden.

Knotenkräfte $P_{\chi} / P_{\gamma} / P_{z}$

In den Spalten C bis E sind die Kräfte anzugeben, die an den ausgewählten Knoten wirken. Damit lassen sich die in den Stabsatz eingeleiteten Schnittgrößen erfassen, die als Normal- und Querkräfte von anschließenden Bauteilen übertragen werden (z. B. Kranbahnkonsolen, Pfetten, Pfosten): Schnittgrößen von Stäben, die nicht Teil des Stabsatzes sind, werden nicht automatisch von RFEM bzw. RSTAB übernommen. Diese Zusatzlasten müssen manuell ergänzt werden.

Die Knotenkräfte dieser Maske sind auf das globale XYZ-Koordinatensystem bezogen. Es kann daher erforderlich sein, die lokalen RFEM/RSTAB-Stabschnittgrößen (xyz-Koordinatensystem) zu transformieren.

Knotenmomente $M_X / M_Y / M_Z$

In den Spalten F bis H können die Torsions- und Biegemomente erfasst werden, die an den ausgewählten Knoten in den Stabsatz eingeleitet werden. Die Momente sind ebenfalls auf das globale XYZ-Achsensystem bezogen.

Bimoment M_{ω}

In dieser Spalte können zusätzlich wirkende Knoten-Wölbbimomente eingetragen werden. RFEM bzw. RSTAB berechnet keine Schnittgrößen infolge Wölbkrafttorsion.

Exzentrizität e_v / e_z

Falls die Last des anschließenden Bauteils exzentrisch am Knoten wirkt, kann in den Spalten J und K der Abstand der Lasteinleitung vom Querschnittsschwerpunkt definiert werden. Die Exzentrizitäten beziehen sich auf die lokalen Stabachsen y und z (bzw. u und v bei unsymmetrischen Querschnitten).



Bei einem Lastangriff am Obergurt ist ein negativer Wert für e_z einzugeben.

Über die Schaltfläche 🗔 in der Tabellenzelle bzw. 🔝 im Dialog *Knotenlast bearbeiten* (siehe Bild 3.37) können die Exzentrizitäten in der Profilgrafik durch Anklicken eines Spannungspunkts festgelegt werden (siehe Bild 3.15, Seite 38).

Kommentar

In der letzten Spalte der Maske 1.8 können benutzerdefinierte Anmerkungen erfolgen, um z. B. die zusätzlich wirkende Knotenlast zu erläutern.

3 Eingabedaten

Bearbeiten...

Über die Schaltfläche [Bearbeiten] unterhalb der Tabelle lassen sich die Angaben zur aktuellen Knotenlast ebenfalls anpassen. Es öffnet sich der Dialog *Knotenlast bearbeiten*.

3

Knotenlast bearbeiten	×
Last an Knoten Knoten Nr.: 13	P _x
Kraft: P_x : 0.000 \downarrow $[d4]$ P_y : 0.000 \downarrow $[d4]$ P_z : 13.200 \downarrow $[d4]$	y y y Py Pz
Moment: M _X : 0.000 ♀ ▶ [d\m] M _Y : -17.300 ♀ ▶ [d\m] M _Z : 0.000 ♀ ▶ [d\m] Wölb- moment M _w : 0.000 ♀ ▶ [k\m²]	M _x y M _y
Exzentrizität	Mz
Schwerpunktabstand ey: -15.00 ♀▶ [cm] ez: 0.00 ♀▶ [cm]	
Kommentar Kranbahn	
	OK Abbrechen

Bild 3.37: Dialog Knotenlast bearbeiten

3.8.2 Stablasten

In Maske 2.2 sind alle Stablasten voreingestellt, die in RFEM bzw. RSTAB für die Stäbe des Stabsatzes definiert wurden. Lasten, die z. B. aus Flächen in den Stabzug eingeleitet werden, können hier als zusätzliche Kräfte oder Momente erfasst werden. Es sind Einzel- und Streckenlasten möglich.

Die Lasten sind für die Lastkonstellation anzugeben, die links im Navigator eingestellt ist.

	A	В	C	D	E	F	G	H		J	K	L	M	N
ast	Bezug			Last-	Last-	Bezugs-		Stablast-Pa	rameter		Abstand	Über ges.	Exzen	trizität
lr.	auf	Nr.	Lastart	Verlauf	Richtung	Länge	p [kN/m]				in %	Länge	ey[cm]	ez [cm]
1	Stäbe	13,14	Kraft	Konstant	Z	Wahre Länge	1.01						0.00	-20.0
2	Stäbe	15	Kraft	Konstant	Z	Wahre Länge	2.02						0.00	-20.0
3	Stäbe	13	Kraft	Trapezförmig	Z	Projektion Z	2.53	2.53	0.00	3.00			0.00	-20.0
4	Stäbe	14	Kraft	Trapezförmig	Z	Projektion Z	2.53	2.53	0.00	3.25			0.00	-20.0
5	Stäbe	15	Kraft	Trapezförmig	Z	Projektion Z	5.06	5.06	0.00	6.25			0.00	-20.0
6	Stäbe	51,52	Moment	Punktuell	Z	Wahre Länge	10.935		0.00					
7	Stäbe	51,52	Kraft	Trapezförmig	Х	Projektion X	1.35	1.35	0.00	3.00			0.00	-20.0
8														
9														
0														
1														
2														
3														
4														
5														
16														
7														
8														
19														
20														
В	earbeiten Z Eigengew berücksicl	icht htigen	o über Stabsa	tz		ey I™I		Ţ						
in	n X: 0.0	00			ez		У							
in	n Z: 1.3	50					e _y , e _z hier negativ							

Bild 3.38: Maske 2.2 Stablasten

3 Eingabedaten

Eigengewicht berücksichtigen				
in X:	0.000			
in Y:	0.000			
in Z:	1.350			

Bei Lasten und Lastkombinationen, für die in RFEM bzw. RSTAB das automatische Eigengewicht aktiviert wurde, ist das Kontrollfeld *Eigengewicht berücksichtigen* im Grafikbereich zugänglich. Es steuert, ob das Eigengewicht der im Stabsatz enthaltenen Stäbe auch in RF-/FE-BGDK angesetzt wird. Beim Anhaken wird der in RFEM/RSTAB definierte Eigengewicht-Faktor unter Berücksichtigung des Lastfall-Faktors fest eingetragen.

Bezug auf

A Bezug auf Stābe ▼ Stābe Stabliste Stabsätze

Über die Liste dieser Zelle ist festzulegen, ob die Last auf einzelne Stäbe, eine Stabliste oder den ganzen Stabsatz wirkt. Die Wirkung dieser Bezugsmöglichkeiten ist im Kapitel 6.2 des RFEM- bzw. RSTAB-Handbuchs beschrieben.

Um eine zusätzliche Stablast einzufügen, ist der Cursor in eine freie Zelle der Spalte zu setzen und der Lastbezug anzugeben. In der nächsten Spalte können dann die Nummern der belasteten Objekte festgelegt werden.

Stab / Stabliste / Stabsatz Nr.

Die Stäbe oder Stabsätze, an denen Lasten wirken, können einzeln oder als Liste eingetragen bzw. über die Schaltfläche (siehe Bild 3.38) im Arbeitsfenster grafisch festgelegt werden.

Lastart

Die Liste enthält die gebräuchlichsten Stablasttypen von RFEM bzw. RSTAB. Sie sind im Kapitel 6.2 des RFEM- bzw. RSTAB-Handbuchs beschrieben.

Die derzeitige Version von RF-/FE-BGDK unterstützt nur die Lastarten Kraft und Moment.

Lastverlauf

Für Kräfte und Momente stehen die links in der Liste gezeigten Lastanordnungen (derzeit noch mit Ausnahme des parabelförmigen Verlaufs) zur Verfügung. Damit lassen sich verschiedene Einzelund Streckenlasten abbilden.

Die Lastverläufe sind im Kapitel 6.2 des RFEM- bzw. RSTAB-Handbuchs beschrieben.

Lastrichtung

Die Kraft oder das Einzelmoment kann in Richtung der globalen Achsen X, Y und Z oder der lokalen Stabachsen x, y und z (bzw. u und v bei unsymmetrischen Querschnitten) wirksam sein. Die Lastbezugsachsen sind im Kapitel 6.2 des RFEM- bzw. RSTAB-Handbuchs beschrieben.

Für die Analyse in RF-/FE-BGDK spielt es keine Rolle, ob eine Last lokal oder gleichwertig global definiert ist.

Bezugslänge

Der Lasteintrag kann auf die gesamte oder wahre Stab- bzw. Stabsatzlänge bzw. auf die Projektion des Stabes oder Stabsatzes in eine der Richtungen des globalen Koordinatensystems bezogen werden.

Stablast-Parameter P / M / p / p₁ / p₂ / n / A / B

In den Spalten G bis J werden die Lastgrößen der Kräfte P und p, Momente M und m sowie weitere Parameter verwaltet. Die Eingabefelder sind je nach den zuvor aktivierten Einträgen zugänglich und entsprechend beschriftet.

Der Parameter *n* bezeichnet die Anzahl der Einzellasten, *A* und *B* beschreiben die Abstände der Last vom Stab- bzw. Stabsatzanfang.

Kraft 🚬
<u>(raft</u>
Moment
Gleichmäßige <u>T</u> emperatur
Jngleichmäßige Temperatur
-Änderung
<u>/</u> ersetzung
Krümmung
Anfangsvorspannung

	Punktuell
Π	P <u>u</u> nktuell 냥
ļ	nxP
Ì	2×2
;	2× <u>P</u>
ļ	Konstant
	Trapezförmig
1	<u>√</u> iereckförmig
I	Parabolisch

Z
x - Lokalhst͡x (1)
y - Lokal in y (<u>2</u>)
z - Lokal in z <u>(3</u>)
u - Lokal in Hauptachse
v - Lokal in Hauptachse
⊻ - Global in X
Y - Global in Y
<u>Z</u> - Global in Z



Abstand in %

Ist das Kontrollfeld in Spalte K angehakt, können die Abstände von Einzel- oder Trapezlasten relativ zur Stab- bzw. Stabsatzlänge definiert werden.

Über gesamte Länge

Das Kontrollfeld in Spalte L kann nur bei trapezförmigen Lasten aktiviert werden. Es bewirkt, dass die linear veränderliche Last vom Anfang des Stabes bzw. Stabsatzes bis zum Ende angeordnet wird. Die Spalten I und J sind dann nicht zugänglich.

Exzentrizität e_y / e_z

In den Spalten M und N können Exzentrizitäten für den Ansatzpunkt der Last definiert werden. Die Ausmitten beziehen sich auf die lokalen Stabachsen y und z.

Sowohl globale als auch lokale Streckenlasten werden im Schwerpunkt des Querschnitts angesetzt. Über die Exzentrizität e_v kann eine planmäßige Torsion erfasst werden.



In vielen Fällen wirkt die Stablast nicht in Höhe des Schwerpunkts, sondern an der Profiloberseite. Diese Exzentrizität kann in Spalte N definiert werden. Beim Lastangriff am Obergurt ist ein negativer Wert für *e*_z einzugeben.

Über die Schaltfläche III in der Tabellenzelle bzw. 🚺 im Dialog *Stablast bearbeiten* (siehe Bild 3.39) können die Exzentrizitäten in der Profilgrafik durch Anklicken eines Spannungspunkts festgelegt werden (siehe Bild 3.15, Seite 38).

Bearbeiten...

Die Parameter der aktuellen Stablast lassen sich auch über die Schaltfläche [Bearbeiten] anpassen, die sich unterhalb der Tabelle befindet. Es erscheint der aus RFEM bzw. RSTAB bekannte Dialog *Stablast bearbeiten*.



Bild 3.39: Dialog Stablast bearbeiten

3.8.3 Imperfektionen



RF-/FE-BGDK benutzt keine Ersatzlasten, sondern führt eine eigene Berechnung der Eigenformen durch. Deshalb müssen Imperfektionen in Maske 2.3 gesondert definiert werden. Die geometrischen Ersatzlasten der Imperfektionslastfälle von RFEM bzw. RSTAB werden nicht berücksichtigt!

Nach EN 1993-1-1 [1] und DIN 18800 Teil 2 [3] sind die Imperfektionen entsprechend der Verformungsfigur anzusetzen, die zum niedrigsten bzw. maßgebenden Knickeigenwert gehört. In Maske 2.3 können die relevanten Eigenformen und Stichmaße festgelegt werden.

Die Lasten sind für den Lastfall bzw. die Lastkombination anzugeben, der bzw. die links im Navigator eingestellt ist.



Bild 3.40: Maske 2.3 Imperfektionen

Stabsatz Nr.



Es ist anzugeben, für welchen Stabsatz die Imperfektionen wirksam sind.

Um eine neue Imperfektion zu definieren, ist der Cursor in eine freie Zelle dieser Spalte zu setzen. Dann kann die Nummer des Stabsatzes eingetragen oder in der Liste ausgewählt werden.

Eigenform Nr.

In Spalte B kann die Nummer der maßgebenden Eigenform eingetragen oder in der Liste ausgewählt werden. Es ist die erste Eigenform voreingestellt, die meist ausschlaggebend ist.

Imperfektion wählen

Da auch eine höhere Eigenform für das Biegedrillknicken maßgebend sein kann, müssen verschiedene Eigenformen untersucht werden. Die Eigenformen lassen sich über die Schaltfläche [Imperfektion wählen] grafisch im RFEM/RSTAB-Arbeitsfenster überprüfen (siehe Bild 3.41) und auch von dort in Maske 2.3 übernehmen. Hierzu führt RF-/FE-BGDK vor der eigentlichen Berechnung eine Eigenwertanalyse durch.

2 3 Eingabedaten Imperfektion Nr. 2 RF-FE-BGDK FA1 - Biegedrillknicknachweis mittels FEM Panel jekt-Navigator - Zeiger Imperfektion Modell Nr. 2 [·] - 🗹 🌠 Ergebniswerte - 🗹 🌠 Kopfzeile-Informatior 5.497 Max/Min-Info 4.997 4,498 🔳 🋜 Stäbe 3.998 3.498 2.998 2.499 Contraction Contraction Contraction 1.999 Content of the second of 1.499 Projekt-Navigator - Ergebnisse 0.999 0.500 📖 🗭 Hilfsobiekte 0 🗂 Nr. 1 0.000 Allgemein Image: Nr. 2 Max O T Nr. 3 5.497 🖩 🗐 💓 Farben in Rendering nach 🔲 🔟 Renderina O 🗂 Nr. 4 Min 0.000 🔿 🗂 Nr. 5 🔲 🐁 Zusatzmodule 🔿 🗂 Nr. 6 RF-FE-BGDK 😡 Daten 🛛 🖀 Zeigen 🔏 Ansichten 🛭 🗢 Ergebniss 🔿 🗂 Nr. 7 🔿 🗂 Nr. 8 Zeigen-Navigator: 🔿 🗂 Nr. 9 O 🗊 Nr. 10 Rendering der Imperfektion Q 1 🔽 Daten 🖀 Zeigen 🔏 Ansichten 🐤 Ergebnisse

Max Imperfektion Nr. 2: 5.497, Min Imperfektion Nr. 2: 0.000 -

Bild 3.41: Grafische Kontrolle der Imperfektionen im RFEM-Arbeitsfenster

Details...

Stichmaß ermitteln...

Die Anzahl der angezeigten Eigenformen wird im Dialog *Details* verwaltet (siehe Kapitel 4.1, Seite 62), der über die Schaltfläche [Details] zugänglich ist. Es sind zehn Imperfektionsfiguren voreingestellt. Der Dialog *Details* ermöglicht es auch, die Eigenformen ohne Berücksichtigung von Dreh- und Schubfeldbettung zu berechnen.

Stichmaß

In Spalte C ist das Stichmaß der Imperfektion in [cm] anzugeben. Über die Schaltfläche [Stichmaß ermitteln] lässt sich dieser Wert in einem Dialog aus den Geometrie- und Normvorgaben ermitteln.

Das Stichmaß kann anhand der Vorverdrehung oder der Vorkrümmung berechnet werden. Die Vorgabe im Abschnitt *Berechnung des Stichmaßes* wirkt sich auf das Aussehen des Dialogs aus.

Vorverdrehung



Bild 3.42: Dialog Imperfektion, Stichmaß ermitteln über Vorverdrehung

Diese Methode zur Ermittlung des Stichmaßes empfiehlt sich bei verschieblichen Systemen. Die *Bezugslänge L* des maßgebenden Stabes bzw. Stabsatzes ist einzutragen oder mit 3 im Arbeitsfenster durch Anklicken von zwei Knoten festzulegen. Bei einem Rahmen ist die Bezugslänge in der Regel die Länge des Stiels. Mit der Stablänge werden dann der Reduktionsfaktor r_1 und das Stichmaß *s* bestimmt.

Die Anzahl der Stiele n wird zur Berechnung des Reduktionsfaktors r_2 benötigt. Dabei ist zu beachten, dass nach [3] Element (205) nur diejenigen Stiele berücksichtigt werden dürfen, die mindestens 25 % der Normalkraft des höchstbelasteten Stiels aufweisen.

Beim *Nachweisverfahren Elastisch-Elastisch* dürfen die Imperfektionen nach [3] Element (201) auf $\frac{2}{3}$ der Werte abgemindert werden.

Vorkrümmung



Bild 3.43: Dialog Imperfektion, Stichmaß ermitteln über Vorkrümmung

Diese Methode zur Ermittlung des Stichmaßes empfiehlt sich bei unverschieblichen Systemen. Die *Bezugslänge L* des maßgebenden Stabes bzw. Stabsatzes ist einzutragen oder mit 🔝 im Arbeitsfenster durch Anklicken von zwei Knoten festzulegen.



Die *Knickspannungslinie* des Querschnitts ist gemäß [3] Tabelle 5 festzulegen. Bei Profilen der Bibliothek ist die Knicklinie KL_z voreingestellt. Sie kann ggf. über die Liste geändert werden.

Beim *Nachweisverfahren Elastisch-Elastisch* ist gemäß [3] Element (201) eine $\frac{2}{3}$ -Abminderung des Stichmaßes möglich. Zusätzlich kann nach [3] Element (202) die Vorkrümmung auf 0,5·w₀ reduziert werden.

Imperfektionen kopieren / Werte zuordnen



Unten in Maske 2.3 stehen die Schaltflächen [Imperfektionen in alle LF/LK kopieren] und [Stichmaß allen Stabsätzen zuordnen] zur Verfügung (siehe Bild 3.40, Seite 59). Damit können die aktuellen Imperfektionen für alle nachzuweisenden Lastkonstellationen übertragen bzw. das Stichmaß der aktuellen Zeile allen Stabsätzen zugewiesen werden.

4 Berechnung

4.1 Detaileinstellungen

Details...

Vor dem Start der Berechnung sollten die Bemessungsdetails überprüft werden. Der entsprechende Dialog ist in jeder Maske des Zusatzmoduls über die Schaltfläche [Details] zugänglich.

Details	×			
Berechnungs-Einstellungen Schubsteifigkeit (Querschnittsflächen Ay, Az) der Stäbe aktivieren Angestrebte Länge eines - FE-Elementes: 0.500 € [m] - Vouten-Elementes: 0.250 € [m] Anzahl der Imperfektionsfiguren 10 €	Iterationsangaben Maximale Anzahl der Gleichgewichtsiterationen: 100 - Berechnungstheorie O Theorie I. Ordnung (geometrisch linear) Theorie II. Ordnung, Imperfektion berücksichtigt			
Berechnung der Imperfektionsfiguren ohne Dreh- und Schubfeldbettung Imperfektionskomponenten global: Komponenten für Normierung der Eigenform lokal:	 durch zusätzliche Kräfte in Verzerrungstensor III. Ordnung (große Verformungen) nach Newton-Raphson 			
Teilsicherheitsbeiwert	Stabilitätsnachweis mit Schnittgrößen nach Th. II. Ordnung			
☑ Reduzierung der Steifigkeit durch Teilsicherheitsbeiwert γM	y _{M1} für die Ermittlung der Querschnittsbeanspruchbarkeit verwenden γ _{M1} : 1.100 ↓			
2	OK Abbrechen			

Bild 4.1: Dialog Details

Berechnungseinstellungen

Die Berücksichtigung der *Schubsteifigkeit* führt zu einem Verformungszuwachs infolge der Querkräfte. Die Schubverformung spielt bei Walz- und Schweißprofilen meist eine untergeordnete Rolle, kann aber für die Berechnung der Gesamtverformungen berücksichtigt werden.

Es empfiehlt sich, die Angestrebte Länge der finiten Elemente an die Abmessungen des Stabsatzes anzupassen. Bei kurzen Stabsätzen beispielsweise ist die FE-Länge entsprechend zu reduzieren, damit eine ausreichende Anzahl an finiten Elementen erzeugt wird. Für Voutenstäbe besteht eine separate Verdichtungsmöglichkeit, um die Querschnittsänderungen durch eine geeignete Diskretisierung zu erfassen.

Die Anzahl der Imperfektionsfiguren wirkt sich auf die Eigenwerte aus, die nach der vorgeschalteten Eigenwertanalyse in Maske 2.3 Imperfektionen zur Auswahl stehen (siehe Bild 3.40, Seite 59).

Imperfektion wählen

Wenn die Berechnung der Imperfektionsfiguren ohne Dreh- und Schubfeldbettung erfolgt, so stellen die Eigenformen, die in Maske 2.3 über die Schaltfläche [Imperfektion wählen] ermittelt werden, die "reinen" Eigenformen dar: Sie ergeben sich ohne Berücksichtigung der verschiedenen Wegund Drehbettungskoeffizienten infolge von Stabilisierungen.



In der Auswahlliste der Imperfektionskomponenten global kann festgelegt werden, welche Verschiebungs- oder Verdrehungskomponenten bei der Ermittlung der Eigenform (Imperfektion) berücksichtigt werden sollen. Damit ist es z. B. möglich, eine Torsionsimperfektion anzusetzen.



Imperfektionen werden affin zur gewählten Eigenform generiert und in der Berechnung der verformten Struktur berücksichtigt (geometrisch nichtlinear). Die ausgewählten *Komponenten für Normierung der Eigenform lokal* werden für die angesetzte Imperfektion berücksichtigt.

Teilsicherheitsbeiwert

Ist das Kontrollfeld in diesem Abschnitt angehakt, so werden die Steifigkeiten E · I bzw. E · A durch den Material-Teilsicherheitsbeiwert γ_M dividiert. Dieser Beiwert kann in RFEM bzw. RSTAB für jedes Material separat festgelegt werden.

Iterationsangaben

Der kritische Lastfaktor wird iterativ ermittelt. Im Eingabefeld dieses Abschnitts kann die höchstmögliche Anzahl an Rechendurchläufen festgelegt werden.

Berechnungstheorie

Dieser Abschnitt legt den Berechnungsansatz fest. Es ist die Berechnung nach Theorie II. Ordnung voreingestellt.

Erfolgt die Analyse nach *Theorie I. Ordnung*, so führt RF-/FE-BGDK eine lineare Berechnung ohne Berücksichtigung von Imperfektionen durch.

Bei der nichtlinearen Berechnung nach *Theorie II. Ordnung* wird das Gleichgewicht am verformten System ermittelt. Dabei werden die Annahmen der Elastizitätstheorie I. Ordnung mit folgenden Ergänzungen beibehalten:

- Es treten keine plastischen Verformungen auf.
- Die äußeren Kräfte bleiben richtungstreu.
- Bei Stäben mit nicht konstanter Längskraft wird zur Ermittlung der Stabkennzahl ε der Mittelwert der Normalkraft N angesetzt.

Die *Theorie III. Ordnung* ("Theorie großer Verformungen", "Seiltheorie") berücksichtigt in der Analyse der Schnittkräfte Longitudinal- und Transversalkräfte. Es wird das Verfahren nach NEWTON-RAPH-SON verwendet, wobei das nichtlineare Gleichungssystem numerisch über iterative Näherungen mit Tangenten gelöst wird.

Nach jedem Iterationsschritt wird die Gesamtverformung des Modells korrigiert sowie die Steifigkeitsmatrix und rechte Seite des Gleichungssystems für das verformte Modells gebildet. Die rechte Seite beinhaltet dabei die äußeren Lasten und die Schnittgrößen der verformten Stäbe (also den kompletten Gleichgewichtsvektor). Die Schnittgrößen werden von den verformten Stabachsensystemen transformiert. Wirkt auf einen Stab eine global definierte Last, so behält sie ihre Richtung bei, wenn sich die Stabachse verformt. Eine lokal definierte Stablast wird ebenfalls "konservativ" behandelt: Sie wirkt mit konstanter Größe und konstanter Lastrichtung wie auf das unverformte System – unabhängig von der Verformung.

Stabilitätsnachweis mit Schnittgrößen nach Th. II. Ordnung

Werden die Stabilitätsnachweise nicht mit dem Ersatzstabverfahren z. B. nach [1] Abschnitt 6.3, sondern mit den Schnittgrößen nach Theorie II. Ordnung geführt, kann über dieses Kontrollfeld gesteuert werden, ob der Beiwert γ_{M1} (anstelle γ_{M0}) für die Querschnittsnachweise benutzt wird.

4.2 Start der Berechnung



In jeder Eingabemaske des Moduls RF-/FE-BGDK kann die [Berechnung] über die gleichnamige Schaltfläche gestartet werden.

RF-/FE-BGDK führt eine eigenständige Analyse am herausgelösten Modell durch. Daher spielt es keine Rolle, ob die Schnittgrößen der nachzuweisenden Lastfälle und Lastkombinationen bereits in RFEM bzw. RSTAB berechnet sind.

Die RF-/FE-BGDK-Berechnung lässt sich auch in der Oberfläche von RFEM bzw. RSTAB starten: Im Dialog Zu berechnen (Menü Berechnung \rightarrow Zu berechnen) sind die Bemessungsfälle der Zusatzmodule wie Lastfälle oder Lastkombinationen aufgelistet.

berechnen					
.astfälle / Kor	nbinationen / Modulfälle Ergebnistabellen				
Nicht berech	nete			Zur Berechnu	ung ausgewählt
Nr.	Bezeichnung	-		Nr.	Bezeichnung
G LF1	Eigengewicht	_		FA1	RF-FE-BGDK - Rahmen außen/innen
Qs LF2	Schnee				
Qs LF3	Schnee 1/2 + 1				
Qs LF4	Schnee 1 + 1/2				
Qw LF5	Wind, voll abhebend, x				
Qw LF6	Wind, x				
Qw LF7	Wind, voll abhebend, -x				
Qw LF8	Wind, -x				
Qw LF9	Wind, voll abhebend, y				
Dw LF10	Wind, y				
Qw LF11	Wind, voll abhebend, -y				
Qw LF12	Wind, -y	=			
mp LF13	Imperfektionen in x				
mp LF14	Imperfektionen in -x				
mp LF15	Imperfektionen in y				
Imp LF16	Imperfektionen in -y				
GZT EK1	GZT (STR/GEO) - Ständig / vorübergehend - Gl. 6.10				
FA1	RF-STAHL EC3 - Bemessung nach Eurocode 3				
FA2	RF-FE-BGDK - Stütze				
			l.		
			1		1
Alle	•	9	J		
					OK Abbrech

Bild 4.2: Dialog Zu berechnen

	Ale
	Alle
LF	Lastfälle
LK	Lastkombinationen
EK	Ergebniskombinationen
	Zusatzmodule

Falls die RF-/FE-BGDK-Fälle in der Liste Nicht berechnete fehlen, ist die Selektion am Ende der Liste auf Alle oder Zusatzmodule zu ändern.

Mit der Schaltfläche \varkappa werden die selektierten RF-/FE-BGDK-Fälle in die rechte Liste übergeben. [OK] startet dann die Berechnung.

Ein Bemessungsfall kann auch über die Liste der Symbolleiste direkt berechnet werden: Stellen Sie den RF-/FE-BGDK-Fall ein und klicken dann die Schaltfläche [Ergebnisse ein/aus] an.

Extra	s <u>T</u> abelle	<u>Optionen</u>	<u>Z</u> usatzmodule	<u>F</u> enster	<u>H</u> ilfe
<u>°</u> 3	RF-FE-BGDK	FA2 - Stütze	Ŧ	۵ ک	😤 🎬 👰 🚝 🖬 🕼 📾 🛤 🗄 🗱 🖉 🚇 🖉
9	2-1 🕽	- 🔧 🏂 🏂	1 🔁 🖏 - 🕴	a 🔍 Q	🗞 🗊 🗗 Ergebnisse anzeigen 🎦 🕞 🧐 - 🗄 177 🖘 🚣

Bild 4.3: Direkte Berechnung eines RF-FE-BGDK-Bemessungsfalls in RFEM

Der Ablauf der Bemessung kann anschließend in einem Dialog verfolgt werden.



•

Falls der belegte Speicher permanent anwächst und die Berechnung lange dauert, kann sich im Zuge der Iterationen keine Konvergenz einstellen: Das herausgelöste Stabsatzmodell ist instabil! Oft lässt sich das Problem durch eine Anpassung der Lagerbedingungen beheben.



5 Ergebnisse

Nach der erfolgreichen Berechnung erscheint die Maske 3.1 Spannungen querschnittsweise. Wenn nur die Maske 3.8 Kritische Lastfaktoren angezeigt wird, ist das Stabsatzmodell instabil: Der kritische Lastfaktor ist kleiner als 1.



Bild 5.1: Ergebnismaske mit Spannungen in Tabelle und Querschnittsgrafik

Die Spannungen sind in den Ergebnismasken 3.1 bis 3.4 nach verschiedenen Kriterien sortiert.

Die Masken 3.5 und 3.6 listen die Schnittgrößen und Verformungen der Stabsätze auf. In Maske 3.7 werden die Lagerkräfte ausgegeben.



Die letzte Maske 3.8 gibt Aufschluss über die kritischen Lastfaktoren. Hier sollte überprüft werden, ob alle kritischen Lastfaktoren größer oder gleich 1 sind: Nur dann ist die Stabilität des Systems gewährleistet!



Jede Maske lässt sich durch Anklicken des Eintrags im Navigator direkt ansteuern. Mit den links dargestellten Schaltflächen wird die vorherige bzw. nächste Maske eingestellt. Das Blättern durch die Masken ist auch mit den Funktionstasten [F2] und [F3] möglich.



[OK] sichert die Ergebnisse. RF-/FE-BGDK wird beendet und es erfolgt die Rückkehr in das Hauptprogramm.

Dieses Kapitel stellt die Ergebnismasken der Reihe nach vor. Die Auswertung und Überprüfung der Ergebnisse ist im Kapitel 6 ab Seite 75 beschrieben.



5.1 Spannungen querschnittsweise

In dieser Maske werden für alle untersuchten Querschnitte die größten Spannungsausnutzungen ausgewiesen, die sich aus den Lasten der maßgebenden Lastfälle und Lastkombinationen ergeben.

	B	C	D	E	F	G	Н	ICU IPE 360 + IPE 360-329.3 DIN 1025-5:1994 +
	Stab	Stelle	Sp	Last-	Spannung	[kN/cm ²]	Aus-	Sigma
Spannungsart	Nr.	x [m]	Punkt	fall	vorh	grenz	nutzung	Stab Nr. 27, x: 0.000 [m]
Querschnitt Nr	. 1 - IPE 500 DI	N 1025-5:1994						
Sigma	33	6.000	5	LK9	-13.31	21.82	0.610	
Tau	33	6.000	13	LK9	0.90	12.60	0.071	
Sigma-v	33	6.000	3	LK9	13.31	21.82	0.610	9.96
								9/03
Querschnitt Nr	. 2 - ICU IPE 360) + IPE 360-30.7	7 DIN	1025-5:1994 +	DIN 1025-5:199	4		
Sigma	29	3.824	5	LK9	-10.01	21.82	0.459	1 2 3 4 5
Tau	31	3.059	13	LK9	2.10	12.60	0.167	transferration of
Sigma-v	31	3.059	3	LK9	10.01	21.82	0.459	
Querschnitt Nr	. 3-2 - ICU IPE 3	60 + IPE 360-32	29.3 [IN 1025-5:199	4 + DIN 1025-5:1	1994 - ICU IPE 360	+ IPE 360-30.7	
Sigma	27	0.000	20	LK9	-10.81	21.82	0.495	
Tau	27	1.794	13	LK9	2.04	12.60	0.162	
Sigma-v	27	0.000	18	LK9	10.82	21.82	0.496	
Querschnitt Nr	. 2-3 - ICU IPE 3	60 + IPE 360-30).7 DI	N 1025-5:1994	+ DIN 1025-5:19	94 - ICU IPE 360	+ IPE 360-329.3	
Sigma	32	1.794	20	LK9	-11.11	21.82	0.509	7 8 9 10
Tau	32	0.000	13	LK9	2.05	12.60	0.163	-0.00
				1.100	11.10	21.02		
Sigma-v	32	1.794	18	LK9	II.IZ	21.02	0.510	
Sigma-v	32	1.794	18	LK9	11.12	21.02	0.510	
Sigma-v Querschnitt Nr	32 . 6 - IPE 300 DI	1.794 N 1025-5:1994	18	LK9	11.12	21.02	0.510	
Sigma-v Querschnitt Nr Sigma	32 6 - IPE 300 DI 5	1.794 N 1025-5:1994 4.844	18	LK9 LK9	-21.06	21.82	0.510	
Sigma-v Querschnitt Nr Sigma Tau	32 - 6 - IPE 300 DI 5 5	1.794 N 1025-5:1994 4.844 4.844	18 10 13	LK9 LK9 LK9	-21.06 1.93	21.82	0.510	
Sigma-v Querschnitt Nr Sigma Tau Sigma-v	32 6 - IPE 300 DI 5 5 5	1.794 IN 1025-5:1994 4.844 4.844 4.844	18 10 13 8	LK9 LK9 LK9 LK9	-21.06 1.93 21.08	21.82 21.82 12.60 21.82	0.510 0.965 0.153 0.966	
Sigma-v Querschnitt Nr Sigma Tau Sigma-v	32 6 - IPE 300 DI 5 5 5 5	1.794 N 1025-5:1994 4.844 4.844 4.844	18 10 13 8	LK9 LK9 LK9 LK9	-21.06 1.93 21.08	21.82 21.82 12.60 21.82	0.965 0.153 0.966	
Sigma-v Querschnitt Nr Sigma Tau Sigma-v	32 - 6 - IPE 300 I DI 5 5 5 5	1.794 IN 1025-5:1994 4.844 4.844 4.844	18 10 13 8	LK9 LK9 LK9 LK9	-21.06 1.93 21.08	21.82 12.60 21.82	0.510 0.965 0.153 0.966	16 17 18 20
Sigma-v Querschnitt Nr Sigma Tau Sigma-v	32 - 6 - IPE 300 I DI 5 5 5 5	1.794 IN 1025-5:1994 4.844 4.844 4.844	18 10 13 8	LK9 LK9 LK9 LK9	-21.06 1.93 21.08	21.82 21.82 12.60 21.82	0.965 0.965 0.153 0.966	16 17 18 20
Sigma-v Querschnitt Nr Sigma Tau Sigma-v	32 . 6 - IPE 300 I DI 5 5 5 5	1.794 IN 1025-5:1994 4.844 4.844 4.844 4.844	18 10 13 8	LK9 LK9 LK9 LK9	-21.06 1.93 21.08	21.82 21.82 12.60 21.82	0.510 0.965 0.153 0.966	16 17 18 20
Sigma-v Querschnitt Nr Sigma Tau Sigma-v	32 - 6 - IPE 300 I DI 5 5 5 5	1.794 N 1025-5:1994 4.844 4.844 4.844 4.844	18 10 13 8	LK9 LK9 LK9 LK9	-21.06 1.93 21.08	21.82 21.82 12.60 21.82	0.510	16 17 18 20 -5,89 2
Sigma-v Querschnitt Nr Sigma Tau Sigma-v	32 5 5 5 5 5 5 5 5 5 5 5 5 5	1.794 N 1025-5:1994 4.844 4.844 4.844	18 10 13 8	LK9 LK9 LK9 LK9	-21.06 1.93 21.08	21.82 12.60 21.82	0.510 0.965 0.153 0.966	18 11 18 20 -10 81
Sigma-v Querschnitt Nr Sigma Tau Sigma-v	32 5 5 5 5	1.794 N 1025-5:1994 4.844 4.844 4.844 4.844	10 13 8	LK9 LK9 LK9 LK9	-21.06 1.93 21.08	21.82 21.82 12.60 21.82	0.510 0.965 0.153 0.966	16 17 18 20 -10.81
Sigma-v Querschnitt Nr Sigma Tau Sigma-v	32 - 6 - IPE 300 I DI 5 5 5 5	1.794 N 1025-5:1994 4.844 4.844 4.844 4.844	10 13 8	LK9 LK9 LK9 LK9	-21.06 1.93 21.08	21.82 12.60 21.82	0.510 0.965 0.153 0.966	16 19 18 20 -10.81
Sigma-v Querschnitt Nr Sigma Tau Sigma-v	32 5 5 5 5	1.794 IN 1025-5:1994 4.844 4.844 4.844	10 13 8	LK9 LK9 LK9 LK9	-21.06 1.93 21.08	21.82 12.60 21.82	0.510 0.965 0.153 0.966	18 18 20 -10.81 kN/cm ² (20)
Sigma-v Querschnitt Nr Sigma Tau Sigma-v	32 6 - IPE 300 I DI 5 5 5 5	1.794 IN 1025-5:1994 4.844 4.844 4.844	10 13 8	LK9 LK9 LK9 LK9	-21.06 1.93 21.08	21.82 12.60 21.82	0.510 0.965 0.153 0.966	Min: -10.81 kN/cm ² (20) Max: 9.96 kN/cm ² (5)

Bild 5.2: Maske 3.1 Spannungen querschnittsweise

Die Auflistung erfolgt nach Querschnitten geordnet. Liegt eine Voute vor, so werden beide Querschnittsbezeichnungen angegeben.

Spannungsart

RF-/FE-BGDK untersucht folgende Spannungsarten:

- Normalspannungen σ
- Schubspannungen τ
- Vergleichsspannungen σ_v

Die Normalspannung *Sigma* ermittelt sich aus den Spannungsanteilen der Normalkraft N, der Biegemomente M_v und M_z sowie des Wölbbimoments M_ω (siehe Gleichung 2.5, Seite 17).

Die Schubspannung *Tau* wird aus den Querkräften V_y und V_z sowie den primären und sekundären Torsionsmomenten M_{x,p} und M_{x,s} bestimmt (siehe Gleichung 2.6, Seite 17).

Die Vergleichsspannung *Sigma-v* ermittelt sich aus den Anteilen der Normalspannung σ und der Schubspannung τ (siehe Gleichung 2.7, Seite 18).

Stab Nr.

Es wird jeweils die Nummer des Stabes angegeben, der die höchste Spannungsausnutzung aufweist.

Stelle x

An dieser x-Stelle des Stabes liegt jeweils die maximale Ausnutzung vor. Für die tabellarische Ausgabe werden folgende Stabstellen *x* verwertet:

- Anfangs- und Endknoten
- FE-Teilung gemäß Vorgabe im Dialog Details (siehe Kapitel 4.1, Seite 62)
- Extremwerte der Spannungen

Die Stab- und FE-Teilungen von RFEM bzw. RSTAB sind für RF-/FE-BGDK ohne Bedeutung.

Sp.-Punkt

Die Bemessung erfolgt an sogenannten *Spannungspunkten* des Querschnitts. Diese Stellen sind durch Schwerpunktabstände, statische Momente und Dicken der Querschnittsteile definiert, die eine Bemessung nach Gleichung 2.5 und Gleichung 2.6 ermöglichen.

Alle Standardprofile der Bibliothek sowie die DUENQ-Querschnitte sind mit Spannungspunkten an den bemessungsrelevanten Profilstellen versehen. Bei eigendefinierten Querschnitten müssen die Spannungspunkte manuell definiert werden, um die Spannungsanalyse zu ermöglichen.



In der Profilgrafik der Maske werden die Spannungspunkte mit ihren Nummern angezeigt. Der aktuelle Spannungspunkt (d. h. der Spannungspunkt der Zeile, in der sich der Cursor befindet) ist rot gekennzeichnet.



Über die [Info]-Schaltfläche können die Kennwerte der Spannungspunkte kontrolliert werden (siehe Kapitel 6.1, Seite 77).



Es werden die Normal- und Schubspannungen an jedem einzelnen Spannungspunkt ermittelt. Für die Vergleichsspannungen müssen die Spannungsanteile berücksichtigt werden, die an den gleichen Spannungspunkten vorliegen. Daher ist es meist nicht korrekt, die in Maske 2.1 ausgewiesen Maximalspannungen σ und τ zu überlagern: Diese treten in der Regel an unterschiedlichen Spannungspunkten auf. Die spezifischen Ergebnisse können in Maske 3.4 Spannungen spannungspunktweise eingesehen und ausgewertet werden (siehe Kapitel 5.4, Seite 69).

Lastfall

Es werden die Nummern der Lastfälle und Lastkombinationen angeben, deren Lasten zu den maximalen Ausnutzungen führen

Spannung vorh

In Spalte F werden die Extremwerte der vorhandenen Spannungen ausgegeben, die gemäß Gleichung 2.5, Gleichung 2.6 und Gleichung 2.7 (siehe Seite 17 und Seite 18) ermittelt wurden.

Spannung grenz

Hier finden sich die Grenzspannungen der Maske 1.2 wieder (siehe Kapitel 3.2, Seite 30. Im Einzelnen handelt es sich um folgende Beanspruchbarkeiten:

- Grenznormalspannung σ als die zulässige Spannung für die Beanspruchung infolge Normalkraft, Biegung und Wölbung
- Grenzschubspannung au als die zulässige Schubspannung infolge Querkraft und Torsion
- Grenzvergleichsspannung σ_v als die zulässige Vergleichsspannung für die gleichzeitige Wirkung von Normal- und Schubspannungen



Ausnutzung



In der letzten Spalte wird der Quotient aus vorhandener Spannung und Grenzspannung angegeben. Wird die Grenzspannung eingehalten, so ist die Ausnutzung kleiner oder gleich 1 und der Spannungsnachweis gilt als erfüllt.

Die Länge des farbigen Balkens stellt die jeweilige Ausnutzung in grafischer Form dar.

5.2 Spannungen stabsatzweise



Bild 5.3: Maske 3.2 Spannungen stabsatzweise

Diese Maske listet die größten Ausnutzungen der Normal-, Schub- und Vergleichsspannungen nach Stabsätzen geordnet auf.

5.3 Nachweise x-stellenweise

	В	С	D	E	F	G	-	ICU IPE 360 + IPE 360-180 DIN 1025-5:1994 +
	x-Stelle	Sp	Last-	Spannung	[kN/cm ²]	Aus-		Sigma
Spannungsart	: [m]	Punkt	fall	vorh	grenz	nutzung		Stab Nr. 32, x: 0.897 [m]
Stabsatz Nr. 2	2, Stab Nr. 32: Quers	chnitt	Nr. 2 - ICU IPE 360	+ IPE 360-30.7 D	IN 1025-5:1994 + E	IN 1025-5:1994,		
Sigma	0.673	1	LK9	10.52	21.82	0.482		
Tau	0.673	13	LK9	1.85	12.60	0.147	1	
Sigma-v	0.673	3	LK9	10.54	21.82	0.483		
								10.53
Stabsatz Nr. 2	2, Stab Nr. 32: Quers	chnitt	Nr. 2 - ICU IPE 360) + IPE 360-30.7 D	IN 1025-5:1994 + E	IN 1025-5:1994,		9.35
Sigma	0.897	1	LK9	10.53	21.82	0.483		
Tau	0.897	13	LK9	1.77	12.60	0.141		1 2 3 4 5
Sigma-v	0.897	3	LK9	10.55	21.82	0.483		pund punn
Stabsatz Nr. 2	2, Stab Nr. 32: Quers	chnitt	Nr. 2 - ICU IPE 360	+ IPE 360-30.7 D	IN 1025-5:1994 + D	IN 1025-5:1994,		
Sigma	1.121	16	LK9	-10.58	21.82	0.485		
Tau	1.121	13	LK9	1.70	12.60	0.135		
Sigma-v	1.121	18	LK9	10.59	21.82	0.485		
Stabsatz Nr. 2	2, Stab Nr. 32: Quers	chnitt	Nr. 2 - ICU IPE 360) + IPE 360-30.7 D	IN 1025-5:1994 + D	IN 1025-5:1994,		
Sigma	1.346	16	LK9	-10.81	21.82	0.495		
Tau	1.346	13	LK9	1.64	12.60	0.130		
Sigma-v	1.346	18	LK9	10.82	21.82	0.496		6 7 ² 15 9 / 10
								-3.34
Stabsatz Nr. 2	2, Stab Nr. 32: Quers	chnitt	Nr. 2 - ICU IPE 360) + IPE 360-30.7 D	IN 1025-5:1994 + E	IN 1025-5:1994,		
Sigma	1.570	16	LK9	-10.98	21.82	0.503		
Tau	1.570	12	LK9	1.58	12.60	0.125		
Sigma-v	1.570	18	LK9	10.99	21.82	0.504		
olgina v			-					10 11 1819 20
oigina V	2, Stab Nr. 32: Quers	chnitt	Nr. 2 - ICU IPE 360	+ IPE 360-30.7 D	IN 1025-5:1994 + D	IN 1025-5:1994,		-9 09 Z
Stabsatz Nr. 2		16	LK9	-11.11	21.82	0.509		
Stabsatz Nr. 2 Sigma	1.794							-10.27
Stabsatz Nr. 2 Sigma Tau	1.794	12	LK9	1.52	12.60	0.120		
Stabsatz Nr. 2 Sigma Tau Sigma-v	1.794 1.794 1.794	12 18	LK9 LK9	1.52 11.12	12.60 21.82	0.120		
Stabsatz Nr. 2 Sigma Tau Sigma-v	1.794 1.794 1.794	12 18	LK9 LK9	1.52 11.12	12.60 21.82	0.120		
Stabsatz Nr. 2 Sigma Tau Sigma-v Stabsatz Nr. 2	1.794 1.794 1.794 2, Stab Nr. 33: Quers	12 18 chnitt	LK9 LK9 Nr. 1 - IPE 500 DI	1.52 11.12 N 1025-5:1994, x: (12.60 21.82	0.120		
Stabsatz Nr. 2 Sigma Tau Sigma-v Stabsatz Nr. 2 Sigma	1.794 1.794 1.794 2, Stab Nr. 33: Quers 0.000	12 18 chnitt	LK9 LK9 Nr. 1 - IPE 500 DI LK9	1.52 11.12 N 1025-5:1994, x: (-0.91	12.60 21.82 0.00 m 21.82	0.120		
Stabsatz Nr. 2 Sigma Tau Sigma-v Stabsatz Nr. 2 Sigma Tau	1.794 1.794 1.794 2. Stab Nr. 33: Quers 0.000 0.000	12 18 chnitt 1 13	LK9 LK9 Nr. 1 - IPE 500 DI LK9 LK9	1.52 11.12 N 1025-5:1994, x: (-0.91 0.90	12.60 21.82 0.00 m 21.82 12.60	0.120		Min: -10.27 kM/cm ² (20)
Stabsatz Nr. 2 Sigma Tau Sigma-v Stabsatz Nr. 2 Sigma Tau Sigma-v	1.794 1.794 1.794 2, Stab Nr. 33: Quers 0.000 0.000 0.000	12 18 chnitt 1 13 13	LK9 LK9 Nr. 1 - IPE 500 DI LK9 LK9 LK9	1.52 11.12 N 1025-5:1994, x: (-0.91 0.90 1.80	12.60 21.82 0.00 m 21.82 12.60 21.82	0.120 0.510 0.042 0.071 0.083	Ŧ	Min: -10.27 kN/cm ² (20) Max: 10.53 kN/cm ² (5)
Stabsatz Nr. 2 Sigma Tau Sigma-v Stabsatz Nr. 2 Sigma Tau Sigma-v	1.794 1.794 1.794 2. Stab Nr. 33: Quers 0.000 0.000 0.000	12 18 chnitt 13 13	LK9 LK9 Nr. 1 - IPE 500 DI LK9 LK9 LK9	1.52 11.12 N 1025-5:1994, x: (-0.91 0.90 1.80	12.60 21.82 0.00 m 21.82 12.60 21.82	0.120 0.510 0.042 0.071 0.083	T T	Min: -10.27 kN/cm ² (20) Max: 10.53 kN/cm ² (5) GT (%) Sax

Bild 5.4: Maske 3.3 Nachweise x-stellenweise

Diese Maske listet die Spannungen auf, die an den FE-Teilungspunkten gemäß Vorgabe im Dialog *Details* (siehe Seite 62) auftreten. Die Spalten sind im Kapitel 5.1 erläutert.

5.4 Spannungen spannungspunktweise

.4 Spannunge	n spannungspun	ktweis	e					
A	В	C	D	E	F	G		ICU IPE 360 + IPE 360-105 35 I DIN 1025-5:1994 + DIN 102
	x-Stelle	Sp	Last-	Spannung	[kN/cm ²]	Aus-	1	Tau
Spannungsart	[m]	Punkt	fall	vorh	grenz	nutzung		Stab Nr. 27, x: 1.346 [m]
Stabsatz Nr. 2	, Stab Nr. 27: Quen	schnitt	Nr. 3 - ICU IPE 360	+ IPE 360-329.3 I	DIN 1025-5:1994 +	DIN 1025-5:1994,		
Sigma	1.346	13	LK9	-0.53	21.82	0.024		
Tau	1.346	13	LK9	1.91	12.60	0.151		
Sigma-v	1.346	13	LK9	3.34	21.82	0.153		1.42
								0.29 0.30
Stabsatz Nr. 2	, Stab Nr. 27: Quen	schnitt	Nr. 3 - ICU IPE 360	+ IPE 360-329.3 I	DIN 1025-5:1994 +	DIN 1025-5:1994,		
Sigma	1.346	14	LK9	-4.68	21.82	0.214		
Tau	1.346	14	LK9	1.32	12.60	0.105		
Sigma-v	1.346	14	LK9	5.21	21.82	0.239		
Stabsatz Nr. 2	, Stab Nr. 27: Quen	schnitt	Nr. 3 - ICU IPE 360) + IPE 360-329.3 I	DIN 1025-5:1994 +	DIN 1025-5:1994,		8
Sigma	1.346	15	LK9	-7.72	21.82	0.354		
Tau	1.346	15	LK9	1.13	12.60	0.090		1.91
Sigma-v	1.346	15	LK9	7.97	21.82	0.365		
Stabsatz Nr. 2	, Stab Nr. 27: Quen	schnitt	Nr. 3 - ICU IPE 360) + IPE 360-329.3 I	DIN 1025-5:1994 +	DIN 1025-5:1994,		1.86
Sigma	1.346	16	LK9	-8.98	21.82	0.411		13 У
Tau	1.346	16	LK77	0.00	12.60	0.000		1.32
Sigma-v	1.346	16	LK9	8.98	21.82	0.411		
								016
Stabsatz Nr. 2	, Stab Nr. 27: Quen	schnitt	Nr. 3 - ICU IPE 360) + IPE 360-329.3 I	DIN 1025-5:1994 +	DIN 1025-5:1994,		6 7 3 1.93 10
Sigma	1.346	17	LK9	-8.98	21.82	0.411		87
Tau	1.346	17	LK9	0.24	12.60	0.019		
Sigma-v	1.346	17	LK9	8.99	21.82	0.412		0.33
01 L L N 0	01 N 07 C	1		IDE 200 200 211		DIN 1005 5 1001		16 17 18 19 20
Stabsatz Nr. 2	, Stab Nr. 27: Quen	schnitt	Nr. 3 - ICU IPE 360	1+IPE 360-329.3	JIN 1025-5:1994 +	DIN 1025-5:1994,		+
Sigma	1.346	18	LK9	-8.98	21.82	0.411		Z
Tau	1.346	10	LK9	0.33	12.60	0.026		
Sigma-v	1.346	18	LK9	8.99	21.82	0.412		
Chalk and a Nix 2	Out No. 27, Out				DIN 1025 5-1004 -	DIN 1005 5-1004		
Stabsatz INF. 2	, Stab IVF. 27: QUER 1 346		INF. 3 - ICU IPE 36L	1 + IFE 300-329.3 1	21.02	0.411		
Julia	1.346	10	LK9	-6.56	21.82	0.411		
Sigmo V	1.340	10	LKS	0.23	21.00	0.018	-	Min: 0.00 kN/cm ² (20)
Sigilia-v	1.346	13	LNJ	6.98	21.82	0.412		Max: 1.91 kN/cm ⁴ (13)
Ma	x: 0.966	< 1	۲	0	r 🚰	j 🐴 🐧 🖣	۲	🚝 🖆 🔛 🛛 🚺 🎞 🖾

Bild 5.5: Maske 3.4 Spannungen spannungspunktweise

Die Auflistung der Spannungen erfolgt für jeden Stab nach x-Stelle und Spannungspunkt geordnet.

Die Bemessung erfolgt an sogenannten *Spannungspunkten* des Querschnitts. Diese Stellen sind durch Schwerpunktabstände, statische Momente und Dicken der Querschnittsteile definiert, die eine Bemessung nach Gleichung 2.5 und Gleichung 2.6 ermöglichen.

Im Kapitel 5.1 sind die einzelnen Spalten der Maske erläutert.

5.5 Schnittgrößen

A	B	C	D	E	F	G	H I		J	K
x-Stelle	Last-	1	fräfte [kN]		M	omente [kNm]		Mom	en te [k Nm ² , k Nr	n]
[m]	fall	N	V-y	V-z	M-T	M-y	M-z	M-Om	M-Tpri	M-Tsek
satz Nr. 1, Sta	b Nr. 1						I			
0.000	LK9	-65.41	0.26	-20.46	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0
0.000	LK77	-42.25	5.00	-19.18	-0.11	0.00	0.00	0.00	-0.06	-0.0
0.500	LK9	-63.41	0.25	-20.46	0.00	-10.36	0.00	0.00	0.00	0.0
0.5001	LK77	-40.27	4.21	-18.00	-0.11	-9.45	-2.21	-0.02	-0.06	-0.0
0.500 r	LK77	-40.27	4.21	-18.00	-0.11	-9.45	-2.21	-0.02	-0.06	-0.0
1.000	LK9	-61.42	0.24	-20.46	0.00	-20.72	0.00	0.00	0.00	0.0
1.0001	LK77	-38.30	3.41	-16.82	-0.10	-18.31	-4.03	-0.05	-0.06	-0.0
1.000 r	LK77	-38.30	3.41	-16.82	-0.10	-18.31	-4.03	-0.05	-0.06	-0.0
1.500	LK9	-59.43	0.22	-20.46	0.00	-31.07	0.00	0.00	0.00	0.0
1.5001	LK77	-36.32	2.61	-15.63	-0.09	-26.57	-5.45	-0.07	-0.05	-0.0
1.500 r	LK77	-36.32	2.61	-15.63	-0.09	-26.57	-5.45	-0.07	-0.05	-0.0
2.000	LK9	-57.44	0.21	-20.47	0.00	-41.41	0.00	0.00	0.00	0.0
2.0001	LK77	-34.35	1.80	-14.44	-0.07	-34.25	-6.46	-0.09	-0.04	-0.0
2.000 r	LK77	-34.35	1.80	-14.44	-0.07	-34.25	-6.46	-0.09	-0.04	-0.0
2.500	LK9	-55.44	0.18	-20.47	0.00	-51.74	0.00	0.00	0.00	0.0
2.5001	LK77	-32.38	1.00	-13.25	-0.04	-41.32	-7.06	-0.11	-0.02	-0.0
2.500 r	LK77	-32.38	1.00	-13.25	-0.04	-41.32	-7.06	-0.11	-0.02	-0.0
3.000	LK9	-53.45	0.16	-20.47	0.00	-62.06	0.00	0.00	0.00	0.0
3.0001	LK77	-30.40	0.19	-12.06	0.00	-47.81	-7.26	-0.11	-0.01	0.0
3.000 r	LK77	-30.40	0.19	-12.06	0.00	-47.81	-7.26	-0.11	-0.01	0.0
3.500	LK9	-51.46	0.14	-20.47	0.00	-72.36	0.00	0.00	0.00	0.0
3.5001	LK77	-28.43	-0.62	-10.88	0.04	-53.70	-7.03	-0.10	0.01	0.0
3.500 r	LK77	-28.43	-0.62	-10.88	0.04	-53.70	-7.03	-0.10	0.01	0.0
4.000	LK9	-49.46	0.11	-20.47	0.00	-82.66	0.00	0.00	0.00	0.0
4.0001	LK77	-26.45	-1.43	-9.70	0.08	-59.00	-6.40	-0.08	0.02	0.0
4.000 r	LK77	-26.45	-1.43	-9.70	0.08	-59.00	-6.40	-0.08	0.02	0.0
4.500	LK9	-47.47	0.08	-20.47	0.00	-92.94	0.00	0.00	0.00	0.0
4.5001	LK77	-24.46	-2.25	-8.53	0.13	-63.70	-5.36	-0.04	0.03	0.0
4.500 r	LK77	-24.46	-2.25	-8.53	0.13	-63.70	-5.36	-0.04	0.03	0.0
5.000	LK9	-45.48	0.06	-20.47	0.00	-103.20	0.00	0.00	0.00	0.0
5.0001	LK77	-22.47	-3.06	-7.36	0.16	-67.81	-3.91	0.01	0.03	0.1
5.000 r	LK77	-22.47	-3.06	-7.36	0.16	-67.81	-3.91	0.01	0.03	0.1
5.500	LK9	-43.49	0.03	-20.47	0.00	-113.50	0.00	0.00	0.00	0.0

Bild 5.6: Maske 3.5 Schnittgrößen

Diese Maske weist für jeden Stab die Schnittgrößen aus, die bei allen untersuchten Lastfällen und Lastkombinationen an den FE-Teilungspunkten vorliegen.

x-Stelle

Für die tabellarische Ausgabe werden folgende Stabstellen x verwendet:

- Anfangs- und Endknoten
- FE-Teilung gemäß Vorgabe im Dialog Details (siehe Kapitel 4.1, Seite 62)

Bei Unstetigkeiten im Schnittkraftverlauf sind die Schnittufer mit dem Zusatz / (links) bzw. r (rechts) gekennzeichnet.

Lastfall

In dieser Spalte sind die Nummern der untersuchten Lastfälle und Lastkombinationen angegeben.

Kräfte / Momente

Die Schnittgrößen bedeuten im Einzelnen:

Ν	Normalkraft
V _y	Querkraft in Richtung der lokalen Stabachse y (bzw. u)
Vz	Querkraft in Richtung der lokalen Stabachse z (bzw. v)
M _T	Torsionsmoment
M _y	Biegemoment um die lokale Stabachse y (bzw. u)
Mz	Biegemoment um die lokale Stabachse z (bzw. v)
M_ω	Wölbbimoment
M _{Tpri}	Primäres Torsionsmoment (Saint-Venantsche Torsion)
M _{Tsek}	Sekundäres Torsionsmoment (Wölbkrafttorsion)

Tabelle 5.1: Schnittgrößen



Es empfiehlt sich, diese Schnittgrößen mit den Schnittkraftverläufen zu vergleichen, die in RFEM bzw. RSTAB für die jeweiligen Lastfälle und -kombinationen vorliegen. So kann überprüft werden, ob die Randbedingungen der aus dem System herausgelösten Stabsätze korrekt erfasst sind (Knotenlager, Gelenke, Lasten und Imperfektionen).

5.6 Verformungen

A	B	C	D	E	F	G	H	1
x-Stelle	Last-	Ver	schiebungen [mm]		Ver	drehungen [mrad]		Wölbung
[m]	fall	ux	UY	uz	φχ	ΦY	φz	ω [1/mm]
satz Nr. 1, Stab Nr.	. 1							
0.000	LK9	0.00	0.00	0.00	0.000	4.024	0.000	0.0
0.000	LK77	0.00	0.00	0.00	3.543	8.097	0.000	0.0
0.500	LK9	2.01	0.00	0.01	0.000	3.995	0.000	0.0
0.500	LK77	4.04	1.75	0.01	3.404	8.071	0.473	0.0
1.000	LK9	-3.99	0.00	0.03	0.000	3.911	0.000	0.0
1.000	LK77	-8.06	3.36	0.02	3.018	7.995	0.921	0.0
1.500	LK9	5.91	0.00	0.04	0.000	3.770	0.000	0.0
1.500	LK77	-12.03	4.73	0.03	2.434	7.873	1.316	0.0
2.000	LK9	7.75	0.00	0.06	0.000	3.573	0.000	0.0
2.000	LK77	-15.93	5.77	0.03	1.701	7.708	1.634	0.0
2.500	LK9	-9.47	0.00	0.07	0.000	3.320	0.000	0.0
2.500	LK77	-19.73	6.42	0.04	0.870	7.502	1.854	0.0
3.000	LK9	-11.06	0.00	0.08	0.000	3.011	0.000	0.0
3.000	LK77	-23.42	6.63	0.05	-0.011	7.260	1.962	0.0
3.500	LK9	-12.47	0.00	0.09	0.000	2.646	0.000	0.0
3.500	LK77	-26.99	6.41	0.06	-0.889	6.983	1.953	0.0
4.000	LK9	-13.69	0.00	0.10	0.000	2.225	0.000	0.0
4.000	LK77	-30.40	5.75	0.06	-1.715	6.677	1.836	0.0
4.500	LK9	-14.69	0.00	0.11	0.000	1.748	0.000	0.0
4.500	LK77	-33.66	4.71	0.07	-2.439	6.343	1.635	0.0
5.000	LK9	-15.43	0.00	0.13	0.000	1.215	0.000	0.0
5.000	LK77	-36.74	3.34	0.07	-3.011	5.986	1.392	0.0
5.500	LK9	-15.90	0.00	0.14	0.000	0.626	0.000	0.0
5.500	LK77	-39.64	1.73	0.08	-3.381	5.608	1.164	0.0
6.000	LK9	-16.05	0.00	0.14	0.000	-0.018	0.000	0.0
6.000	LK77	-42.35	0.00	0.08	-3.502	5.212	1.029	0.0
satz Nr. 1, Stab Nr.	.2							
0.000	LK9	-16.05	0.00	0.15	0.000	-0.019	0.000	0.0
0.000	LK77	-42.61	0.08	-1.22	-3.496	5.212	1.028	0.0
0.484	LK9	-15.90	0.00	0.94	0.000	-3.226	0.000	0.0
0.484	LK77	-43.01	0.20	-3.21	-3.009	3.209	0.782	0.0
0.969	LK9	-15.48	0.00	3.14	0.000	-5.923	0.000	0.0
0.969	LK77	-43.23	0.26	-4.30	-2.112	1.442	0.491	0.0

Bild 5.7: Maske 3.6 Verformungen

Es werden für jeden Stab die Verformungen angezeigt, die bei den bemessenen Lastfällen und Lastkombinationen an den FE-Teilungspunkten vorliegen. Die Verformungen sind auf den Schwerpunkt des Querschnitts bezogen: RF-/FE-BGDK ermittelt <u>keine</u> lokalen Profilverformungen.


Die Ausgabe erfolgt nach x-Stellen geordnet (Anfangs- und Endknoten, FE-Teilungspunkte).

Lastfall

In dieser Spalte sind die Nummern der untersuchten Lastfälle und Lastkombinationen angegeben.

Verschiebungen / Verdrehungen / Verwölbung

Die Verformungen bedeuten im Einzelnen:

u _X	Verschiebung in Richtung der globalen X-Achse
u _Y	Verschiebung in Richtung der globalen Y-Achse
u _Z	Verschiebung in Richtung der globalen Z-Achse
φ_{X}	Verdrehung um die globale X-Achse
φ_{Y}	Verdrehung um die globale Y-Achse
φ_{Z}	Verdrehung um die globale Z-Achse
ω	Verwölbung

Tabelle 5.2: Verformungen

5.7 Lagerkräfte

3.7 Lagerkräfte

A	B	C	D	E	F	G	H	
Knoten	Last-		Kräfte [kN]			Momente [kNm	n, kNm²]	
Nr.	fall	Px	Py	Pz	Mx	MY	Mz	Mω
absatz Nr. 1								
1	LK21	2.85	-4.22	9.73	-4.23	-2.85	0.01	0.0
1	LK23	4.75	-7.03	9.74	-7.05	-4.75	0.02	0.0
2	LK21	2.48	-4.24	17.60	4.25	-5.34	0.00	0.0
2	LK23	4.14	-7.06	13.19	7.04	1.15	0.02	0.0
3	LK21	-0.56	0.01	16.64	-0.08	-0.48	0.00	0.0
3	LK23	-0.93	0.00	8.41	0.00	-0.38	0.00	0.0
4	LK21	0.09	0.00	16.31	-0.02	0.34	0.05	0.0
4	LK23	0.14	0.00	7.85	0.00	0.57	0.00	0.0
5	LK21	0.61	-0.01	16.39	0.06	0.33	0.00	0.0
5	LK23	1.01	0.00	7.99	0.00	0.13	0.00	0.0
6	LK21	-1.03	-2.28	20.23	2.25	7.05	0.00	0.0
6	LK23	-1.72	-3.80	15.99	3.78	1.71	-0.01	0.0
7	LK21	-1.34	-2.27	12.10	-2.27	1.34	0.00	0.0
7	LK23	-2.24	-3.78	12.10	-3.79	2.24	-0.01	0.0
absatz Nr. 2								
29	LK21	11.39	-0.01	17.66	0.00	-11.39	-0.02	0.0
29	LK23	18.98	0.00	17.67	0.00	-18.99	0.00	0.0
30	LK21	0.57	-0.30	85.70	-1.07	-131.65	-0.61	0.0
30	LK23	10.07	0.00	46.73	0.00	-47.34	0.00	0.0
32	LK21	0.00	0.55	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0
32	LK23	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0
33	LK21	0.95	-0.01	114.55	0.18	3.76	0.57	0.0
33	LK23	1.58	0.00	52.78	0.00	6.27	0.00	0.0
34	LK21	0.00	-0.52	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0
34	LK23	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0
36	LK21	4.79	0.28	88.56	0.89	138.37	-0.56	0.0
36	LK23	-1.14	0.00	51.50	0.00	58.56	0.00	0.0
37	LK21	-5.38	0.00	17.66	0.00	5.38	-0.01	0.0
37	LK23	-8.96	0.00	17.66	0.00	8.97	0.00	0.0
absatz Nr. 3								
59	LK21	0.20	11.93	46.41	0.00	0.00	0.44	0.0
59	LK23	0.00	19.90	46.41	0.00	0.00	0.00	0.0
64	LK21	-0.20	21.33	0.00	33.63	-1.27	0.00	0.0

Bild 5.8: Maske 3.7 Lagerkräfte

In Maske 3.7 werden die Lagerkräfte ausgegeben, die an den einzelnen Knotenlagern vorliegen. Es handelt sich dabei um die Kräfte und Momente, die in die Lager eingeleitet werden. Die Werte stellen also vorzeichenmäßig <u>nicht</u> die Reaktionskräfte vonseiten der Lager dar.

Knoten Nr.

Es sind die Nummern aller Knoten aufgelistet, denen in Maske *1.4 Knotenlager* Lagereigenschaften zugewiesen wurden (siehe Kapitel 3.4, Seite 35).

Lastfall

In dieser Spalte sind die Nummern der untersuchten Lastfälle und Lastkombinationen angegeben.

Kräfte / Momente

Die Lagerkräfte bedeuten im Einzelnen:

P _X	Lagerkraft in Richtung der globalen X-Achse
P _Y	Lagerkraft in Richtung der globalen Y-Achse
Pz	Lagerkraft in Richtung der globalen Z-Achse
M _X	Lagermoment um die globale X-Achse
M _Y	Lagermoment um die globale Y-Achse
Mz	Lagermoment um die globale Z-Achse
M_ω	Wölbbimoment am Lager

Tabelle 5.3: Lagerkräfte und -momente

5.8 Kritische Lastfaktoren

	B	C	D	E
Stabsatz	Last-	Kritischer	Anzahl	
Nr.	fall	Lastfaktor	Iterationen	Grund für Ende der Berechnung
1	LK21	8.2800	5	
1	LK23	9.2083	5	
2	LK21	2.9844	6	
2	LK23	4.0484	5	
3	LK21	1.1414	3	Konstruktion ist nicht stabil. Berechnung hat nicht konvergiert &max <e. (niter="3," [m,="" displerror="2.26341" forceerror="2.4</td" rad],=""></e.>
3	LK23	0.6798	2	Konstruktion ist nicht stabil. Lastfaktor: 0,00 < 0.68 < 1,00
5	LK21	0.0000	1	Konstruktion ist nicht stabil. Lastfaktor: 0,00 < 0.00 < 1,00
5	LK23	0.0000	1	Konstruktion ist nicht stabil. Lastfaktor: 0,00 < 0.00 < 1,00

Bild 5.9: Maske 3.8 Kritische Lastfaktoren zur Ermittlung von N-ki bzw. M-ki

Die letzte Ergebnismaske ermöglicht es, das Stabilitätsverhalten der Stabsätze zu beurteilen: Es werden die kritischen Lastfaktoren ausgegeben, die für die bemessenen Lastfälle und Lastkombinationen vorliegen.



Stabsatz Nr.

Die Ausgabe der kritischen Lastfaktoren erfolgt nach Stabsätzen geordnet.

Lastfall

In dieser Spalte werden die Nummern der Lastfälle und Lastkombinationen angegeben, deren Lasten zu den jeweiligen kritischen Lastfaktoren führen.

Kritischer Lastfaktor

Ein kritischer Lastfaktor von z. B. 8,28 (siehe Bild 5.9) für die LK21 bedeutet, dass die Belastung dieser Lastkombination um den Faktor 8,28 gesteigert werden muss, damit das System instabil wird. Dabei wird von einem elastischen Verhalten des Werkstoffs ausgegangen.



Liegt ein kritischer Lastfaktor kleiner als 1 vor, so bedeutet dies, dass das System schon vor dem Erreichen der Bemessungslast instabil wird. Nach der Berechnung muss also neben der Spannungsausnutzung (siehe Maske 3.1) auch überprüft werden, ob alle kritischen Lastfaktoren größer oder gleich 1 sind.

Falls RF-/FE-BGDK im Zuge der Iterationen einen kritischen Lastfaktor von 0,00 ermittelt, kann keine Konvergenz erreicht werden: Es liegt eine generelle Instabilität vor. In diesem Fall sollten die Lager- und Gelenkdefinitionen in den Masken 1.4 und 1.7 überprüft werden. Das aus dem RFEM/RSTAB-Modell herausgelöste System ist mit hoher Wahrscheinlichkeit kinematisch.

Anzahl Iterationen

Es wird die Anzahl der Iterationen angezeigt, die jeweils zum Erreichen der Instabilität benötigt wurde.

Grund für Ende der Berechnung

Die Kommentare lassen Rückschlüsse auf das Stabilitätsverhalten der einzelnen Stabsätze zu.

Details..

Im Dialog Details können die Iterationsparameter beeinflusst werden (siehe Bild 4.1, Seite 62).

6 Ergebnisauswertung

Für die Auswertung der Ergebnisse sind auch die Schaltflächen am Ende der Tabelle hilfreich.

6

8.1 Spannunge	n querschnitts	weise						
A	В	С		E	F	G	Н	IPE 240
	Stab	Stelle	Sp	Last-	Spannung	[kN/cm ²]	Aus-	Sigma
Spannungsart	Nr.	x [m]	Punkt	fall	vorh	grenz	nutzung	Stab Nr. 1, x: 3.000 [m]
Querschnitt Nr	. 1 - IPE 240							
Sigma	1	3.000	5	LK23	-22.27	21.36	1.042	
Tau	26	6.000	13	LK23	2.21	12.33	0.179	
Sigma-v	1	3.000	5	LK23	22.27	21.36	1.042	
Querschnitt Nr	: 2 - ICU IPE 36	0 + IPE 360-HM	IN Eu	ronorm 19-57 ·	+ Euronorm 19-57			21.51
Sigma	30	0.000	1	LK21	19.45	21.36	0.911	
Tau	29	5.099	13	LK21	2.82	12.33	0.229	6.00
Sigma-v	30	0.000	1	LK21	19.45	21.36	0.911	1 2 2 4 5
								VIIIII V0.33
Querschnitt Nr	: 3-2 - ICU IPE 3	360 + IPE 360-H	MAX	Euronorm 19-5	7 + Euronorm 19-5	57 - ICU IPE 360	+ IPE 360-HMIN	6.98
Sigma	27	1.794	1	LK21	-5.04	21.36	0.236	
Tau	27	1.256	13	LK21	1.73	12.33	0.140	22 27
Sigma-v	27	1.794	1	LK21	5.29	21.36	0.248	-22.27
Querschnitt Nr	2-3 - ICU IPE	360 + IPE 360-H	MINIE	Euronorm 19-5	7 + Euronorm 19-5	7 - ICU IPE 360 +	- IPE 360-HMAX	
Sigma	32	0.000	1	LK21	-5.94	21.36	0.278	13 y
Tau	32	1.121	13	LK21	1.90	12.33	0.154	
Sigma-v	32	0.000	1	LK21	6.31	21.36	0.295	22.01
Querschnitt Nr	. 5 - HEA 200							6.90
Sigma	57	0.000	10	LK23	14.51	21.36	0.679	037
Tau	57	0.000	13	LK23	3.17	12.33	0.257	5 7 i8/9 10
Sigma-v	57	0.000	8	LK23	14.59	21.36	0.683	÷6.15
0	0.105.000							Z
Querschnitt Nr	. 6 - IPE 200	0.000	10	11/22	0.00	21.20	0.000	-21.27
Sigma	2	0.000	10	LK23	-6.38	21.36	0.299	
Tau	3	5.099	13	LK21	1.14	12.33	0.093	
Sigma-v	2	0.000	10	LK23	6.39	21.36	0.299	
				•				Min: -22.27 kN/cm ² (5)
								Max: 22.01 kN/cm ² (6)
Max:	1.042	>1 😌	0	E	s ⇒ 1,0	~ 7 😂	🐴 🏷 👁	🚰 🏂 🔀 🗓 🧭

Bild 6.1: Schaltflächen zur Ergebnisauswertung

Die Schaltflächen sind mit folgenden Funktionen belegt:

Schaltfläche	Bezeichnung	Funktion
	Relationsbalken	Blendet die farbigen Bezugsskalen in den Ergebnismasken ein und aus
> 1,0 ▼ > 1,0 Max Definieren	Filterparameter	Beschreibt das Kriterium, nach dem die Ausgabe in den Tabellen gefiltert wird: Ausnutzungen größer 1, Maximalwert oder benutzerdefinierte Schranke
7	Filter anwenden	Stellt nur Zeilen dar, für die die Filterparameter gelten (Ausnutzungen größer 1, Maximum oder definierter Wert)
Ergebnisverläufe		Öffnet das Fenster <i>Ergebnisverläufe im Stab</i> → Kapitel 6.3, Seite 82
₹ 3	Stabauswahl	Ermöglicht die grafische Auswahl eines Stabes, um dessen Ergebnisse in der Tabelle anzuzeigen
۲	Ansichtsmodus	Ermöglicht den Wechsel in das Arbeitsfenster von RFEM bzw. RSTAB, um die Ansicht zu ändern

Tabelle 6.1: Schaltflächen in den Ergebnismasken

6.1 Ergebnisse am Querschnitt

In den Ergebnismasken 3.1 bis 3.4 werden die tabellarischen Ergebnisse durch eine dynamische Spannungsgrafik illustriert: Das Grafikfester zeigt den Spannungsverlauf am Querschnitt an, wie er an der aktuellen x-Stelle für die gewählte Spannungsart vorliegt. Wird in der Tabelle eine andere x-Stelle oder Spannungsart selektiert, aktualisiert sich die Anzeige.



In der Grafik lassen sich sowohl [Spannungen] als auch [Ausnutzungen] darstellen.



Bild 6.2: Verlauf der Normalspannungen am Querschnitt

Die Schaltflächen unterhalb der Grafik sind mit folgenden Funktionen belegt:

Schaltfläche	Bezeichnung	Funktion
6τ	Spannungsverlauf	Blendet die Anzeige der Spannungen ein und aus
%	Ausnutzung	Blendet die Anzeige der Ausnutzungen ein und aus
X_XX	Werte	Schaltet die Ergebniswerte ein und aus
	Querschnitt	Blendet den gefüllten Querschnitt ein und aus
I	Spannungspunkte	Blendet die Spannungspunkte ein und aus
123	Nummerierung	Blendet die Nummern der Spannungspunkte ein und aus
₫	Zoom aufheben	Stellt die Gesamtansicht der Ergebnisgrafik wieder her

Tabelle 6.2: Schaltflächen in den Masken 3.1 bis 3.4

Die Anzeige kann mit dem Scrollrad der Maus vergrößert und verkleinert werden. Per Drag-and-drop lässt sich die Spannungsgrafik verschieben. Die Schaltfläche [Zoom aufheben] stellt die Gesamtansicht wieder her.

X

Querschnittskennwerte und Spannungspunkte

Über die Schaltfläche 📵 können die Kennwerte des Querschnitts und der Spannungspunkte eingesehen werden. Es öffnet sich der Dialog *Info über Querschnitt* mit den Profilkennwerten.

6

Querschnittswert	Symbol	Wert	Einheit		ICU IPE 30	50 + IP	E 360-142.675 DIN 102	5-5:1994 + DI	N 1025
Querschnittsfläche	А	106.08	cm ²				170.0		
Schubfläche	Ay	54.09	cm ²				+ + +		
Schubfläche	Az	37.61	cm ²		1	+	_	<u>+</u> +	
Schwerpunktabstand	ez	272.4	mm					12.7	
Trägheitsmoment (Flächenmoment 2. Grade	ly	36507.30	cm ⁴						
Trägheitsmoment (Flächenmoment 2. Grade	Iz	1561.57	cm ⁴				8.0	*	
Polares Trägheitsmoment	lp	37990.20	cm ⁴					12	
Trägheitsradius	iy	185.5	mm			0.0		~	
Trägheitsradius	iz	38.4	mm			36	2		
Polarer Trägheitsradius	İp	189.4	mm	=	2.7				
Querschnittsgewicht	G	83.3	kg/m		20				
Mantelfläche	A _{Mantel}	1.955	m²/m				121		
Torsionsträgheitsmoment	lt	51.33	cm ⁴						
Schubmittelpunkt-Lage bezogen auf S	ZM	13.0	mm			t			
Wölbwiderstand bezogen auf M	lω	660433.00	cm ⁶			5			
Abklingfaktor	λ	0.000548	1/mm			142	0.0		
Widerstandsmoment	Wy,max	1585.42	cm ³				Å		
Widerstandsmoment	Wy,min	-1340.18	cm ³		+	+		5	
Widerstandsmoment	Wz	183.71	cm ³				÷	12	
Wölbwiderstandsmoment	Wω	2784.37	cm ⁴				z		
Statisches Moment	S _{y,max}	877.80	cm ³				170.0		
Statisches Moment	S _{z,max}	46.17	cm ³				••		Immi
Wölbordinate	ω _{max}	237.19	cm ²						[mm]
Wölbfläche (Flächenmoment 1. Grades mit	$S_{\omega,max}$	1280.25	cm ⁴		123	Q	Spannungspunkte	A I	<u>Å</u>
findem'sche Querschnittsstrecke	Гу,Kindem	-54.9	mm		123	Q	c/t-Teile		
N		00.0		Ŧ					

Bild 6.3: Dialog Info über Querschnitt

x Spannungspunkte von ICU IPE 360 + IPE 360-142.675 | DIN 1025-5:1994 + DIN 1025-5:1994 C D Statische Momente G ICU IPE 360 + IPE 360-142.675 | DIN 1025-В Wölbung] Sω [cm⁴] Koordinaten Dicke SpannP Nr. Sy [cm³] Sz [cm³] ω [cm²] z [mm] t [mm] y [mm] -272.4 0.00 237.19 0.00 12. 0.00 -22.0 -272.4 -212.77 -42.80 12.7 61.39 -1194.49 0.0 -272.4 -290.99 -46.17 12.7 0.00 -1280.25 3 -212.77 -61.39 4 22.0 -272.4 42.80 12.7 1194.49 0.00 -237.19 0.00 85.0 -272.4 0.00 12.7 -85.0 87.6 0.00 0.00 12.7 -58.01 0.00 6 -22.0 87.6 -65.04 42.81 12.7 -15.01 -292.14 0.0 87.6 -87.72 46.14 12.7 0.00 -313.12 22.0 15.01 87.6 -65.04 -42.81 12.7 292.14 9 10 85.0 12.7 0.00 87.6 0.00 0.00 58.01 11 0.0 -241.7 -643.37 0.00 8.0 0.00 0.00 12 0.0 56.9 -864.86 0.00 8.0 0.00 0.00 13 0.0 -877.80 0.00 0.0 0.00 8.0 0.00 14 15 0.0 87.6 -669.32 0.00 8.0 0.00 0.00 0.0 199.6 -541.79 0.00 8.0 0.00 0.00 16 -85.0 230.3 0.00 0.00 12.7 -179.290.00 17 -179.19 230.3 42.81 12.7 -46.40 -902.87 -22.0 18 0.0 230.3 -244.96 46.17 12.7 0.00 -967.69 19 22.0 230.3 -179.19 -42.81 12.7 46 40 902.87 20 85.0 230.3 0.00 0.00 12.7 179.29 0.00 🍝 🚰 🏹 😰 🖳 Schließen

Die Schaltfläche 획 ermöglicht den Zugang zu den Spannungspunktinformationen.

Bild 6.4: Dialog Spannungspunkte

In den Spalten *Koordinaten* werden die Schwerpunktabstände y und z der Spannungspunkte angegeben, in den Spalten *Statische Momente* die Flächenmomente 1. Grades S_v und S_z (bzw. S_u

und S_v bei unsymmetrischen Querschnitten). Die *Dicke* t des Bauteils am Spannungspunkt wird für die Ermittlung der Schubspannungen benötigt.

6

Die Spalten *Wölbung* informieren über die Wölbordinaten ω und die Wölbflächenmomente 1. Grades S_{ω}. In der letzten Spalte wird bei geschlossenen Profilen die Kernfläche A* der Zelle angezeigt, die für die Ermittlung der Bredtschen Torsionsschubspannungen erforderlich ist.

6.2 Ergebnisse am RFEM/RSTAB-Modell

Für die Auswertung kann auch das Arbeitsfenster von RFEM bzw. RSTAB genutzt werden.

Hintergrundgrafik und Ansichtsmodus

Das RFEM/RSTAB-Arbeitsfenster im Hintergrund ist hilfreich, um die Position eines Stabes im Modell ausfindig zu machen: Der in der Ergebnismaske von RF-/FE-BGDK selektierte Stab wird in der Hintergrundgrafik farbig hervorgehoben. Ein Pfeil kennzeichnet auch die x-Stelle des Stabes, um die es sich in der aktuellen Tabellenzeile handelt.



Bild 6.5: Kennzeichnung des Stabes und der aktuellen *Stelle x* im RFEM-Modell



Falls sich die Darstellung durch Verschieben des RF-/FE-BGDK-Fensters nicht verbessern lässt, sollte die Schaltfläche [Ansicht ändern] benutzt werden, um den *Ansichtsmodus* zu aktivieren: Das Fenster wird ausgeblendet, sodass in der RFEM/RSTAB-Arbeitsfläche die Ansicht angepasst werden kann. Im Ansichtsmodus stehen die Funktionen des Menüs *Ansicht* zur Verfügung, z. B. Zoomen, Verschieben oder Drehen der Darstellung. Der Markierungspfeil bleibt dabei sichtbar.

Mit [Zurück] erfolgt die Rückkehr zum Modul RF-/FE-BGDK.

RFEM/RSTAB-Arbeitsfenster

Grafik

Die Ergebnisse lassen sich auch grafisch am Modell überprüfen: Klicken Sie die Schaltfläche [Grafik] an, um das Bemessungsmodul zu verlassen. Im Arbeitsfenster von RFEM bzw. RSTAB werden nun die Ergebnisse wie die Schnittgrößen eines Lastfalls dargestellt.

Der *Ergebnisse*-Navigator ist an die Nachweise des Moduls RF-/FE-BGDK angepasst. Es stehen die diversen Spannungsarten, Ausnutzungen, Verformungen, Schnittgrößen und Imperfektionen zur Auswahl.



Bild 6.6: Ergebnisse-Navigator f
ür RF-/FE-BGDK

Die Normalspannungen werden getrennt nach Zug- (+) und Druckspannungen (-) angezeigt. Grafisch lassen sich auch die Schnittgrößen und Verformungen für jeden untersuchten Lastfall bzw. jede Lastkombination auswerten.



Analog zur Schnittgrößenanzeige blendet die Schaltfläche [Ergebnisse ein/aus] die Darstellung der Bemessungsergebnisse ein oder aus. Die Schaltfläche [Ergebnisse mit Werten anzeigen] rechts davon steuert die Anzeige der Ergebniswerte.

Die RFEM/RSTAB-Tabellen sind für die Auswertung der Bemessungsergebnisse nicht relevant.

RF-FE-BGDK FA1 - Riegel	*
LF1 - Eigengewicht LF2 - Nutzlast LK1 - 1.35*LF1 + 1.5*LF2	
RF-FE-BGDK FA1 - Riegel RF-FE-BGDK FA2 - Stützen	

Die Bemessungsfälle lassen sich in der Liste der RFEM/RSTAB-Menüleiste einstellen.

Die Ergebnisdarstellung kann im *Zeigen*-Navigator unter dem Eintrag **Ergebnisse** → **Stäbe** gesteuert werden. Als Standard werden die Spannungen, Ausnutzungen und Schnittgrößen *Zweifarbig*, die Verformungen und Imperfektionen als *Linien* angezeigt.

6



Bild 6.7: Zeigen-Navigator: Ergebnisse \rightarrow Verformung bzw. Stäbe

Bei einer mehrfarbigen Darstellung (Optionen *Querschnitte farbig* oder *Farbig mit/ohne Verlauf*) steht das Farbpanel mit den üblichen Steuerungsmöglichkeiten zur Verfügung (siehe Bild 6.4). Die Funktionen sind im Kapitel 3.4.6 des RFEM- bzw. RSTAB-Handbuchs beschrieben.



Bild 6.8: Normalspannungen mit Darstellungsoption Querschnitte



Bild 6.9: Imperfektion mit Darstellungsoption Querschnitte

Die Grafiken der Spannungen, Ausnutzungen, Schnittgrößen und Imperfektionen können in das Ausdruckprotokoll übergeben werden (siehe Kapitel 7.1, Seite 85).



Die Imperfektionen und Verformungen sind auf den Schwerpunkt des Querschnitts bezogen. Das Programm ermittelt <u>keine</u> lokalen Profilverformungen!



Die Schnittgrößen von RF-/FE-BGDK können mit den Schnittkraftverläufen verglichen werden, die in RFEM bzw. RSTAB für die jeweiligen Lastfälle und -kombinationen vorliegen. So kann überprüft werden, ob die Randbedingungen der aus dem System herausgelösten Stabsätze korrekt erfasst sind (Knotenlager, Gelenke, Lasten und Imperfektionen).



Bild 6.10: Momente M_v in RFEM (oben) und RF-FE-BGDK (unten)

RF-FE-BGDK

Die Rückkehr zum Zusatzmodul ist über die Panel-Schaltfläche [RF-/FE-BGDK] möglich.

6.3 Ergebnisverläufe

Die Ergebnisverläufe eines Stabsatzes können auch im Ergebnisdiagramm ausgewertet werden.

6

Selektieren Sie den Stab (oder Stabsatz) in der RF-/FE-BGDK-Ergebnismaske, indem Sie in die Tabellenzeile des Stabes klicken. Rufen Sie dann den Dialog *Ergebnisverläufe im Stab* über die links gezeigte Schaltfläche auf. Sie befindet sich am Ende der Tabelle (siehe Bild 6.1, Seite 75).

In der RFEM/RSTAB-Grafik sind die Ergebnisverläufe zugänglich über das Menü

 $\mathbf{Ergebnisse}
ightarrow \mathbf{Ergebnisverläufe}$ an selektierten Stäben



2

oder die entsprechende Schaltfläche in der Symbolleiste von RFEM bzw. RSTAB.

Es öffnet sich ein Fenster, das den Verlauf der Nachweiswerte grafisch am Stab bzw. Stabsatz anzeigt.



Bild 6.11: Dialog Ergebnisverläufe im Stab

Auch hier ermöglicht der *Ergebnisse*-Navigator eine gezielte Auswahl unter den Spannungen, Ausnutzungen, Verformungen, Schnittgrößen und Eigenformen.

Über die Liste in der Symbolleiste kann zwischen den RF-/FE-BGDK-Bemessungsfällen gewechselt werden.

Der Dialog *Ergebnisverläufe im Stab* ist im Kapitel 9.5 des RFEM- bzw. RSTAB-Handbuchs ausführlich beschrieben.

RF	-FE-BGDK FA1 - Riegel	Ŧ
LF	1 - Eigengewicht	
LF	2 - Nutzlast	
LK	1 - 1.35*LF1 + 1.5*LF2	
RF	-FE-BGDK FA1 - Riegel	
RF	-FE-BGDK FA2 - Stützen	

6.4 Filter für Ergebnisse

Die Gliederung der RF-/FE-BGDK-Ergebnismasken bietet bereits eine Auswahl nach verschiedenen Kriterien. Zusätzlich bestehen Filtermöglichkeiten für die Tabellen (siehe Bild 6.1, Seite 75), um die numerische Ausgabe nach Ausnutzungen einzugrenzen. Diese Funktion ist auch in einem DLUBAL-Blog beschrieben: https://www.dlubal.com/blog/11214

Für die grafische Auswertung der Ergebnisse lassen sich die Filtermöglichkeiten nutzen, die im Kapitel 9.9 des RFEM-Handbuchs bzw. Kapitel 9.7 des RSTAB-Handbuchs beschrieben sind.



Auch für RF-/FE-BGDK können auch die Möglichkeiten der *Sichtbarkeiten* genutzt werden (siehe RFEM-Handbuch, Kapitel 9.9.1 bzw. RSTAB-Handbuch, Kapitel 9.7.1), um die Stäbe für die Auswertung zu filtern.

Filtern von Nachweisen

Die Ausnutzungen lassen sich gut als Filterkriterium im Arbeitsfenster von RFEM bzw. RSTAB nutzen, das über die Schaltfläche [Grafik] zugänglich ist. Hierfür muss das Panel angezeigt werden. Sollte es nicht aktiv sein, kann es eingeblendet werden über das RFEM/RSTAB-Menü

Ansicht ightarrow Steuerpanel

Grafik

oder die entsprechende Schaltfläche in der Symbolleiste.

Das Panel ist im Kapitel 3.4.6 des RFEM- bzw. RSTAB-Handbuchs beschrieben. Die Filtereinstellungen für die Ergebnisse sind im ersten Panel-Register (Farbskala) vorzunehmen. Da dieses Register bei der zweifarbigen Anzeige nicht verfügbar ist, muss im *Zeigen*-Navigator auf die Darstellungsarten *Farbig mit/ohne Verlauf* oder *Querschnitte* umgeschaltet werden.



Bild 6.12: Filtern der Ausnutzungsgrade mit angepasster Farbskala

Wie das Bild 6.12 zeigt, kann die Werteskala des Panels so eingestellt werden, dass nur Ausnutzungsgrade größer als 30 % im Farbintervall zwischen cyan und rot dargestellt werden. Die Funktion Verborgenen Ergebnisverlauf darstellen im Zeigen-Navigator (**Ergebnisse** \rightarrow **Stäbe**) blendet alle Ausnutzungen ein, die nicht im Bereich der Werteskala liegen. Diese Verläufe werden strichlinienhaft dargestellt.

6

Filtern von Stäben

1

Im Register *Filter* des Steuerpanels können die Nummern ausgewählter Stäbe angegeben werden, um deren Ergebnisse gefiltert anzuzeigen. Diese Funktion ist im Kapitel 9.9.3 des RFEM-Handbuchs bzw. Kapitel 9.7.3 des RSTAB-Handbuchs beschrieben.



Bild 6.13: Stabfilter für Ausnutzungen eines Rahmens

Im Unterschied zur Ausschnittfunktion wird das Modell vollständig mit angezeigt. Das Bild oben zeigt die Ausnutzungen eines Rahmenstabzugs. Die übrigen Stäbe werden im Modell dargestellt, sind in der Anzeige jedoch ohne Ausnutzungsgrade.

7 Ausdruck

7.1 Ausdruckprotokoll

Für die Daten des Moduls RF-/FE-BGDK wird – wie in RFEM oder RSTAB – ein Ausdruckprotokoll generiert, das mit Grafiken und Erläuterungen ergänzt werden kann. Die Selektion im Ausdruckprotokoll steuert, welche Daten des Bemessungsmoduls im Ausdruck erscheinen.



Das Ausdruckprotokoll ist im RFEM- bzw. RSTAB-Handbuch beschrieben. Das Kapitel 10.1.3.5 *Selektion der Zusatzmodul-Daten* erläutert, wie die Ein- und Ausgabedaten von Zusatzmodulen für den Ausdruck aufbereitet werden können.

Ausdruckprotokoll-Selektion					×
Programm	Charles Data Data Freeba				
RFEM	Globale Selektion Eingabedaten Belastung Ergebn	sse			
RF-STAHL Stäbe	Anzeigen von				
RF-FE-BGDK			NrSelektion (z.B. '1-5,20')	Filt	er
	3.1 Spannungen querschnittsweise	Querschnitte:	Alles	~ 📃	
	☑ 3.2 Spannungen stabsatzweise	Sätze:	Alles	~ 🖏	
	3.3 Spannungen x-stellenweise	Sätze:	Alles	~ 🖏	
	3.4 Spannungen spannungspunktweise	Sätze:	Alles	~ \$	
	☑ 3.5 Schnittgrößen	Sätze:	Alles	~ 💈	
	☑ 3.6 Verformungen	Sätze:	Alles	~ 🖏	
	☑ 3.7 Lagerkräfte	Sätze:	Alles	~ 🖏	
	✓ 3.8 Kntische Lastfaktoren Filtereinstellungen > 1,0 ∨				
Anzeigen von					
Deckblatt					
lnhalt					
✓ Info-Bilder					
Große Überschriften	l				
\mathfrak{D}				OK Abb	rechen

Bild 7.1: Selektion von Ergebnissen im Ausdruckprotokoll

Bei großen Systemen mit vielen Bemessungsfällen trägt die Aufteilung der Daten in mehrere Ausdruckprotokolle zur Übersichtlichkeit bei.

7.2 Grafikausdruck

In RFEM und RSTAB kann jedes Bild, das im Arbeitsfenster angezeigt wird, in das Ausdruckprotokoll übergeben oder direkt zum Drucker geleitet werden. Somit lassen sich auch die am Modell gezeigten Spannungen und Ausnutzungen für den Ausdruck aufbereiten.



Das Drucken von Grafiken ist im Kapitel 10.2 des RFEM- bzw. RSTAB-Handbuchs beschrieben.

Ergebnisse am RFEM/RSTAB-Modell

Die aktuelle Grafik der Spannungen, Ausnutzungen, Verformungen oder Schnittgrößen kann gedruckt werden über das Menü

 $\mathbf{Datei}
ightarrow \mathbf{Drucken}$

	-	
Δ.	· .	
	_	
100	-	

oder die entsprechende Schaltfläche in der Symbolleiste.

3	RFEM 5.0	08.00 x64 - [S	tahlhalle*]			
:4⊳	<u>D</u> atei	Bearbeite <u>n</u>	<u>A</u> nsicht	<u>E</u> infügen	Berechnung	Er <u>q</u> ebnisse
	23	3 🔒 🗎	😡 🗟 I	<u>n a 1</u>	ş ୠ 🔞 😫	2 🔲 🗖
9	- 1	% - ¶ -	Grafik	drucken	🚈 🕅 🖓	· 🔯 - 🗊 -

Bild 7.2: Schaltfläche Grafik drucken in RFEM-Symbolleiste

Ergebnisverläufe

B

Auch im Dialog *Ergebnisverläufe im Stab* (siehe Bild 6.11, Seite 82) kann die Grafik der Ergebnisse mit der Schaltfläche [Drucken] in das Protokoll übergeben oder direkt ausgedruckt werden.

Ergebnisverläufe im Stab						
Stabsätze Nr.: 2	- < > %	😡 😫 🔍 🔍	2 🔜 🗷		-]
E 🐻 RF-FE-BGDK FA1 - I	Biegec 👻 \land 👂	Drucken				
Navigator $\qquad = \times$	0.000 0.50	0 1.000 1.500	2.000 2	2.500 3.000	3.500 4	.0
🖃 🔳 Spannungen	K13	»S13»		K14 K14		

Bild 7.3: Schaltfläche Drucken im Dialog Ergebnisverläufe im Stab

Es wird folgender Dialog angezeigt.

Grafikausdruck	×				
Allgemeine Einstellungen Optionen Farbskala	Faktoren Ränder und Streckfaktoren				
Grafikbild	Welche Fenster Grafikmaßstab				
O Sofort ausdrucken	Nur das aktive O Wie Bildschim-Ansicht				
● In Ausdruckprotokoll: AP1: E ∨	Mehr Fensterfüllend				
🔘 In Zwischenablage ablegen	◯ Seriendruck 🔍 ◯ Im Maßstab 1: 10 🗸				
O In 3D-PDF					
Grafikbild-Größe und -Drehung	Optionen				
☑ Über gesamte Seitenbreite	Im Ergebnisverlauf Werte an gewünschter x-Stelle ausgeben				
O Über gesamte Seitenhöhe	Grafikbild sperren (ohne Aktualisierung)				
Höhe: 50 + [% der Seite]					
	Ausdruckprotokoll nach [OK] anzeigen				
Drehung: 0 🜩 [°]					
Grafik Üherechrift					
RF-FE-BGDK - Ausnutzung Sigma-v					
	/				
	OK Abbrechen				

Bild 7.4: Dialog Grafikausdruck, Register Allgemeine Einstellungen

7 Ausdruck

Der Dialog *Grafikausdruck* ist im Kapitel 10.2 des RFEM- bzw. RSTAB-Handbuchs beschrieben. Dort sind auch die übrigen Dialogregister erläutert.

Eine Grafik kann im Ausdruckprotokoll wie gewohnt per Drag-and-drop an eine andere Stelle geschoben werden.

Um eine Grafik nachträglich im Ausdruckprotokoll anzupassen, führen Sie einen Rechtsklick auf den entsprechenden Eintrag im Protokoll-Navigator aus. Die Option *Eigenschaften* im Kontextmenü ruft wieder den Dialog *Grafikausdruck* auf, in dem Sie die Anpassungen vornehmen können.

irafikausdruck			>		
Allgemeine Einstellungen Optione	Farbskala Faktoren	Ränder und Streckfaktoren			
Schrift	Symbole	Rahmen			
O Proportional	Proportional	Ohne Rahmen			
 Konstant 	◯ Konstant	O Mit Rahmen			
Faktor: 1+	Faktor: 1	Schriffeld			
Druckqualität		Druckfarbe			
Standard (max 1000 x 1000 Pix	el)	⊖ Graustufen			
O Maximal (max 5000 x 5000 Pixe	1)	Texte und Linien schwarz			
O Benutzerdefiniert Max. Anzahl Pixel:	1000 🗘	○ Alles farbig			
2		OK Abb	rechen		



Grafikausdruck			×
Allgemeine Einstellungen	Optionen Farbskala	Faktoren	Ränder und Streckfaktoren
Lage			Größe
Keine Farbskala			OAbsolut
	41		Höhe:
 Außerhalb des Grafikt Innerhalb 	hides		Breite:
Oben links	Oben rechts		Relativ
O Unten links	O Unten rechts		Höhe: 60.00 🗧 [% des Bildes]
O Benutzerdefiniert			Breite: 45.00 🛫 [% der Höhe]
Versatz oben:	🖨 [cm]		Max. Höhe: 6.00 🜩 [cm]
links:	🔹 [cm]		
Breite der Skala:	[cm]		
Mehrere Farbskalen			Optionen
Anordnung:	Übereinander		• Werte beziehen auf Max/Min
	() Nebeneinander		O Benutzerdefiniert (fest)
٢			OK Abbrechen

Bild 7.6: Dialog Grafikausdruck, Register Farbskala

Aus Protokoll entfernen Mit neuer Seite beginnen Selektion... Eigenschaften...

8 Allgemeine Funktionen

Dieses Kapitel beschreibt nützliche Menüfunktionen und stellt Exportmöglichkeiten für die Nachweise vor.

8.1 Bemessungsfälle

Bemessungsfälle ermöglichen es, Bauteilgruppen zu organisieren oder Stabsätze mit bestimmten Bemessungsvorgaben (z. B. geänderte Materialien, Teilsicherheitsbeiwerte, Randbedingungen) untersucht werden.

Es bereitet kein Problem, einen Stabsatz in verschiedenen Bemessungsfällen zu untersuchen.

Die Bemessungsfälle von RF-/FE-BGDK sind auch in RFEM bzw. RSTAB über die Lastfall-Liste der Symbolleiste zugänglich.

Neuen Bemessungsfall anlegen

Ein Bemessungsfall wird angelegt über das RF-/FE-BGDK-Menü

 $Datei \rightarrow Neuer Fall.$

Es erscheint folgender Dialog.

Neuer RF-F	Neuer RF-FE-BGDK-Fall					
Nr. 2	Bezeichnung Biegedrillknicknachweis mittels FEM	~				
٢	ОК	Abbrechen				

In diesem Dialog ist eine (noch freie) *Nummer* für den neuen Bemessungsfall anzugeben. Die *Bezeichnung* erleichtert die Auswahl in der Lastfall-Liste.

Nach [OK] erscheint die RF-/FE-BGDK-Maske 1.1 Basisangaben zur Eingabe der Bemessungsdaten.

Bemessungsfall umbenennen

Die Bezeichnung eines Bemessungsfalls wird geändert über das RF-/FE-BGDK-Menü

 $Datei \rightarrow Fall$ umbenennen.

Es erscheint folgender Dialog.

RF-FE-BGD	K-Fall umbenennen		×
Nr. 2	Bezeichnung Neue Bezeichnung		~
٢		OK	Abbrechen

Bild 8.2: Dialog RF-FE-BGDK-Fall umbenennen

Hier kann nicht nur eine andere *Bezeichnung*, sondern auch eine andere *Nummer* für den Bemessungsfall festgelegt werden.



Bild 8.1: Dialog Neuer RF-FE-BGDK-Fall

Bemessungsfall kopieren

Die Eingabedaten des aktuellen Bemessungsfalls werden kopiert über das RF-/FE-BGDK-Menü

 $\textbf{Datei} \rightarrow \textbf{Fall kopieren}.$

Es erscheint folgender Dialog.

RF-FE-BG	DK-Fall kopieren	\times
Kopieren	von Fall	
FA2 - Ne	eue Bezeichnung 🗸 🗸	
Neuer Fal	1	
Nr.:	Bezeichnung:	
3	Stütze mit Imperfektionen	~
	OK Abbre	chen

Bild 8.3: Dialog RF-FE-BGDK-Fall kopieren

Es ist die Nummer und ggf. eine Bezeichnung für den neuen Fall festzulegen.

Bemessungsfall löschen

Bemessungsfälle lassen sich wieder löschen über das RF-/FE-BGDK-Menü

 $Datei \rightarrow Fall löschen.$

Es erscheint folgender Dialog.

×
Fälle
Bezeichnung 📥
gedrillknicknachweis mittels FEM
ue Bezeichnung
tze mit Imperfektionen
_
OK Abbrechen

Bild 8.4: Dialog Fall löschen

Der Bemessungsfall kann in der Liste *Vorhandene Fälle* ausgewählt werden. Mit [OK] erfolgt der Löschvorgang.

8.2 Einheiten und Dezimalstellen

Die Einheiten und Nachkommastellen werden für RFEM bzw. RSTAB und für die Zusatzmodule gemeinsam verwaltet. In RF-/FE-BGDK ist der Dialog zum Anpassen der Einheiten zugänglich über das Menü

Einstellungen ightarrow Einheiten und Dezimalstellen

Es erscheint der aus RFEM bzw. RSTAB bekannte Dialog. In der Liste *Programm / Modul* ist das Modul RF-/FE-BGDK voreingestellt.

Einheiten und Dezimalstellen						×
Programm / Modul	Eingabedaten	Ergebnisse				
	Einheiten für Mo	delldaten		Einheiten für Lasten		
DE STAUL Staba		Finheit	Dez Stellen		Finheit	Dez Stellen
RE-STAHL FC3	1. Conserved			Lännen.		
BE-STAHL AISC	Langen:	m	✓ 3 -	Langen:	m ~	2 -
- RF-STAHL IS	Kräfte:	kN	~ 2≑	Querschnitte:	cm $$ $$ $$ $$	2 ≑
RF-STAHL SIA	Temperatur:	к	√ 1≑	Querschnittsabmessungen:	mm v	1
··· RF-STAHL BS				14.75		
RF-STAHL GB				Krafte:	kN ~	2 -
RF-STAHL CSA				Fedem - Kräfte:	$kN ~ \sim$	2 ≑
RF-STAHL AS				Federa - Längen:		2 🔺
RF-STAHL NTC-DF				redein * Langen.	m ~	<u> </u>
PE STALL Direction						
BESTAHL Emildung						
RE-STAHL NBR						
BE-STAHL HK						
RF-KAPPA						
RF-BGDK						
RF-FE-BGDK						
···· RF-EL-PL						
RF-C-ZU-T						
FE-BEUL						
RF-BETON Flächen						
RF-BETON Stäbe						
RF-BETON Stützen						
2 2 🖻 🔓 📭	i i				OK	Abbrechen

Bild 8.5: Dialog Einheiten und Dezimalstellen, Register Eingabedaten für RF-FE-BGDK

Für RF-/FE-BGDK sind zwei Register verfügbar, in denen die Vorgaben für die *Eingabedaten* und *Ergebnisse* getrennt verwaltet werden.

) 😭

Die geänderten Einstellungen können als Benutzerprofil gespeichert und in anderen Modellen wieder verwendet werden. Diese Funktionen sind im Kapitel 11.1.3 des RFEM- bzw. RSTAB-Handbuchs beschrieben.

8.3 Datenaustausch

8.3.1 Materialexport nach RFEM/RSTAB

Werden in RF-/FE-BGDK die Materialien für die Bemessung angepasst, so können die geänderten Materialien nach RFEM bzw. RSTAB exportiert werden: Stellen Sie die Maske 1.2 Materialien ein und wählen dann das Menü

```
Bearbeiten \rightarrow Alle Materialien an RFEM/RSTAB übergeben.
```

Auch über das Kontextmenü der Maske 1.2 lassen sich Materialien nach RFEM/RSTAB exportieren.

1.2 Materialien							
	A	В					
Material	Material						
Nr.	Bezeichnung	Kommentar					
1	Baustahl S 355 DIN EN 1993-1-1:2010-12						
2	Baustahl S 355 EN 1993-1-1:2005-05	Ma <u>t</u> erialbibliothek					
3	Beton C30/37 EN 1992-1-1:2004/A1:2014	Material an RFEM üb <u>e</u> rgeben					
		Alle Materialien an RFEM übergeben					
		Material aus RFEM importieren					
	LL	Alle Materialien aus RFEM importieren	💐 🕸 🐧 💿				

Bild 8.6: Kontextmenü der Maske 1.2 Materialien

Vor der Übergabe erfolgt eine Abfrage, ob die Ergebnisse von RFEM bzw. RSTAB gelöscht werden sollen.

Wurden die geänderten Materialien noch nicht nach RFEM bzw. RSTAB exportiert, können mit den im Bild 8.6 gezeigten Optionen wieder die ursprünglichen Materialien in das Bemessungsmodul eingelesen werden. Beachten Sie, dass diese Möglichkeit nur in Maske 1.2 Materialien besteht.

8.3.2 Querschnittsexport nach RFEM/RSTAB

Werden in der RF-/FE-BGDK die Querschnitte für die Nachweise angepasst, so können auch die geänderten Profile nach RFEM bzw. RSTAB exportiert werden: Stellen Sie die Maske 1.3 Querschnitte ein und wählen dann das Menü

Bearbeiten \rightarrow Alle Querschnitte an RFEM/RSTAB übergeben.

Auch über das Kontextmenü der Maske 1.3 lassen sich Querschnitte nach RFEM/RSTAB exportieren.

1.3 Querso	:hnitte					
	А		В	С	D	2 - IPE 330
Quersch.	Mat		Querschnitts-	Alpha	Anmer-	RF-FE-BGDK
Nr.	Nr.		bezeichnung	[°]	kung	
1	1	IPE 500		0.00	7)	
2	1	IPE 330		 0.00	1)	У
3	1	IPE 400	Info über Querschnitt	0.00		
6	1	HEA 160	Ouerschnittsbibliothek	0.00	7)	
7	1	HEA 120		0.00	7)	1
9	2	IPE 360	Liste 'Zu bemessende Stäbe' in Maske 1.1 bearbeiten 🔸	0.00	7)	
10	1	HEA 140	Ouerschnitt an REEM übergeben	0.00	7)	2 - IPE 300
12	1	QRO 80x4 (warmgef		0.00	7)	RFEM
13	2	RD 24	Alle Querschnitte an RFEM übergeben	0.00	7)	
15	1	HEA 200	Ouerschnitt aus REEM übernehmen	0.00	7)	
16	3	Rechteck 350/350		0.00	8)	У
			Alle Querschnitte aus RFEM übernehmen			
						<u>i</u>
						1
						🖸 🎽 🗂 🎞 🖾

Bild 8.7: Kontextmenü der Maske 1.3 Querschnitte

Vor der Übergabe erfolgt eine Abfrage, ob die RFEM/RSTAB-Ergebnisse gelöscht werden sollen.

Wurden die geänderten Querschnitte noch nicht nach RFEM bzw. RSTAB exportiert, so können mit den im Bild 8.7 gezeigten Optionen wieder die ursprünglichen Profile in das Bemessungsmodul eingelesen werden. Beachten Sie, dass diese Möglichkeit nur in Maske *1.3 Querschnitte* besteht.

8.3.3 Export der Ergebnisse

Die Ergebnisse von RF-/FE-BGDK lassen sich auch in anderen Programmen verwenden.

Zwischenablage

Markierte Zellen der Ergebnismasken können mit [Strg]+[C] in die Zwischenablage kopiert und dann mit [Strg]+[V] z. B. in ein Textverarbeitungsprogramm eingefügt werden. Die Überschriften der Tabellenspalten bleiben dabei unberücksichtigt.

Ausdruckprotokoll

Die Daten von RF-/FE-BGDK können in das Ausdruckprotokoll gedruckt (siehe Kapitel 7.1, Seite 85) und dort exportiert werden über das Menü

```
\textbf{Datei} \rightarrow \textbf{Export in RTF}.
```

Diese Funktion ist im Kapitel 10.1.11 des RFEM- bzw. RSTAB-Handbuchs beschrieben.

Excel / OpenOffice

RF-/FE-BGDK ermöglicht den direkten Datenexport zu MS Excel, OpenOffice Calc oder in das CSV-Format. Diese Funktion wird aufgerufen über das Menü

 $Datei \rightarrow Tabellen exportieren.$

Es öffnet sich folgender Exportdialog.

Tabellen exportieren	×		
Einstellungen Tabelle	Applikation		
Nur markierte Zeilen	OpenOffice.org Calc		
Einstellungen			
Tabelle in die aktive Arbeitsmappe exportieren Tabelle in die aktive Tabelle exportieren Existierende Tabelle überschreiben			
Aktuelle Tabelle Alle Tabellen Eingabetabellen Ergebnistabellen	Ausgeblendete Spalten exportieren Export-Tabellen mit Details		
\mathfrak{D}	OK Abbrechen		

Bild 8.8: Dialog Tabellen exportieren

Wenn die Auswahl feststeht, kann der Export mit [OK] gestartet werden. Excel bzw. OpenOffice werden automatisch aufgerufen, d. h. die Programme brauchen nicht zuvor geöffnet werden.

	🚽 🍠 • (° • -			Tabelle1	- Microsoft	Excel			- 0	х
D	atei Start Einfü	gen Seitenlayo	ut Formeln	Daten	Überprüfen	Ansicht Ad	d-Ins Netview	er Acrobat 4	a 🕜 🗆	er XX
Ein	Calibri F K fügen ♂ E ~ schena 5 Sc		≡ ≡ ≡ ≣ ≡ ≡ ≇ ≇ ≫ Ausrichtung	Text	▼ % 000 \$00 (ahl ⊡	Formatvorlagen	Einfügen × Löschen × Format × Zellen	∑ ▼ ZT Sortiere 2 ▼ und Filte Beau	en Sucher rn • Auswä rbeiten	n und hlen ▼
	A3	▼ (* f;	Stabsatz N	lr. 1: Rahm	en außen					~
	А	В	С	D	E	F	G	н	- I	
1		Stab	Stelle	Sp	Last-	Spannun	g [kN/cm²]	Aus-		
2	Spannungsart	Nr.	x [m]	Punkt	fall	vorh	grenz	nutzung		
3	Stabsatz Nr. 1: Rah	men außen							<u> </u>	
4	Sigma	2	0,000	6	LK9	-21,06	21,82	0,965		
5	Tau	2	0,000	13	LK9	1,93	12,60	0,153		
6	Sigma-v	2	0,000	8	LK9	21,08	21,82	0,966		
7										
8	Stabsatz Nr. 2: Rah	men innen								
9	Sigma	33	6,000	1	LK9	-13,31	. 21,82	0,610		_
10	Tau	31	3,059	13	LK9	2,10	12,60	0,167		_
11	Sigma-v	33	6,000	3	LK9	13,31	. 21,82	0,610		_
12										
14										
14										
16										-
14	🕩 🕅 📜 3.2 Spanr	nungen stabsat	zweise 3.3	Spannung	en x-stellen	weise I 🖣				▶ [
Bei	eit							.00 % 🕞	-0	+ ,
_										

Bild 8.9: Ergebnis in Excel

8

9 Beispiele

In diesem Abschnitt werden einige Literaturbeispiele vorgestellt und mit den Ergebnissen von RF-/FE-BGDK verglichen.

Für die folgenden Beispiele existieren in der Regel keine analytischen Lösungen. Die in der Literatur verwendeten Lösungsansätze sind entweder numerischer Art oder sie beruhen auf den RITZ- oder GALERKIN-Verfahren mit ein- oder mehrgliedrigen Ansätzen. Diese stellen wiederum Näherungslösungen dar, um das Biegedrillknicken über Differentialgleichungen zu beschreiben. Daher kann nicht erwartet werden, dass die Ergebnisse von RF-/FE-BGDK vollständig mit den Literaturergebnissen übereinstimmen.

9.1 Träger mit Einzellast

System



Bild 9.1: System und Belastung

Querschnitt:	IPE 200
Material:	Stahl S 235

Der Träger ist an beiden Rändern gabelgelagert, aber nicht wölbbehindert. Somit liegen folgende Randbedingungen vor:

Linkes Lager: $u = v = w = \varphi_x = 0$ Rechtes Lager: $v = w = \varphi_x = 0$

Es werden zwei Fälle untersucht:

- Reine Biegung ohne Drehbettung
- Reine Biegung mit Drehbettung

9.1.1 Biegung ohne Drehbettung

 $\mathsf{N}=\mathsf{0},\mathsf{c}_\vartheta=\mathsf{0}$

Das ideale Biegedrillknickmoment nach ROIK, CARL, LINDNER [14] beträgt:

$$M_{cr,y} = \zeta \frac{\pi^2 E I}{\ell^2} \sqrt{\frac{I_{\omega} + 0.039 \,\ell^2 I_T}{I_z}}$$

Mit $\zeta = 1,35$ ergibt sich nach Einsetzen der entsprechenden Werte: $M_{cr} = 83,9$ kNm RF-/FE-BGDK liefert den Lastfaktor ν und das ideale Moment $M_{cr,y}$:

ν	M _{cr,y} [kNm]
1,68	50,25 · 1,68 = 84,42

Tabelle 9.1: Lastfaktor und ideales Moment

9 Beispiele



Das ideale Biegedrillknickmoment sollte immer ohne Vorverformung berechnet werden, da es zur Verzweigungslast des Systems gehört. Beim Ansatz einer Vorverformung ergibt sich ein kleinerer Wert von M_{cr} als bei einer Berechnung ohne Berücksichtigung der Imperfektion.

9

Der Wert von $M_{cr,y} = 84,42$ kNm sollte bei der Berechnung nach dem Ersatzstabverfahren verwendet werden. M_{cr} kann beispielsweise in Maske 1.5 des Zusatzmoduls RF-/STAHL EC3 manuell definiert werden.





9.1.2 Biegung mit Drehbettung

 $\rm N=0, c_{\vartheta}=50~kNm/m$

Mit der Gleichung für das ideale Torsionsträgheitsmoment

$$I_{T,id} = I_T + c_\vartheta \frac{\ell^2}{\pi^2 G}$$

ergibt sich: $M_{cr} = 191,1 \text{ kNm}$

Unter Berücksichtigung der Drehbettung ermittelt RF-/FE-BGDK den Lastfaktor ν und das ideale Moment $M_{cr,y}$:

ν	M _{cr,y} [kNm]
3,67	50,25 · 3,67 = 184,42

Tabelle 9.2: Lastfaktor und ideales Moment

System



Bild 9.3: System und Belastung

Dieses Beispiel ist den SCHNEIDER Bautabellen (16. Auflage, Seite 8.46) [15] entnommen.

Querschnitt:	IPE 400
Material:	Stahl S 235

Der Träger ist an beiden Rändern gabelgelagert, aber nicht wölbbehindert. Somit liegen folgende Randbedingungen vor:

Linkes Lager:	$\mathbf{u} = \mathbf{v} = \mathbf{w} = \varphi_{\mathbf{x}} = 0$
Rechtes Lager:	$\mathbf{v} = \mathbf{w} = \varphi_{\mathbf{w}} = 0$

Die Gleichlast q_{Ed} wirkt am Obergurt des Trägers.

RF-/FE-BGDK liefert folgende Ergebnisse:

Elemente	ν	M _{cr,y} [kNm]
32	1,26	153,0 · 1,26 = 192,8

Tabelle 9.3: Lastfaktor und ideales Moment

In der Tabelle bezeichnet ν den Lastfaktor ohne Berücksichtigung der Vorverformung.

In [15] wird das ideale Moment $M_{cr} = 169,2$ kNm angegeben.

Die Beschränkung der elastischen Spannung auf $f_{y,k} = 24 \text{ kN/cm}^2$ liefert mit RF-/FE-BGDK die maximale aufnehmbare Last von $q_{max} = 0,89 \cdot 34 = 30,26 \text{ kN/m}$. Diese Last ist geringer als der in [15] angegebene Wert. Dies liegt daran, dass die plastische Reserve des Querschnitts bei der Bestimmung der elastischen Grenzlast F_G nicht berücksichtigt ist. Mit dem Zusatzmodul RF-/STAHL EC3 kann dem jedoch Rechnung getragen werden.

9.3 Kragträger mit Wölbbehinderung

In diesem Beispiel nach den SCHNEIDER Bautabellen (16. Auflage, Seite 8.20) [15] soll das Wölbbimoment M_{ω} berechnet werden.

§		M⊤ = 6,5 kNm
-	l = 2,50 m	

Bild 9.4: System und Belastung

Querschnitt:	HEB 240
Material:	Stahl S 235

Der Querschnitt ist an der Einspannstelle wölbbehindert. Somit liegen am linken Trägerende folgende Randbedingungen vor:

 $\mathbf{u}=\mathbf{v}=\mathbf{w}=\varphi_{\mathbf{x}}=\varphi_{\mathbf{y}}=\varphi_{\mathbf{z}}=\mathbf{0}$

Die Berechnung nach [15] ergibt das Wölbbimoment M $_\omega = -70\,494~\rm kNcm^2.$

Die Untersuchung mit RF-/FE-BGDK liefert den Wert M $_{\omega} = -70\,403\,\mathrm{kNcm^2}$.

Die zugehörige Verdrehung vartheta wird in [15] mit 6,3 ° angegeben.

RF-/FE-BGDK ermittelt den Wert $\varphi_{\rm x}=$ 0,1 103 \cdot 180/ $\pi=$ 6,32 °.

Der Vergleich der Spannungen von [15] und RF-/FE-BGDK führt zu folgendem Ergebnis:

Spannung	SCHNEIDER [kN/cm ²]	RF-/FE-BGDK [kN/cm ²]
σ_{ω}	±19,4	±19,35
$\tau_{Mx,p}$	8,5	8,73
$\tau_{\rm Mx,s}$	1,07	1,07

Tabelle 9.4: Spannungen

9.4 Kragträger mit Gleichlast

In diesem Beispiel nach PETERSEN [4], Seite 732 werden die Kipplast und das zugehörige ideale Kippmoment berechnet.

g



Bild 9.5: System und Belastung

Querschnitt:	IPE 200
Material:	Stahl S 235

9.4.1 Kragträger mit freiem Ende

Der Querschnitt ist an der Einspannstelle wölbbehindert. Somit liegen am linken Trägerende folgende Randbedingungen vor:

 $\mathbf{u}=\mathbf{v}=\mathbf{w}=\varphi_{\mathbf{x}}=\varphi_{\mathbf{y}}=\varphi_{\mathbf{z}}=\mathbf{0}$

Lastwirkung	$ u_4$	$ u_8$	$ u_{64}$	$ u_{Petersen}$
oben (a)	20,59	20,56	20,56	19,06
Schwerpunkt (b)	38,12	38,02	38,01	38,13
unten (c)	54,54	54,32	54,29	57,19
untergehängt (d)	68,49	68,09	68,05	76,25

Tabelle 9.5: Kritische Lastfaktoren

Die ν -Werte bedeuten: ν_n ist das Ergebnis von RF-/FE-BGDK ohne Imperfektion für *n* finite Elemente, mit dem Wert 0,75 cm (Verschiebung senkrecht zur Zeichenebene an der Kragarmspitze).



Wie die Tabelle zeigt, liegt die Untersuchung mit acht Elementen nahe bei der konvergierten Lösung.

9.4.2 Kragträger mit seitlicher Stützung

Der Querschnitt ist an der Einspannung wölbbehindert und auf der rechten Seite seitlich durch einen Verband gehalten. Gleichzeitig ist eine Verdrillung am Kragende behindert. Somit liegen folgende Randbedingungen vor:

Lastwirkung	$ u_8 $	$ u_{Petersen}$
oben (a)	68,75	67,10
Schwerpunkt (b)	90,56	91,51
unten (c)	114,5	115,9
untergehängt (d)	146,2	149,5

Tabelle 9.6: Kritische Lastfaktoren

Die Werte für den Lastfaktor ν , die in PETERSEN [4] aus Kippnomogrammen folgen, werden bereits bei acht finiten Elementen mit einer sehr guten Annäherung ermittelt.

9.5 Träger mit Gleichlast

Für folgendes Beispiel nach PETERSEN [4], Seite 731 wird der kritische Lastfaktor ν berechnet.



Bild 9.6: System und Belastung

Querschnitt:	HEB 800
Material:	Stahl S 235

Das System ist an beiden Rändern gabelgelagert, aber nicht wölbbehindert. Somit liegen folgende Randbedingungen vor:

Linkes Lager:	$\mathbf{u}=\mathbf{v}=\mathbf{w}=\varphi_{\mathbf{x}}=0$
Rechtes Lager:	$\mathbf{v} = \mathbf{w} = \varphi_{\mathbf{x}} = 0$

Die Wirkung der Last q wird für den Obergurt, den Schwerpunkt und den Untergurt untersucht.

RF-/FE-BGDK liefert folgende Lastfaktoren ν bzw. $\nu_{\rm E}$ für eine Vorverformung von $\ell/400$:

Lastwirkung	u	$ u_{E}$	$ u_{Petersen}$
Obergurt	37,38	36,31	39,50
Schwerpunkt	46,38	44,88	48,61
Untergurt	57,53	55,56	57,73

Tabelle 9.7: Kritische Lastfaktoren

9.6 Durchlaufträger mit zwei Einzellasten

Für folgenden Zweifeldträger finden sich Berechnungen in LINDNER [16] und DICKEL et al. [12]. Die beiden Einzellasten von F = 37,5 kN wirken jeweils in Feldmitte im Profilschwerpunkt.

g



Bild 9.7: System und Belastung

Querschnitt:	IPE 200
Material:	Stahl S 235

Der Träger ist an allen Lagern gabelgelagert. Somit liegen folgende Randbedingungen vor: Linkes Lager: $u = v = w = \varphi_x = 0$

Linkes Lager:	$u=v=w=\varphi_x=$
Mittlere Lager:	$\mathbf{v}=\mathbf{w}=\varphi_{\mathbf{x}}=0$
Rechtes Lager:	$\mathbf{v} = \mathbf{w} = \varphi_{\mathbf{x}} = 0$

Die Berechnung wird mit acht finiten Elementen durchgeführt. Es ergeben sich folgende Werte für das ideale Biegedrillknickmoment $M_{cr,y}$ [kNm] über dem mittleren Lager.

M _{cr,Lindner}	M _{cr,Dickel}	M _{cr,y}	M _{cr,yE}
51,24	51,06	1,46 ·35,16 = 51,33	1,38 ·35,14 = 48,85

Tabelle 9.8: Ideales Biegedrillknickmoment

Für die Ermittlung von $M_{cr,yE}$ wurde eine Vorverformung von $\ell/400$ angesetzt.

Die Ergebnisse von RF-/FE-BGDK stimmen sehr gut mit denen von [16] und [12] überein.

9.7 Durchlaufträger mit Gleichlasten

In DICKEL et al. [12] werden die idealen Biegedrillknickmomente eines Zweifeldträgers ermittelt. Die Streckenlast der Größe q = 10 kN/m wirkt am Obergurt im Abstand von 14,5 cm vom Profilschwerpunkt.



Bild 9.8: System und Belastung

Querschnitt:	HEA 300
Material:	Stahl S 235

Der Träger ist an allen Lagern gabelgelagert. Somit liegen folgende Randbedingungen vor:

Linkes Lager:	$\mathbf{u}=\mathbf{v}=\mathbf{w}=\varphi_{\mathbf{x}}=0$
Mittlere Lager:	$\mathbf{v}=\mathbf{w}=\varphi_{\mathbf{x}}=0$
Rechtes Lager:	$\mathbf{v}=\mathbf{w}=\varphi_{\mathbf{x}}=0$

Für die Berechnung in RF-/FE-BGDK wird eine FE-Länge von 50 cm gewählt. Am mittleren Lager ergeben sich folgende Werte für das ideale Biegedrillknickmoment M_{cr,y} und die zugehörige Streckenlast q_{cr,z}.

Q

	DICKEL et al.	RF-/FE-BGDK	PETERSEN	ROIK et al.
${\boldsymbol{q}}_{cr,z}[kN/m]$	42,84	42,85	35,86	37,08
M _{cr,y} [kNm]	401,6	401,7	336,2	347,6

Tabelle 9.9: Vergleich der Ergebnisse

Die Ergebnisse von RF-/FE-BGDK stimmen sehr gut mit denen von [12] überein.

Bei weiteren Untersuchungen werden die maximalen Vergleichsspannungen für verschiedene Streckenlastwerte am vorverformten System berechnet. RF-/FE-BGDK ermittelt auch die maximale Gleichstreckenlast, bei der die Spannung $\sigma_v = 24 \text{ kN/cm}^2$ eingehalten wird.

q[kN]	${ m max}\sigma_{ m v}[{ m kN/cm^2}]$
10,0	8,75
20,0	18,76
24,3	24,00

Tabelle 9.10: Maximale Streckenlast

Eine analytische Vergleichsrechnung ergibt für das ideale Feldmoment ($r_y = z_M = 0$):

$$M_{cr,y} = \zeta \frac{\pi^2 E I_z}{\ell^2} \left(\sqrt{0.25 z_p^2 + c^2} + 0.5 z_p \right) = 28\,965\,\text{kNcm} = 289,65\,\text{kNm}$$

mit

 $\zeta = 1,08 \text{ (siehe unten)}$ $z_{p} = -14,5 \text{ cm}$ $c^{2} = \frac{I_{\omega}}{I_{z}} + \frac{\ell^{2} G I_{T}}{\pi^{2} E I_{z}} = \frac{1200\,000}{6\,310} + \frac{1\,000^{2} \cdot 8\,100 \cdot 85,2}{\pi^{2} \cdot 21\,000 \cdot 6\,310} = 717,9 \text{ cm}^{3}$

Der ζ -Wert nach [14] stellt den Korrekturfaktor dar, mit dem die Lösung M_{cr,y} eines beidseitig gabelgelagerten, durch gleiche Endmomente beanspruchten Stabes zu multiplizieren ist.

Nach [14] folgt:



Bild 9.9: Momentenverlauf

 M_o wurde in [14] zur Berechnung von ν_{cr} , d. h. M_{cr} herangezogen, das in [14] angegebene ideale Biegedrillknickmoment ist also auf die Feldmitte Feld 2 bezogen!

$$\chi = \frac{E I_{\omega}}{\ell^2 G I_{\tau}} = \frac{21\,000 \cdot 1\,200 \cdot 10^3}{\left(1\,000\right)^2 \cdot 8\,100 \cdot 85,2} = 0,037$$

Tafel 5.23 in [14]:

$$\overline{M} = -\frac{q \ell^2}{8} = \psi M_{\text{Stütze}} = \psi (-0,09\,375) q \ell_2^2$$
$$\Rightarrow \psi = 0,09\,375 \cdot 8 = 0,75$$
$$\Rightarrow \zeta \simeq 1,08$$

Damit beträgt das ideale Stützenmoment als das maximale Moment, das sowohl von RF-/FE-BGDK als auch von DICKEL [12] berechnet wird:

$$M_{cr,y \text{ Feld}} = 0,078 \ 125 \ q_{cr} \cdot 10^2 = 289,65 \ \text{kNm}$$

$$\Rightarrow \ q_{cr} = 37,08 \ \text{kN}$$

$$M_{cr,y \ \text{Stütze}} = 0,09 \ 375 \cdot 37,08 \ \text{kN}/\text{m} \cdot 10^2 = 347,58 \ \text{kNm}$$

Nach PETERSEN [4] Tafel 7.23 ergeben sich für das Endfeld eines Durchlaufträgers mit $0.09375 \cdot 100 =$ 75 % Einspannungsgrad folgende idealen Werte:

$$\mu = \frac{EI_{\omega}}{\ell^2 GI_T} = 0,0365; \quad \chi = + \left(\frac{z_p}{\ell}\right)^2 \frac{EI_z}{GI_T} = 0,04$$
$$\Rightarrow \gamma_{cr} \simeq 37.5 \qquad \Rightarrow q_{cr} = \frac{\gamma_{cr}}{\ell^3} \sqrt{EI_z GI_T} = 35,86 \text{ kN/m}$$
$$M_{cr \, v} \text{Stütze} = 0,09375 \cdot 35,86 \cdot 10^2 = 336,2 \text{ kNm}$$

Die nach [14] bzw. [12] ermittelten idealen Werte sind kleiner als die hier ermittelten, da in den analytischen Formeln die Stützeffekte infolge der Wölbbehinderung des ersten Feldes nicht erfasst sind.

9.8 Dreifeldträger mit Gleichlasten

In PETERSEN [6] Seite 405 und DICKEL et al. [12] werden die idealen Biegedrillknickmomente eines Durchlaufträgers ermittelt.

1. Fall: System mit gleichen Lasten

Die Streckenlast der Größe q = 30,5 kN/m ist über den ganzen Träger konstant. Sie wirkt am Obergurt im Abstand von 18 cm vom Profilschwerpunkt.



Bild 9.10: System und Belastung

Querschnitt:	IPE 360
Material:	Stahl S 235

Der Träger ist an allen Lagern gabelgelagert. Somit liegen folgende Randbedingungen vor:

Linkes Lager:	$\mathbf{u}=\mathbf{v}=\mathbf{w}=\varphi_{\mathbf{x}}=0$
Mittleres Lager:	$\mathbf{v}=\mathbf{w}=\varphi_{\mathbf{x}}=0$
Rechtes Lager:	$\mathbf{v}=\mathbf{w}=\varphi_{\mathbf{x}}=0$

Die Berechnung in RF-/FE-BGDK wird mit 18 und mit 72 Elementen durchgeführt. An den Innenlagern ergeben sich folgende Werte für das ideale Biegedrillknickmoment M_{cr,y} und die zugehörige Gleichstreckenlast q_{cr,z}:

g

	PETERSEN	DICKEL	RF-/FE-BGDK (18 El.)	RF-/FE-BGDK (72 El.)
$q_{cr,z}[kN/m]$	45,32	48,80	1,66 · 30,5 = 50,6	$1,\!63\cdot 30,\!5=49,\!7$
$M_{cr,y}[kNm]$	163,2	175,7	1,66 · 109,8 = 182,3	1,63 · 109,8 = 179,0

Tabelle 9.11: Vergleich der Ergebnisse

Die Ergebnisse von RF-/FE-BGDK stimmen sehr gut mit denen von [6] und [12] überein.

Für eine Vorverformung von $\ell/400 = 600/400 = 1,5$ cm erhält man bei dieser Streckenlast die maximale Vergleichsspannung $\sigma_v = 16,9$ kN/cm².

Bei einer Begrenzung der Spannung auf $\sigma_v = 24 \text{ kN/cm}^2$ beträgt die maximal aufnehmbare Last $q_{max} = 36,2 \text{ kN/m}.$

2. Fall: System mit verschiedenen Lasten

Im zweiten Fall wird das mittlere Feld nicht mit q = 30,5 kN/m, sondern mit einer reduzierten Streckenlast von g = 5,5 kN/m belastet.



Bild 9.11: System und Belastung

Die idealen Biegedrillknickmomente sind bei dieser Belastung nicht für die Stützen, sondern für die äußeren Felder maßgebend.

	PETERSEN	DICKEL	RF-/FE-BGDK
$M_{cr,y}[kNm]$	137,8	162,2	1,57 · 104,8 = 164,5

Tabelle 9.12: Vergleich der Ergebnisse

Das Ergebnis von RF-/FE-BGDK stimmt gut mit dem in [12] angegebenen Wert überein. Das in [6] ermittelte ideale Biegedrillknickmoment liegt sehr auf der sicheren Seite, weil dort die Wölbbehinderungen über den Stützen und die Stützeffekte infolge der Wölbbehinderung des weniger stark belasteten Nachbarfeldes vernachlässigt sind.

Für eine Vorverformung von $\ell/400 = 600/400 = 1.5$ cm erhält man bei dieser Streckenlast die maximale Vergleichsspannung $\sigma_v = 21.2$ kN/cm².

Bei einer Begrenzung der Spannung auf $\sigma_v = 24 \text{ kN/cm}^2$ betragen die maximal aufnehmbaren Lasten q_{max} = 1,06 · 30,5 = 32,3 kN/m (Außenfelder) und q_{max} = 1,06 · 5,5 = 5,8 kN/m (Innenfeld).

9.9 Gebetteter Träger mit Normalkraft

Ein gabelgelagerter Träger ist seitlich am Obergurt gehalten und zusätzlich drehelastisch gelagert. Die analytische Lösung kann der Veröffentlichung von WITTEMANN [17] entnommen werden, in der die ideale Biegedrillknicklast eines drehelastisch gebetteten Druckstabes mit gebundener Drehachse bestimmt wird. Dazu wird das folgende System betrachtet.



Bild 9.12: System und Belastung

Querschnitt:	IPE 400
Material:	Stahl S 235

Der Träger ist beidseits gabelgelagert, aber nicht wölbbehindert. Somit liegen folgende Randbedingungen vor:

Linkes Lager:	$\mathbf{u}=\mathbf{v}=\mathbf{w}=\varphi_{\mathbf{x}}=0$
Rechtes Lager:	$\mathbf{v} = \mathbf{w} = \varphi_{\mathbf{x}} = 0$

Der Träger ist am Obergurt seitlich durch eine Aussteifung gehalten. Diese seitliche Halterung wird in RF-/FE-BGDK durch eine sehr steife Federung modelliert. Weiterhin liegt eine Drehbettung von $c_{\vartheta} = 9,936$ kNm/m vor.

Die Berechnung in FE-BGDK (ohne Vorverformung) liefert zunächst den Wert

$$N_{crv} = 100 \cdot 5,7 = 570 \text{ kN}$$

Dieses Ergebnis stellt jedoch die Knicklast um die starke Achse dar:

$$N_{cr,y} = \frac{21\,000 \cdot 23\,130 \cdot \pi^2}{2\,900^2} = 570\,\mathrm{kN}$$

Durch ein vertikales Lager in Trägermitte (w $\cdot \frac{\ell}{2} = 0$) wird eine deutlich geringere Verzweigungslast ermittelt, da RF-/FE-BGDK nun die höheren Eigenformen benutzt:

$$N_{cr,\vartheta} = 100 \cdot 2,27 = 227 \text{ kN}$$

Damit ist erkennbar, wie sich die Modellierung elastisch gebetteter Stäbe mit gebundener Drehachse auf die ideale Biegedrillknicklast auswirkt – insbesondere bei großen Stützweiten.

9.10 Träger mit exzentrischer Gleichlast

Es wird ein Stahlträger mit zweiachsiger Biegung untersucht. Die Lasten wirken 5 cm oberhalb des Obergurts.

In Petersen [4] Tafel 7.29 wird die Normalspannung σ_x im Spannungspunkt (1) analytisch ermittelt.



Bild 9.13: System und Belastung

Querschnitt:	HEB 600
Material:	Stahl S 235

Als Imperfektion wird eine Vorverformung in Richtung der Stabachse y mit folgendem Stich angesetzt (siehe Tabelle 3 in [3]):

$$v_0 = 0.5 \cdot \frac{2}{3} \cdot \frac{\ell}{250} = 1.07 \text{ cm}$$

Die Berechnung in RF-/FE-BGDK erfolgt mit 16 Elementen.

Es ergeben sich folgende Spannungen und Verdrehungen:

	PETERSEN	RF-/FE-BGDK
$\sigma_{\rm x}$ in (1) $[{\rm kN/cm^2}]$	22,55	24,15
Verdrehung φ_x in $\ell/2$ [rad]	3,645 · 10 ⁻²	4,360 · 10 ⁻²

Tabelle 9.13: Vergleich der Ergebnisse

Literatur

- [1] EN 1993-1-1: Bemessung und Konstruktion von Stahlbauten Teil 1-1: Allgemeine Bemessungsregeln und Regeln für den Hochbau. Beuth Verlag GmbH, Berlin, 2005.
- [2] DIN 18800 (11.90) Teil 1: Stahlbauten Bemessung und Konstruktion. Beuth Verlag GmbH, Berlin, 1992.
- [3] DIN 18800 (11.90) Teil 2: Stahlbauten Stabilitätsfälle, Knicken von Stäben und Stabwerken. Beuth Verlag GmbH, Berlin, 1992.
- [4] Christian Petersen. *Statik und Stabilität der Baukonstruktionen*. Vieweg & Sohn, Wiesbaden, 2. Auflage, 1982.
- [5] E. Ramm und T. J. Hofmann. *Stabtragwerke. Der Ingenieurbau, Bd. 5, Baustatik, Baudynamik*. Ernst & Sohn, Berlin, 1996.
- [6] Christian Petersen. Stahlbau. Vieweg & Sohn, Wiesbaden, 3. Auflage, 1993.
- [7] DIN 18807 Trapezprofile im Hochbau. Beuth Verlag GmbH, Berlin, 1987.
- [8] Joachim Lindner. Stabilisierung von Biegeträgern durch Drehbettung eine Klarstellung. *Stahlbau*, 56, 1987.
- [9] Peter Osterrieder, Matthias Voigt und Helmut Saal. Zur Neuregelung des Biegedrillknicknachweises nach EDIN 18800 Teil 2. *Stahlbau*, 58, 1989.
- [10] Joachim Lindner, Joachim Scheer und Herbert Schmidt. *Erläuterungen zu DIN 18800 Teil 1 bis* 4. Beuth Verlag GmbH, Berlin, 2. Auflage, 1994.
- [11] STAHLBAU Handbuch, Band 1. Stahlbau-Verlagsgesellschaft mbH, Köln, 1993.
- [12] T. Dickel, H.-P. Klemens und H. Rothert. *Ideale Biegedrillknickmomente*. Vieweg & Sohn, Wiesbaden, 1991.
- [13] Joachim Lindner und Friedrich Groeschel. Drehbettungsbeiwerte für die Profilblechbefestigung mit Setzbolzen bei unterschiedlich großen Auflasten. *Stahlbau*, 65, 1996.
- [14] Karlheinz Roik, Jürgen Carl und Joachim Lindner. *Biegetorsionsprobleme gerader dünnwandiger Stäbe*. Ernst & Sohn, Berlin, 1971.
- [15] Klaus-Jürgen Schneider. *Bautabellen für Ingenieure mit Berechnungshinweisen und Beispielen*. Werner Verlag, Düsseldorf, 16. Auflage, 2004.
- [16] Joachim Lindner. Biegedrillknicken in Theorie, Versuch und Praxis. DASt Heft, 9/1980.
- [17] Karlheinz Wittemann. Ideale Biegedrillknicklast für einen gebetteten Druckstab mit gebundener Achse. *Stahlbau*, 61, 1992.

Index

Α

Abstützendes Bauteil	22
Alpha	33
Anschließendes Bauteil	55
Anschlussverformung	22
Ansichtsmodus	78
Arbeitsfenster	33
Ausdruckprotokoll	37
Ausnutzung	79

r

c/t-Teil	34

В

Basisangaben	28
Beenden von RF-/FE-BGDK	27
Befestigungsart	45
Belastung	54
Bemessungsfall	88, 89
Benutzerprofil	90
Berechnung	62
Berechnung starten	64
Berechnungstheorie	63
Bezug	57
Bezugslänge	57,61
Biegedrillknicken	6
Biegedrillknickmoment	7
Biegeknicklast	7
Biegemoment	71
Biegetorsion	8
Bimoment	55
Blättern in Masken	27

D

Detaileinstellungen	62
Dezimalstellen	. 30, 90
Diagonale	43
Drehbettung 22, 23	, 40, 42
Drehfeder	. 22, 50
Drillknicklast	7
Drucken	. 34, 86
Durchlaufwirkung	. 45, 46
DUENQ-Profil	. 33, 67

Ε

Eigenform
Eigengewicht
Einheiten
Einspannung

B

F

Farbskala	83
Feder	.11, 13, 36
Federkonstante	
FE-Teilungslänge	62
Filter	. 75, 83, 84
Filtern von Stäben	84
Finite Elemente	

G

Gebundene Drehachse
Gelenk
Globale Last
Grafik
Grafikausdruck
Grenzlast
Grenzspannung

н

Hintergrundgrafik		78
-------------------	--	----

L

Imperfektion	7, 59, 62, 79, 81
Imperfektionskomponente	62
Installation	4
Iteration	

Κ

Kippen	6
Knicklinie	61
Knoten	36, 55, 73
Knotenlager	
Knotenlast	14, 54, 55
Kommentar	29
⊿ Dlubal

Konvergenz	8
Koordinaten	77
Kritischer Lastfaktor	73

L

—	
Lagerkräfte	. 65, 72
Lastart	57
Lastfaktor	74
Lastfall), 72, 73
Lastkombination	3, 54, 67
Lastrichtung	57
Lastverlauf	57
Lokale Last	63

М

Masken	27
Material	. 30, 91
Materialbibliothek	31
Materialkennwerte	. 30, 31

Ν

Nachweis farbig
Navigator
Newton-Raphson
NIchtkontinuierliche Drehbettung 22
Normalspannung 17, 66, 67
Normierung

0

OpenOffice																					92	2
------------	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	----	---

Ρ

Panel	
Pfette	21, 42, 46
Pfosten	
Profil	
Profilverformung	
Programmaufruf	4
Projektionslänge	

Q

Querkraft	71
Querschnitt	. 16, 32
Querschnittsbibliothek	32
Querschnittskennwerte	. 34, 77
Querschnittsspannungen	76
Querschott	26

R

Reduktionsfaktor	51
Relationsbalken	75
Rendering	33

B

S

Schaltflächen	5
Schnittgrößen	9
Schubfeld	2
Schubspannung	3
Schubsteifigkeit	2
Seitliche Behinderung	2
Sekundäre Schubspannung 18	3
Sichtbarkeiten	3
Sicke	1
Spannung	9
Spannungen	5
Spannungsart	9
Spannungsgrafik	5
Spannungspunkt16, 34, 35, 67, 69, 76, 77	7
Spannungsverlauf	5
Stab	7
Stabbettung	1
Stabendfeder	3
Stabendgelenk	2
Stabilitätsnachweis	3
Stabilitätsproblem	5
Stablänge	7
Stablast	7
Stabliste	7
Stabsatz 27, 28, 55, 57, 59, 68	3
Stabseite	2
Starten von RF-/FE-BGDK	1
Statisches Moment	7
Stelle x	7
Steuerpanel	3
Stichmaß	1
Stiel	1
Stirnplatte	1
Streckenlast	7
Stütze	1
Stützung	5

Т

Teilsicherheitsbeiwert	
Theorie II. Ordnung	6, 9, 63
Theorie III. Ordnung	
Torsion	15, 17, 58, 71, 78
Torsionssteifigkeit	50
Trägerüberstand	
Traglast	
Trapezblech	42, 44, 46
Trapezprofil	

B Index

U

Diuk

U-Profil	7, 51
Überstand	40
Unverschiebliches System	61

V

Verband	20 23 43
	20, 23, 43
Verborgener Ergebnisverlauf	
Verdrehung	
Verformungen	65, 71, 79
Vergleichsspannung	
Vergleichsspannungen	
Verschiebliches System	61
Verschiebung	
Verwölbung	
Verzweigungslast	
Vorkrümmung	61
Vorverdrehung	60
Vorverformung	7
Vorzeichenregelung	

Voute
X x-Stelle

B

W

Wegfeder	
Winkel	
Wölbbimoment	17, 55, 71, 73
Wölbeinspannung	
Wölbfeder	25, 26, 37, 38, 39, 50
Wölbkrafttorsion	
Wölbordinaten	
Wölbtorsionstheorie	6
Wölbung	

Ζ

Zeigen-Navigator	 84
Zwischenablage .	 92