Fassung Oktober 2013

Zusatzmodul

RF-LAMINATE

Bemessung von Laminatflächen

Programm-Beschreibung

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 Am Zellweg 2 D-93464 Tiefenbach

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



Inhalt

	Inhalt	Seite		Inhalt	Seite
1.	Einleitung	4	5.1	Max. Spannung/Ausnutzung belastungsweise	55
1.1	Zusatzmodul RF-LAMINATE	4	5.2	Max. Spannung/Ausnutzung	
1.2	RF-LAMINATE-Team	5		flächenweise	60
1.3	Gebrauch des Handbuchs	6	5.3	Spannungen punktweise	60
1.4	Aufruf des RF-LAMINATE - Moduls	6	5.4	Max. Verschiebungen	62
2.	Theoretische Grundlagen	8	5.5	Stückliste	63
2.1	Formelzeichen	8	6.	Ausdruck	65
2.2	Materialmodelle	10	6.1	Ausdruckprotokoll	65
2.2.1	Orthotrop	10	6.2	Grafikausdruck	65
2.2.2	Isotrop	15	6.2.1	Ergebnisse am RFEM-Modell	65
2.2.3	Benutzerdefiniert	15	6.2.2	Ergebnisse in Schichten	67
2.2.4	Hybrid	15	7.	Allgemeine Funktionen	68
2.3	Steifigkeitsmatrix	16	7.1	Einheiten und Dezimalstellen	68
2.3.1	Berechnung der Steifigkeitsmatrix		7.2	Export der Ergebnisse	69
	Schubverbundes	16	8.	Beispiele	71
2.3.2	Keine Berücksichtigung des Schubverbunds	19	8.1	Berechnung der Steifigkeitsmatrixglieder	71
3.	Eingabedaten	25	8.1.1	Berücksichtigung des Schubverbunds	i
3.1	Basisangaben	25		zwischen den Schichten	74
3.1.1	Tragfähigkeit	27	8.1.2	Keine Berücksichtigung des Schubverbunds zwischen den	
3.1.2	Gebrauchstauglichkeit	28		Schichten	79
3.2	Materialkennwerte	29	8.2	Berechnung der Spannungen	82
3.3	Materialfestigkeiten	36	8.2.1	Berechnung der einzelnen Spannungskomponenten	83
3.4	Lasteinwirkungsdauer und Nutzungsklasse	37	8.2.2	Berechnungsablauf in RF-LAMINATE	85
3.5	Gebrauchstauglichkeitsparameter	39	8.3	Berechnung einer Deckenplatte mit	01
4.	Berechnung	41	•		91
4.1	Details	41	9.	Anhange	99
4.1.1	Spannungen	42	9.1	Transformationsgleichungen	99
4.1.2	Ergebnisse	49	9.2	Prüfung der positiven Definitheit der Steifigkeitsmatrix	100
4.2	Norm	50	А	Literatur	101
4.2.1	Materialbeiwerte	50	R	Index	102
4.2.2	Gebrauchstauglichkeits-Grenzwerte	52			172
4.3	Zu berechnen	53			
5.	Ergebnisse	54			



1. Einleitung

1.1 Zusatzmodul RF-LAMINATE

Das Zusatzmodul RF-LAMINATE von DLUBAL Software berechnet Verformungen und Spannungen von Laminatflächen. Es eignet sich beispielsweise für die Bemessung von Brettsperrholz, Brettschichtholz oder OSB-Platten. Aber auch im Betonbau, Leichtbau oder im Elementbau kann es zur Berechnung von Schichtenelementen verwendet werden. In RF-LAMINATE besteht die Möglichkeit, einen Schichtenaufbau mittels der aus RFEM bekannten Materialbibliothek oder einen benutzerdefinierten Aufbau zu definieren.

Mit dem Modul RF-LAMINATE lässt sich der Schichtenaufbau beliebiger Materialmodelle definieren. Dabei stehen nicht nur isotrope und orthotrope Materialmodelle zur Verfügung, sondern auch benutzerdefinierte und hybride Modelle, die eine Kombination von isotropen und orthotropen Materialen in einem Schichtenaufbau ermöglichen. Für orthotrope Materialen können die Einzelschichten um den Winkel β rotiert und so unterschiedliche Steifigkeiten in eine gesuchte Richtung berücksichtigt werden. Zudem kann der Schubverbund zwischen den einzelnen Schichten berücksichtigt werden.

Der übersichtliche Aufbau und die intuitiven Eingabe- und Ausgabemasken tragen zur Benutzerfreundlichkeit des Moduls bei. Dieses Handbuch enthält alle notwendigen Informationen für die Arbeit mit RF-LAMINATE, einschließlich einiger typischer Beispiele.

RF-LAMINATE ist vollständig in RFEM integriert. Es erscheint jedoch nicht nur auf der Benutzeroberfläche als Teil des Hauptprogramms: Die Ergebnisse der Laminatberechnung können einschließlich der grafischen Darstellung in das RFEM-Ausdrucksprotokoll übergeben werden. Das ansprechende Layout des Programms und vor allem der einheitliche Aufbau der Dlubal-Zusatzmodule erleichtern die Arbeit mit RF-LAMINATE.

Wir wünschen Ihnen viel Erfolg bei Ihrer Arbeit mit RFEM und RF-LAMINATE.

Ihr Team von DLUBAL Software GmbH.



1.2 RF-LAMINATE-Team

An der Entwicklung von RF-LAMINATE waren beteiligt:

Programmkoordinierung

Dipl.-Ing. Georg Dlubal Dipl.-Ing. (FH) Younes El Frem Ing. Pavel Bartoš

Programmierung

Doc. Ing. Ivan Němec, CSc. Mgr. Petr Zajíček Ing. Lukáš Weis Mgr. Vítězslav Štembera, Ph.D.

Querschnitts- und Materialdatenbank

Ing. Jan Rybín, Ph.D.

Programmdesign, Dialogbilder und Icons

Dipl.-Ing. Georg Dlubal

MgA. Robert Kolouch

Programmkontrolle

Mgr. Vítězslav Štembera, Ph.D. Ing. Iva Horčičková Dipl.-Ing. (FH) Bastian Kuhn

Handbuch, Hilfesystem und Übersetzungen

Ing. Fabio Borriello Ing. Dmitry Bystrov Eng.^o Rafael Duarte Ing. Jana Duníková Ing. Lara Freyer Alessandra Grosso Bc. Chelsea Jennings Jan Jeřábek Ing. Ladislav Kábrt Ing. Aleksandra Kociołek Mgr. Michaela Kryšková Dipl.-Ing. Tingting Ling Ing. Roberto Lombino Eng.º Nilton Lopes Mgr. Ing. Hana Macková Ing. Téc. Ind. José Martínez MA SKT Anton Mitleider Dipl.-Ü. Gundel Pietzcker Mgr. Petra Pokorná Ing. Zoja Rendlová Dipl.-Ing. Jing Sun Ing. Marcela Svitáková Dipl.-Ing. (FH) Robert Vogl Ing. Marcin Wardyn

Technische Unterstützung und Endkontrolle

M.Eng. Cosme Asseya Dipl.-Ing. (BA) Markus Baumgärtel Dipl.-Ing. Moritz Bertram M.Sc. Sonja von Bloh Dipl.-Ing. (FH) Steffen Clauß Dipl.-Ing. Frank Faulstich Dipl.-Ing. (FH) René Flori Dipl.-Ing. (FH) René Flori Dipl.-Ing. (FH) Stefan Frenzel Dipl.-Ing. (FH) Walter Fröhlich Dipl.-Ing. (FH) Malter Störold Dipl.-Ing. (FH) Andreas Hörold Dipl.-Ing. (FH) Paul Kieloch Dipl.-Ing. (FH) Bastian Kuhn Dipl.-Ing. (FH) Ulrich Lex Dipl.-Ing. (BA) Sandy Matula Dipl.-Ing. (FH) Alexander Meierhofer M.Eng. Dipl.-Ing. (BA) Andreas Niemeier Dipl.-Ing. (FH) Gerhard Rehm M.Eng. Dipl.-Ing. (FH) Walter Rustler M.Sc. Dipl.-Ing. (FH) Walter Rustler M.Sc. Dipl.-Ing. (FH) Frank Sonntag Dipl.-Ing. (FH) Christian Stautner Dipl.-Ing. (FH) Lukas Sühnel Dipl.-Ing. (FH) Robert Vogl



1.3 Gebrauch des Handbuchs

Da die Themenbereiche Installation, Benutzeroberfläche, Ergebnisauswertung und Ausdruck im RFEM-Handbuch ausführlich 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-LAMINATE ergeben.

Details...

Dieses 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. [Details]. Gleichzeitig sind sie am linken Rand abgebildet. **Begriffe**, die in Dialogen, Tabellen und Menüs erscheinen, in *Kursivschrift* hervorgehoben, sodass die Erläuterungen gut nachvollzogen werden können.

Am Ende des Handbuchs befindet sich ein Stichwortverzeichnis. Sollten Sie dennoch nicht fündig werden, so können Sie die Suchfunktion auf unserer Website <u>www.dlubal.de</u> nutzen, um in der umfangreichen Liste aller *Fragen und Antworten* das Problem nach bestimmten Kriterien einzugrenzen.

1.4 Aufruf des RF-LAMINATE - Moduls

Es bestehen in RFEM folgende Möglichkeiten, das Zusatzmodul RF-LAMINATE zu starten.

Menü

Sie können das Zusatzmodul aufrufen mit dem RFEM-Menü

```
\textbf{Zusatzmodule} \rightarrow \textbf{Sonstige} \rightarrow \textbf{RF-LAMINATE}.
```

Zusa	atzmodule <u>F</u> enster <u>H</u> il	fe																						
4 00	Aktuelles Modul		X.XX	હ્ય	55	333	: *	₽-¢-		4	4	r Æ	3	-	0	స్రీ 🤇	Þ	4	>	<	ð	۲) «	
	Stahlbau	Þ	z -	x 1 -	Z	•	B -	1	7 =		I	>	1	4	1	2	8	3 -	J	-				
	Stahlbetonbau	Þ																						ĺ
	Holzbau	Þ																						
	Aluminiumbau	Þ																						
	Dynamik	Þ																						
	Verbindungen	Þ																						
	Fundamente	Þ																						
	Stabilität	F																						
	Gittermasten	Þ																						
	Sonstige	•	17	RF-I	DEFC	RM							Ver	forr	mu	ngs	na	chw	/eis	s vo	n S	täb	en	
	Externe Zusatzmodule	Þ	,111	RF-E	BEW	EG							0	Gen	eri	erui	ng	vor	n W	/an	der	last	en	
	Einzalare gramme		3	RF-I	MP								Ge	ene	rie	run	g v	on I	Imp	ber	fekt	ion	en	
	Einzeiprogramme	"	F,	RF-9	STAG	ES									Ar	haly	se	von	Ba	auz	usta	ind	en	
			İ2	RF-L	ASTS	STUF	EN											Bela	asti	ung	gshi	isto	rie	
				RF-I	NFLU	JENC	E	0	Sene	rieru	ung	von	Ein	flus	ssli	nier	n u	nd	Ein	flu	ssfl	äch	en	
			а±а	RF-9	SOILI	N		Nach	weis	der	Int	erak	tior	ı zw	/iso	her	n B	ode	en u	und	l St	rukt	tur	
				RF-0	GLAS									E	Ber	nes	sur	ng v	on	GI	asfl	äch	en	
			Ø	RF-L	AMI	NATE		2					E	Bem	les	sun	g v	on	Lar	nin	atfl	äch	en	

Bild 1.1: Menü: Zusatzmodule \rightarrow Sonstige \rightarrow RF-LAMINATE



Navigator

Alternativ rufen Sie das Zusatzmodul im Daten-Navigator auf durch Anklicken des Eintrags

 $\textbf{Zusatzmodule} \rightarrow \textbf{RF-LAMINATE} - \textbf{Bemessung von Laminatflächen}.$



Bild 1.2: Daten-Navigator: Zusatzmodule \rightarrow RF-LAMINATE

Panel

Wenn im RFEM-Modell schon Ergebnisse von RF-LAMINATE vorliegen, können Sie das Bemessungsmodul auch über das Panel starten:

Stellen Sie den RF-LAMINATE-Fall in der Lastfallliste der Symbolleiste ein. Lassen Sie über die Schaltfläche [Ergebnisse ein/aus] die Verformungen oder Spannungen an den Flächen grafisch darstellen.

Im Panel können Sie nun die Schaltfläche [RF-LAMINATE] zum Aufruf des Moduls benutzen.



Bild 1.3: Panel: Schaltfläche [RF-LAMINATE]





2. Theoretische Grundlagen

Dieses Kapitel stellt die Grundlagen vor, die für die Arbeit mit RF-LAMINATE von Bedeutung sind.

2.1 Formelzeichen

t	Dicke der einzelnen Schichten [m]
β	Orthotropierichtung [°]
Ε	Elastizitätsmodul [kN/cm²]
E _x	Elastizitätsmodul in Richtung der x' -Achse [KN/cm ²]
E _y	Elastizitätsmodul in Richtung der y' -Achse [KN/cm ²]
G	Schubmodul [KN/cm²]
G _{xy}	Schubmodul in $x'y'$ -Ebene [KN/cm ²]
G _{xz}	Schubmodul in $x'z$ -Ebene [KN/cm ²]
G _{yz}	Schubmodul in $y'z$ -Ebene [KN/cm ²]
ν	Querdehnzahl [-]
V_{xy} , V_{yx}	Querdehnzahlen in $x'y'$ '-Ebene [-]
γ	Spezifisches Gewicht [N/m³]
α_{T}	Wärmedehnzahl [1/K]
d'_{ij}	Elemente der Teilsteifigkeitsmatrix im Koordinatensystem x', y', z [KN/cm ²]
d _{ij}	Elemente der Teilsteifigkeitsmatrix im Koordinatensystem x, y, z [KN/cm ²]
D _{ij}	Elemente der Gesamtsteifigkeitsmatrix [Nm, Nm/m, N/m]
σ_x , σ_y	Normalspannungen [KN/cm²]
$\tau_{yz}, \tau_{xz}, \tau_{xy}$	Schubspannungen [KN/cm²]
n	Anzahl der Schichten [-]
Ζ	Koordinate der z-Achse [m]
m _x	Biegemoment, das Spannungen in Richtung der x -Achse [Nm/m] erzeugt
m _y	Biegemoment, das Spannungen in Richtung der y -Achse [Nm/m] erzeugt
m _{xy}	Torsionsmoment [Nm/m]
v_x, v_y	Querkraft [N/m]
n _x	Normalkraft in Richtung der x -Achse [N/m]
n _y	Normalkraft in Richtung der y -Achse [N/m]
n _{xy}	Schubfluss [N/m]
f _{b,k}	Charakteristischer Wert der Biegefestigkeit [KN/cm ²]
f _{t,k}	Charakteristischer Wert der Zugfestigkeit [KN/cm ²]
f _{c,k}	Charakteristischer Wert der Druckfestigkeit [KN/cm ²]
<i>f</i> _{b,0,k}	Charakteristischer Wert der Biegefestigkeit in Faserrichtung [KN/cm ²]



<i>f</i> _{t,0,k}	Charakteristischer Wert der Zugfestigkeit in Faserrichtung [KN/cm ²]
<i>f</i> _{c,0,k}	Charakteristischer Wert der Druckfestigkeit in Faserrichtung [KN/cm²]
f _{b,90,k}	Charakteristischer Wert der Biegefestigkeit quer zur Faserrichtung [KN/cm ²]
f _{t,90,k}	Charakteristischer Wert der Zugsfestigkeit quer zur Faserrichtung [KN/cm ²]
<i>f</i> _{c,90,k}	Charakteristischer Wert der Druckfestigkeit quer zur Faserrichtung [KN/cm ²]
f _{eqv,k}	Charakteristischer Wert der Vergleichsfestigkeit [KN/cm ²]
f _{xy,k}	Charakteristischer Wert der Schubfestigkeit in der Plattenebene [KN/cm ²]
f _{v,k}	Charakteristischer Wert der Schubfestigkeit [KN/cm ²]
f _{R,k}	Charakteristischer Wert der Biegefestigkeit [KN/cm²]
f _{b,d}	Bemessungswert der Biegesteifigkeit [KN/cm²]
f _{t,d}	Bemessungswert der Zugfestigkeit [KN/cm²]
f _{c,d}	Bemessungswert der Druckfestigkeit [KN/cm ²]
<i>f</i> _{b,0,d}	Bemessungswert der Biegefestigkeit in Faserrichtung [KN/cm ²]
<i>f</i> _{t,0,d}	Bemessungswert der Zugfestigkeit in Faserrichtung [KN/cm ²]
<i>f</i> _{c,0,d}	Bemessungswert der Druckfestigkeit in Faserrichtung [KN/cm ²]
f _{b,90,d}	Bemessungswert der Biegesteifigkeit quer zur Faserrichtung [KN/cm²]
f _{t,90,d}	Bemessungswert der Zugfestigkeit quer zur Faserrichtung [KN/cm²]
f _{c,90,d}	Bemessungswert der Druckfestigkeit quer zur Faserrichtung [KN/cm²]
f _{eqv,d}	Bemessungswert der Vergleichsspannung [KN/cm ²]
f _{xy,d}	Bemessungswert der Schubfestigkeit in der Plattenebene [KN/cm²]
f _{v,d}	Bemessungswert der Schubfestigkeit [KN/cm²]
f _{R,d}	Bemessungswert der Rollschubfestigkeit [KN/cm ²]



2.2 Materialmodelle

Mit dem Modul RF-LAMINATE lässt sich der Schichtaufbau aus beliebigen Materialien und mit unterschiedlichen Materialmodelle definieren. Es stehen die folgenden Materialmodelle zur Auswahl:

- Orthotrop
- Isotrop
- Benutzerdefiniert
- Hybrid

2.2.1 Orthotrop

Die Eigenschaften eines orthotropen Materials sind je nach Richtung unterschiedlich. Deshalb erfolgt die Definition bei diesem Materialmodell wahlweise über zwei Elastizitätsmoduln, E_x und E_y , drei Schubmoduln G_{yz} , G_{xz} und G_{xy} , zwei Querdehnzahlen v_{xy} und v_{yx} , dem spezifischen Gewicht γ und der Wärmedehnzahl α_T .

Zur Berechnung muss die aus den Steifigkeiten generierte Matrix positiv definiert und symmetrisch sein. Deshalb müssen folgende Begrenzungen eingehalten werden:

$$E_{x} > 0, E_{y} > 0, G_{yz} > 0, G_{xz} > 0, G_{xy} > 0,$$

$$|v_{xy}| \le 0.999 \sqrt{\frac{E_{x}}{E_{y}}}$$

$$\mathbf{D} = \begin{bmatrix} \frac{1}{E_{x}} & -\frac{v_{xy}}{E_{x}} & & \\ -\frac{v_{yx}}{E_{y}} & \frac{1}{E_{y}} & \\ & \frac{1}{G_{yz}} & \\ & & \frac{1}{G_{xy}} \end{bmatrix}$$

$$\det \mathbf{D} = \det \begin{bmatrix} \frac{1}{E_{x}} & -\frac{v_{xy}}{E_{x}} \\ -\frac{v_{yx}}{E_{y}} & \frac{1}{E_{y}} \end{bmatrix} G_{yz}G_{xz}G_{xy} = \frac{G_{yz}G_{xz}G_{xy}}{E_{x}E_{y}}(1 - v_{xy}v_{yx}) > 0$$

$$\Leftrightarrow v_{xy}v_{yx} < 1$$

$$1 - v_{xy} \cdot \left(v_{xy}\frac{E_{y}}{E_{x}}\right) > 0$$

$$v_{xy}^{2}\frac{E_{y}}{E_{x}} < 1$$

$$\Rightarrow |v_{xy}| < \sqrt{\frac{E_{x}}{E_{y}}}$$

$$(2.1)$$



2 Theoretische Grundlagen

laterialmodeli - Ortho		
Materialkennwerte		
Elastizitätsmodul	Ex: 1100.00 [kN/cm ²]	
	Ey: 37.00 [kN/cm ²]	
Schubmodul	Gyz: 6.90 [kN/cm ²]	
	G _{x2} : 69.00 € [kN/cm ²]	
	G _{xy} : 69.00 [kN/cm ²]	
Querdehnzahl	● vxy: 0.000 → [·]	
	○ vyx: 0.000 ÷ [-]	
💿 🐻 📄 🚺	а ск	Abbreche

Bild 2.1: Orthotropes Materialmodell

Zwischen Elastizitätsmoduln und Querdehnzahlen besteht also folgender Zusammenhang:

$$\frac{v_{yx}}{E_y} = \frac{v_{xy}}{E_x} \tag{2.1}$$

Beispiele für Materialien mit orthotropen Eigenschaften sind Holz und gewalzte Stahlbleche.

Diesem Verhältnis liegt die Beziehung von Ursache-Ort zugrunde. Die Beziehung der Querdehnzahl wird bei diesem Materialmodell nicht mehr nach der Gleichung

$$v = \frac{E}{2 \cdot G} - 1$$

berechnet. Am einfachsten lässt sich diese Beziehung mit folgender Skizze verdeutlichen:



Bild 2.1: Verhältnismäßigkeit der Beziehungen

Die Ursache des großen E-Moduls in x-Richtung hat also einen Einfluss auf die Querdehnung in der y-Richtung, welche nach dieser Beziehung auch entsprechend groß sein muss. Analog dazu muss bei einem kleinen E-Modul in y-Richtung die Querdehnung in x auch klein sein. Die Ursache kleine oder große Querdehnung ergibt sich demzufolge aus dem Ort der Krafteinleitung bzw. der Steifigkeit an diesem Ort.



Wenn die Querdehnzahlen nicht definiert sind, hat es sich bewährt die Querdehnung nach folgendem Muster zu berechnen.

$$\overline{v_{xy}} = \frac{\sqrt{E_x \cdot E_y}}{2 \cdot G_{xy}} - 1$$
$$v_{xy} = \frac{\overline{v_{xy}}}{\sqrt{E_x \cdot E_y}} \cdot E_x$$
$$v_{yx} = \frac{\overline{v_{xy}}}{\sqrt{E_x \cdot E_y}} \cdot E_y$$

Um eine korrekte Berechnung durchzuführen, müssen die Querdehnzahlen also den in den oben definierten Gleichungen und Begrenzungen entsprechen.

Bei einem orthotropen Material bestehen theoretisch zwei Methoden zur Definition der Querdehnzahl. In RFEM erfolgt dies gemäß der Gleichung (2.1) und dem Verhältnis

$$v_{xy} > v_{yx} \tag{2.2}$$

wenn die Faser in die x'-Richtung verläuft, d. h. $E_x > E_y$. In der Literatur findet sich auch ein zweiter Weg, der durch Gleichung $v_{yx} / E_x = v_{xy} / E_y$ beschrieben ist und zu der Ungleichung $v_{xy} < v_{yx}$ führt. Werden die orthotropen Materialeigenschaften z. B. aus Zulassungen entnommen, können die angesetzten orthotropen Definitionen einfach aus der Ungleichung zwischen den zwei Querdehnzahlen ermittelt werden.

In der Praxis werden Materialparameter den entsprechenden Normen entnommen. Dies lässt sich am Beispiel von Nadelholz der Festigkeitsklasse C24 veranschaulichen, die Werte finden sich in der Norm EN 338, Tabelle 1.

$$E_{0,\text{mean}} = 11000 \text{ N/mm}^2$$

 $E_{90,\text{mean}} = 370 \text{ N/mm}^2$
 $G_{\text{mean}} = 690 \text{ N/mm}^2$ (2.3)

Es wird standardmäßig angenommen, dass die Faser in die x'-Richtung verläuft; die Werte bedeuten im Einzelnen:

$$E_x = E_{0,mean}$$

$$E_y = E_{90,mean}$$

$$G_{xy} = G_{xz} = G_{mean}$$

$$G_{yz} = \frac{G_{mean}}{10}$$
(2.4)

Dabei ist G_{yz} der Schubmodul entsprechend der Rollschubspannung. Zur Ermittlung der Querdehnzahlen ist es manchmal günstig, die Näherungsformeln nach Huber zu verwenden (siehe [4]):

$$v_{xy} \approx \left(\frac{\sqrt{E_x E_y}}{2G_{xy}} - 1\right) \sqrt{\frac{E_x}{E_y}}$$

$$v_{yx} \approx \left(\frac{\sqrt{E_x E_y}}{2G_{xy}} - 1\right) \sqrt{\frac{E_y}{E_x}}$$
(2.5)

. Dlubal

Für das genannte Nadelholz ergibt sich demnach

$$E_{x} = 11000 \text{ MPa}$$

$$E_{y} = 370 \text{ MPa}$$

$$G_{xy} = G_{xz} = 690 \text{ MPa}$$

$$G_{yz} = 69 \text{ MPa}$$

$$v_{xy} \approx \left(\frac{\sqrt{11000 \cdot 370}}{2 \cdot 690} - 1\right) \sqrt{\frac{11000}{370}} \doteq 2.52$$

$$v_{yx} \approx \left(\frac{\sqrt{11000 \cdot 370}}{2 \cdot 690} - 1\right) \sqrt{\frac{370}{11000}} \doteq 0.08$$
(2.6)

Im Folgenden soll ein Beispiel zur Veranschaulichung der Bedeutung der Querdehnzahl im Fall eines orthotropen Materials dargestellt werden.

Beispiel:

Es wird die ebene Spannung einer ebenen Platte mit den Abmessungen 1×1 m. angenommen. Für ein orthotropes homogenes Material nimmt das Hook'sche Gesetz folgende Form an

$$\begin{cases} \varepsilon_{x} \\ \varepsilon_{y} \\ \gamma_{xy} \end{cases} = \begin{vmatrix} \frac{1}{E_{x}} & -\frac{\nu_{xy}}{E_{x}} & 0 \\ -\frac{\nu_{yx}}{E_{y}} & \frac{1}{E_{y}} & 0 \\ 0 & 0 & G_{xy} \end{vmatrix} \begin{cases} \sigma_{x} \\ \sigma_{y} \\ \tau_{xy} \end{cases}$$
(2.7)

Außerdem werden die Spannungsbedingungen ohne die Schubspannung $\tau_{xy} = 0$ berücksichtigt. Gleichung (2.7) impliziert dann $\gamma_{xy} = 0$ und kann vereinfacht werden zu



Bild 2.2: Ebene Spannung der Platte in x- und y-Richtung



Zunächst wird die Spannung in x-Richtung berücksichtigt, mit Spannung gemäß Gleichung $\sigma_x \neq 0$, $\sigma_y = 0$. Durch Substitution in Gleichung (2.8) erhält man

$$\varepsilon_{x} = \frac{\sigma_{x}}{E_{x}}$$

$$\varepsilon_{y} = -\frac{v_{xy}}{E_{x}}\sigma_{x}$$
(2.9)

Durch Kombination der Gleichungen (2.9) und (2.1) ergibt sich das Verhältnis für die Querdehnzahl v_{xy}

$$v_{xy} = -\frac{\varepsilon_y}{\varepsilon_x} \tag{2.10}$$

Bei Spannung in y-Richtung wird ähnlich verfahren, mit Spannung gemäß Gleichung $\sigma_x = 0$, $\sigma_y \neq 0$. Durch Substitution in Gleichung (2.8) erhält man

$$\varepsilon_{x} = -\frac{v_{yx}}{E_{y}}\sigma_{y}$$

$$\varepsilon_{y} = \frac{\sigma_{y}}{E_{y}}$$
(2.11)

Durch Kombination der Gleichungen (2.11) und (2.1) ergibt sich das Verhältnis für die Querdehnzahl v_{vx}

$$v_{yx} = -\frac{\varepsilon_x}{\varepsilon_y} \tag{2.12}$$

Die Gleichungen (2.10) und (2.12) können folgendermaßen interpretiert werden: Die Querdehnzahl v_{ij} entspricht dem negativen Kontraktionsverhältnis *j* an der Verlängerung in Richtung *i*.

Der Fall der kombinierten Spannungen lässt sich gemäß Gleichung (2.8) beschreiben, die in die folgende schematische Form konvertiert werden kann:

 $\begin{cases} \varepsilon_x \\ \varepsilon_y \end{cases} = \begin{bmatrix} 1 & -v_{yx} \\ -v_{xy} & 1 \end{bmatrix} \begin{cases} \frac{\sigma_x}{E_x} \\ \frac{\sigma_y}{E_y} \end{cases}$

(2.13)



2.2.2 Isotrop

Die Steifigkeitseigenschaften eines isotropen Materials sind unabhängig von der Richtung. Deshalb erfolgt die Definition bei diesem Material wahlweise über das Elastizitätsmodul E, Schubmodul G, Querdehnzahl v, spezifisches Gewicht γ und die Wärmedehnzahl α_{T} .

Schichter	1						
	A	B	C	D	E	F	G
Schicht	Material-	Dicke	Elastizitätsmodul	Schubmodul	Querdehnzahl	Spez. Gewicht	Wärmedehnzahl
Nr.	Bezeichnung	t [m]	E [kPa]	G [kPa]	v [-]	γ [N/m ³]	α _T [1/K]
1							
2							
3							

Bild 2.3: Isotropes Materialmodell

Beispiele für isotrope Materialien sind Glas oder Stahl. Zwischen E-Modul E, G-Modul G sowie der Querdehnzahl ν besteht folgender Zusammenhang:

$$G = \frac{E}{2(1+\nu)} \tag{2.14}$$

Der Wert der Querdehnzahl liegt im Bereich $\langle -0.999, 0.5 \rangle$. Der Grenzwert $\nu = 0.5$ einem volumenmäßig inkompressiblen Material entspricht (in der Praxis z. B. Gummi).

2.2.3 Benutzerdefiniert

Mit diesem Materialmodell ist es möglich, die Elemente der Steifigkeitsmatrix der einzelnen Schichten (Membransteifigkeiten) direkt einzugeben. Für die Berechnung die Schubelemente der Gesamtsteifigkeitsmatrix müssen außerdem die Schubmoduln G_{xz} und G_{yz} . eingegeben werden. Das Material wird zudem über das spezifische Gewicht γ und die Wärmedehnzahl α_{T} charakterisiert.

50	nichtei	1										
		A	B	C	D	E	F	G	H		J	K
S	chicht	Material-	Dicke	Orthotropie-	Teilst	eifigkeitsmatrix	elemente [kN	l/m²]	Schubm	iodul [kPa]	Spez. Gewicht	Wärmedehnzahl
	Nr.	Bezeichnung	t [m]	richtung β [°]	d'11	d'12	d'22	d'33	G, G _{xz}	Gyz	γ [N/m ³]	αт [1/К]
	1	▼										
	2											
	3											

Bild 2.4: Benutzerdefiniertes Materialmodell

2.2.4 Hybrid

Bei einem hybriden Materialmodell können isotrope und orthotrope Schichten kombiniert werden.

Der wohl gebräuchlichste Aufbau hierzu ist wohl der Holzbetonverbundquerschnitt.

Schichter	1													
	Α	В	С	D	E	F	G	Н		J	K	L	M	N
Schicht	Material-	Material-	Dicke	Orthotropie-	Elastizitätsr	nodul (kPa)	Schu	ubmodul	kPa]	Querdeh	nzahl [-]		Teilsteifigkeits	matrixelemente [k]
Nr.	Bezeichnung	modell	t [m]	richtung β [°]	E, Ex	Ey	G, G _{xz}	Gyz	Gxy	v, vxy	Vyx	d'11	d'12	d'22
1		Orthotrop												
2		Orthotrop	5											
3		Isotrop												
4		Benutzerdefiniert												

Bild 2.5: Hybrides Materialmodell



2.3 Steifigkeitsmatrix

2.3.1 Berechnung der Steifigkeitsmatrix unter Berücksichtigung des Schubverbundes

Ist der Schichtenaufbau in RF-LAMINATE definiert, wird die Steifigkeit nach der Gaußschen Integration für jede Schicht ermittelt. Die Anzahl der Integrationspunkte im Modul wurde auf drei festgelegt. Damit werden bei der Ermittlung der Beanspruchung ausreichend genaue Ergebnisse erzielt.

Aus den Elastizitätsmodulen und der Querdehnzahl des jeweiligen Materialmodells wird die Steifigkeitsmatrix der Schicht nach folgender Matrix erstellt. Danach kann die Steifigkeitsmatrix der Schicht in das planare Koordinatensystem x, y transformiert werden.

Die Berechnung der Gesamtsteifigkeit erfolgt mit den Elementen der Membransteifigkeit unter Berücksichtigung der Abstände der einzelnen Schichten zum Schubmittelpunkt.

Jede Schicht hat hierbei die Dicke t_i und eine minimale und maximale z-Koordinate $z_{i;min}, z_{i;max}$.



Bild 2.6: Schichtenaufbau

Die Steifigkeitsmatrix für jede Schicht \mathbf{d}'_i definiert sich wie folgt:

$$\mathbf{d}'_{i} = \begin{bmatrix} d'_{i;11} & d'_{i;12} & 0\\ & d'_{i;22} & 0\\ & sym. & d'_{i;33} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \frac{E_{i;x}}{1 - v_{i;xy}^{2} \frac{E_{i;y}}{E_{i;x}}} & \frac{v_{i;xy}E_{i;y}}{1 - v_{i;xy}^{2} \frac{E_{i;y}}{E_{i;x}}} & 0\\ & \frac{E_{i;y}}{1 - v_{i;xy}^{2} \frac{E_{i;y}}{E_{i;x}}} & 0\\ & \frac{1 - v_{i;xy}^{2} \frac{E_{i;y}}{E_{i;x}}}{E_{i;x}} \end{bmatrix}$$
 $i = 1, ..., n$ (2.15)

Für isotrope Materialien mit $E_{i;x} = E_{i;y}$ nimmt die Steifigkeitsmatrix die vereinfachte Form an:

$$\mathbf{d}'_{i} = \begin{bmatrix} d'_{i;11} & d'_{i;12} & 0\\ d'_{i;22} & 0\\ \text{sym.} & d'_{i;33} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \frac{E_{i}}{1-v_{i}^{2}} & \frac{v_{i}E_{i}}{1-v_{i}^{2}} & 0\\ \frac{E_{i}}{1-v_{i}^{2}} & 0\\ \text{sym.} & G_{i} \end{bmatrix} \quad i = 1, ..., n \quad \text{mit } G_{i} = \frac{E_{i}}{2 \cdot (1+v_{i})} \quad (2.16)$$

2 Theoretische Grundlagen

y'y β x y z Da Schichten aus orthotropen Materialien beliebig um den Winkel β gedreht werden können, ist es notwendig die Steifigkeitsmatrix der Einzelschichten auf ein einheitliches Koordinatensystem *x*, *y* zu transformieren. Hierfür bezieht sich RF-LAMINATE auf das lokale Koordinatensystem der jeweiligen Fläche.

$$\mathbf{d}_{i} = \begin{bmatrix} d_{i;11} & d_{i;12} & d_{i;13} \\ & d_{i;22} & d_{i;23} \\ \text{sym.} & d_{i;33} \end{bmatrix} = \mathbf{T}_{3\times3;i}^{\mathsf{T}} \mathbf{d}_{i}' \mathbf{T}_{3\times3;i}$$
(2.17)

mit

$$\mathbf{T}_{3\times3;i} = \begin{bmatrix} c^2 & s^2 & cs \\ s^2 & c^2 & -cs \\ -2cs & 2cs & c^2 - s^2 \end{bmatrix}, \text{ mit } c = \cos(\beta_i), s = \sin(\beta_i)$$
(2.18)

Die einzelnen Elemente ergeben sich dann zu

$$\begin{aligned} d_{i;11} &= c^4 d'_{i;11} + 2c^2 s^2 d'_{i;12} + s^4 d'_{i;22} + 4c^2 s^2 d'_{i;33} \\ d_{i;12} &= c^2 s^2 d'_{i;11} + s^4 d'_{i;12} + c^4 d'_{i;12} + c^2 s^2 d'_{i;22} - 4c^2 s^2 d'_{i;33} \\ d_{i;13} &= c^3 s d'_{i;11} + cs^3 d'_{i;12} - c^3 s d'_{i;12} - cs^3 d'_{i;22} - 2c^3 s d'_{i;33} + 2cs^3 d'_{i;33} \\ d_{i;22} &= s^4 d'_{i;11} + 2c^2 s^2 d'_{i;12} + c^4 d'_{i;22} + 4c^2 s^2 d'_{i;33} \\ d_{i;23} &= cs^3 d'_{i;11} + c^3 s d'_{i;12} - cs^3 d'_{i;12} - c^3 s d'_{i;22} + 2c^3 s d'_{i;33} - 2cs^3 d'_{i;33} \\ d_{i;33} &= c^2 s^2 d'_{i;11} - 2c^2 s^2 d'_{i;12} + c^2 s^2 d'_{i;22} + (c^2 - s^2)^2 d'_{i;33} \end{aligned}$$

Gesamtsteifigkeitsmatrix:

$$\mathbf{D} = \begin{bmatrix} D_{11} & D_{12} & D_{13} & 0 & 0 & D_{16} & D_{17} & D_{18} \\ D_{22} & D_{23} & 0 & 0 & sym. & D_{27} & D_{28} \\ & D_{33} & 0 & 0 & sym. & sym. & D_{38} \\ & & D_{44} & D_{45} & 0 & 0 & 0 \\ & & & D_{55} & 0 & 0 & 0 \\ & & & & D_{55} & 0 & 0 & 0 \\ & & & & D_{66} & D_{67} & D_{68} \\ & & & & & & D_{77} & D_{78} \\ & & & & & & & D_{88} \end{bmatrix}$$
(2.19)

$$\begin{cases} m_{x} \\ m_{y} \\ m_{xy} \\ v_{x} \\ v_{y} \\ n_{x} \\ n_{y} \\ n_{xy} \end{cases} = \begin{bmatrix} D_{11} & D_{12} & D_{13} & 0 & 0 & D_{16} & D_{17} & D_{18} \\ D_{22} & D_{23} & 0 & 0 & sym. & D_{27} & D_{28} \\ D_{33} & 0 & 0 & sym. & sym. & D_{38} \\ D_{44} & D_{45} & 0 & 0 & 0 \\ D_{55} & 0 & 0 & 0 \\ Sym. & D_{66} & D_{67} & D_{68} \\ D_{77} & D_{78} \\ D_{88} \end{bmatrix} \begin{cases} \kappa_{x} \\ \kappa_{y} \\ \kappa_{xy} \\ \kappa_{xy} \\ \kappa_{y} \\ \kappa_{xy} \\ \kappa_{y} $

Programm RF-LAMINATE © 2013 Dlubal Software GmbH

Schub Membran Exzentrizität

2 Theoretische Grundlagen



Wenn die einzelnen Lagen des Schichtaufbaus jeweils um $\beta_i = 0^\circ$ und 90° verdreht sind, vereinfacht sich die Gesamtsteifigkeitsmatrix. Hierzu ist dann immer ein symmetrischer Gesamtaufbau der einzelnen Schichten notwendig. Ein Beispiel hierfür wäre der Aufbau Schicht 1 = 0° -Schicht 2 = 90° -Schicht 3 = 0°. Die Exzentrizitätsglieder (D₁₆, D_{17 usw.}) der Matrix in 2.21 sind dann nicht mehr besetzt.

Aufgrund der Möglichkeiten des Moduls RF-LAMINATE auch exzentrische Kopplungsglieder zu berechnen ist die Berechnung einer 2D- Position mit diesem Modul nicht ausreichend. Die Matrix einer 2D Position berücksichtigt nur eine 5x5 Matrix. Daher sind 2D Positionen für RF-LAMINATE gesperrt.

$$\begin{cases} m_{x} \\ m_{y} \\ m_{xy} \\ v_{x} \\ v_{y} \\ n_{x} \\ n_{y} \\ n_{xy} \end{cases} = \begin{pmatrix} D_{11} & D_{12} & D_{13} & 0 & 0 & D_{16} & D_{17} & D_{18} \\ D_{22} & D_{23} & 0 & 0 & D_{27} & D_{28} \\ \underline{sym & D_{33}} & & sym & D_{38} \\ \hline & & D_{44} & 0 & 0 & 0 & 0 \\ \hline & & D_{55} & 0 & 0 & 0 \\ \hline & & & D_{55} & 0 & 0 & 0 \\ \hline & & & D_{66} & D_{67} & D_{68} \\ \hline & & & & D_{77} & D_{78} \\ \hline & & & & sym & D_{88} \\ \end{pmatrix} \begin{pmatrix} \kappa_{x} \\ \kappa_{y} \\ \kappa_{xy} $

2.3.1.1 Steifigkeitsmatrixelemente (Biegung und Torsion) [Nm]

$$D_{11} = \sum_{i=1}^{n} \frac{z_{i;\max}^3 - z_{i;\min}^3}{3} d_{i;11} \qquad D_{12} = \sum_{i=1}^{n} \frac{z_{i;\max}^3 - z_{i;\min}^3}{3} d_{i;12} \qquad D_{13} = \sum_{i=1}^{n} \frac{z_{i;\max}^3 - z_{i;\min}^3}{3} d_{i;13}$$
$$D_{22} = \sum_{i=1}^{n} \frac{z_{i;\max}^3 - z_{i;\min}^3}{3} d_{i;22} \qquad D_{23} = \sum_{i=1}^{n} \frac{z_{i;\max}^3 - z_{i;\min}^3}{3} d_{i;23}$$
$$D_{33} = \sum_{i=1}^{n} \frac{z_{i;\max}^3 - z_{i;\min}^3}{3} d_{i;33}$$

Im Fall einer Einzelschichtplatte mit der Dicke t kann man die Gleichungen auf folgende zurückführen.

$$D_{ij} = \sum_{i=1}^{n=1} \frac{z_{i;\max}^3 - z_{i;\min}^3}{3} d_{i;ij} = \frac{\left(\frac{t}{2}\right)^2 - \left(-\frac{t}{2}\right)^2}{3} d_{1;ij} = \frac{2\left(\frac{t}{2}\right)^2}{3} d_{1;ij} = \frac{t^3}{12} d_{1;ij} \qquad i, j = 1, 2, 3$$

Daraus ergibt sich in der Folge der Biegeanteil der Elemente D11 – D33.

2.3.1.2 Steifigkeitsmatrixelemente (Exzentrizitätseinwirkung) [Nm/m]

$$D_{16} = \sum_{i=1}^{n} \frac{z_{i;\max}^2 - z_{i;\min}^2}{2} d_{i;11} \qquad D_{17} = \sum_{i=1}^{n} \frac{z_{i;\max}^2 - z_{i;\min}^2}{2} d_{i;12} \qquad D_{18} = \sum_{i=1}^{n} \frac{z_{i;\max}^2 - z_{i;\min}^2}{2} d_{i;13}$$
$$D_{27} = \sum_{i=1}^{n} \frac{z_{i;\max}^2 - z_{i;\min}^2}{2} d_{i;22} \qquad D_{28} = \sum_{i=1}^{n} \frac{z_{i;\max}^2 - z_{i;\min}^2}{2} d_{i;23}$$
$$D_{38} = \sum_{i=1}^{n} \frac{z_{i;\max}^2 - z_{i;\min}^2}{2} d_{i;33}$$



2.3.1.3 Steifigkeitsmatrixelemente (Membran) [N/m]

$$D_{66} = \sum_{i=1}^{n} t_i d_{i;11} \qquad D_{67} = \sum_{i=1}^{n} t_i d_{i;12} \qquad D_{68} = \sum_{i=1}^{n} t_i d_{i;13}$$
$$D_{77} = \sum_{i=1}^{n} t_i d_{i;22} \qquad D_{78} = \sum_{i=1}^{n} t_i d_{i;23}$$
$$D_{88} = \sum_{i=1}^{n} t_i d_{i;33}$$

2.3.1.4 Steifigkeitsmatrixelemente (Schub) [N/m]

Auf das ausführliche Berechnungsverfahren für die Schubelemente der Steifigkeitsmatrix soll hier nicht näher eingegangen werden. Es sei lediglich folgender Zusammenhang angeführt:

$$\max_{i} \left(\frac{5}{6} G_{i;11} t_{i} \right) \le D_{44} \le \frac{5}{6} \max_{i} \left(G_{i;11} \right) \sum_{i=1}^{n} t_{i}$$
(2.22)

$$\max_{i} \left(\frac{5}{6} G_{i;22} t_{i} \right) \le D_{55} \le \frac{5}{6} \max_{i} \left(G_{i;22} \right) \sum_{i=1}^{n} t_{i}$$
(2.23)

mit

$$\mathbf{G}_{i} = \begin{bmatrix} G_{i;11} & G_{i;12} \\ \text{sym.} & G_{i;22} \end{bmatrix} = \mathbf{T}_{2\times2;i}^{\mathsf{T}} \mathbf{G}_{i}' \mathbf{T}_{2\times2;i}$$
(2.24)

mit

$$\mathbf{G}'_{i} = \begin{bmatrix} G_{xz} & 0\\ 0 & G_{yz} \end{bmatrix} \text{ und } \mathbf{T}_{2\times2;i} = \begin{bmatrix} \cos(\beta_{i}) & \sin(\beta_{i})\\ -\sin(\beta_{i}) & \cos(\beta_{i}) \end{bmatrix}$$
(2.25)

Die einzelnen Elemente ergeben sich dann zu:

$$G_{i;11} = c^2 G_{i;xz} + s^2 G_{i;yz}$$

$$G_{i;12} = cs G_{i;xz} - cs G_{i;yz}$$

$$G_{i;22} = s^2 G_{i;xz} + c^2 G_{i;yz}, \text{ mit } c = \cos(\beta_i), s = \sin(\beta_i)$$

2.3.2 Keine Berücksichtigung des Schubverbunds

Es wird nun eine Platte aus *n* isotropen Materialien ohne Schubverbund zwischen den einzelnen Schichten betrachtet. Jede Schicht hat eine Dicke t_i und eine minimale und maximale z-Koordinate $z_{i;min}, z_{i;max}$.



Die Steifigkeitsmatrix für jede Schicht \mathbf{d}'_i ergibt sich wie folgt:

$$\mathbf{d}'_{i} = \begin{bmatrix} d'_{i;11} & d'_{i;12} & 0\\ & d'_{i;22} & 0\\ sym. & d'_{i;33} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \frac{E_{i;x}}{1 - v_{i;xy}^{2} \frac{E_{i;y}}{E_{i;x}}} & \frac{v_{i;xy}E_{i;y}}{1 - v_{i;xy}^{2} \frac{E_{i;y}}{E_{i;x}}} & 0\\ & \frac{E_{i;y}}{1 - v_{i;xy}^{2} \frac{E_{i;y}}{E_{i;x}}} & 0\\ & \frac{1 - v_{i;xy}^{2} \frac{E_{i;y}}{E_{i;x}}}{E_{i;x}} \end{bmatrix} \quad i = 1, ..., n \quad (2.26)$$

Für ein isotropes Material mit $E_{i;x} = E_{i;y}$ nimmt die Steifigkeitsmatrix die vereinfachte Form an:

$$\mathbf{d}'_{i} = \begin{bmatrix} d'_{i;11} & d'_{i;12} & 0\\ d'_{i;22} & 0\\ \text{sym.} & d'_{i;33} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \frac{E_{i}}{1-\nu_{i}^{2}} & \frac{\nu_{i}E_{i}}{1-\nu_{i}^{2}} & 0\\ & \frac{E_{i}}{1-\nu_{i}^{2}} & 0\\ \text{sym.} & G_{i} \end{bmatrix}, \quad G_{i} = \frac{E_{i}}{2\cdot(1+\nu_{i})}, \quad i = 1, ..., n \quad (2.27)$$

Da die Schichten mit orthotropen Materialien nicht beliebig um den Winkel β gedreht werden können, ist es notwendig die Steifigkeitsmatrizen auf ein einheitliches Koordinatensystem x, y zu transformieren (lokales Koordinatensystem einer Fläche).

$$\mathbf{d}_{i} = \begin{bmatrix} d_{i;11} & d_{i;12} & d_{i;13} \\ & d_{i;22} & d_{i;23} \\ \text{sym.} & d_{i;33} \end{bmatrix} = \mathbf{T}_{3\times3;i}^{\mathsf{T}} \mathbf{d}_{i}' \mathbf{T}_{3\times3;i}$$
(2.28)

mit

$$\mathbf{T}_{3\times3;i} = \begin{bmatrix} c^2 & s^2 & cs \\ s^2 & c^2 & -cs \\ -2cs & 2cs & c^2 - s^2 \end{bmatrix}, \text{ mit } c = \cos(\beta_i), s = \sin(\beta_i)$$
(2.29)

Die einzelnen Elemente ergeben sich dann zu

$$\begin{aligned} d_{i;11} &= c^4 d'_{i;11} + 2c^2 s^2 d'_{i;12} + s^4 d'_{i;22} + 4c^2 s^2 d'_{i;33} \\ d_{i;12} &= c^2 s^2 d'_{i;11} + s^4 d'_{i;12} + c^4 d'_{i;12} + c^2 s^2 d'_{i;22} - 4c^2 s^2 d'_{i;33} \\ d_{i;13} &= c^3 s d'_{i;11} + cs^3 d'_{i;12} - c^3 s d'_{i;12} - cs^3 d'_{i;22} - 2c^3 s d'_{i;33} + 2cs^3 d'_{i;33} \\ d_{i;22} &= s^4 d'_{i;11} + 2c^2 s^2 d'_{i;12} + c^4 d'_{i;22} + 4c^2 s^2 d'_{i;33} \\ d_{i;23} &= cs^3 d'_{i;11} + c^3 s d'_{i;12} - cs^3 d'_{i;12} - c^3 s d'_{i;22} + 2c^3 s d'_{i;33} - 2cs^3 d'_{i;33} \\ d_{i;33} &= c^2 s^2 d'_{i;11} - 2c^2 s^2 d'_{i;12} + c^2 s^2 d'_{i;22} + (c^2 - s^2)^2 d'_{i;33} \end{aligned}$$



Dlubal





Wenn die Winkel β_i Vielfache von 90° sind, lässt sich die Gesamtsteifigkeitsmatrix wie folgt vereinfachen:

 D_{11} D_{12} 0 0 0 0 0 0 D₂₂ 0 0 0 0 0 0 D₃₃ 0 0 0 0 0 D₄₄ 0 0 0 0 **D** = D₅₅ 0 0 0 D₆₇ 0 sym. D_{66} D₇₇ 0 D₈₈

(2.32)

2.3.2.1 Steifigkeitsmatrixelemente (Biegung und Torsion) [Nm]

$$D_{11} = \sum_{i=1}^{n} \frac{t_i^3}{12} d_{i;11}$$

$$D_{12} = \sum_{i=1}^{n} \frac{t_i^3}{12} d_{i;12}$$
$$D_{22} = \sum_{i=1}^{n} \frac{t_i^3}{12} d_{i;22}$$

 $D_{33} = \sum_{i=1}^{n} \frac{t_i^3}{12} d_{i;33}$



2.3.2.2 Steifigkeitsmatrixelemente (Membran) [N/m]

$$D_{66} = \sum_{i=1}^{n} t_i d_{i;11} \qquad D_{67} = \sum_{i=1}^{n} t_i d_{i;12}$$
$$D_{77} = \sum_{i=1}^{n} t_i d_{i;22}$$
$$D_{88} = \sum_{i=1}^{n} t_i d_{i;33}$$

2.3.2.3 Steifigkeitsmatrixelemente (Schub) [N/m]

$$D_{44} = \sum_{i=1}^{n} \frac{5}{6} G_{i;11} t_i \qquad D_{45} = \sum_{i=1}^{n} \frac{5}{6} G_{i;12} t_i$$
$$D_{55} = \sum_{i=1}^{n} \frac{5}{6} G_{i;22} t_i$$

mit

$$\mathbf{G}_{i} = \begin{bmatrix} G_{i;11} & G_{i;12} \\ \text{sym.} & G_{i;22} \end{bmatrix} = \mathbf{T}_{2\times2;i}^{\mathsf{T}} \mathbf{G}_{i}' \mathbf{T}_{2\times2;i}$$
(2.33)

mit

$$\mathbf{G}'_{i} = \begin{bmatrix} G_{xz} & 0\\ 0 & G_{yz} \end{bmatrix} \text{ und } \mathbf{T}_{2\times2;i} = \begin{bmatrix} \cos(\beta_{i}) & \sin(\beta_{i})\\ -\sin(\beta_{i}) & \cos(\beta_{i}) \end{bmatrix}$$
(2.34)

Die einzelnen Elemente ergeben sich dann zu

$$G_{i;11} = c^2 G_{i;xz} + s^2 G_{i;yz}$$

$$G_{i;12} = cs G_{i;xz} - cs G_{i;yz}$$

$$G_{i;22} = s^2 G_{i;xz} + c^2 G_{i;yz}, \text{ mit } c = \cos(\beta_i), s = \sin(\beta_i)$$

Da in Laminate mehrere Schichten mit unterschiedlichen Steifigkeiten definiert werden können, kann es zu sehr unterschiedlichen Steifigkeiten in einem Querschnittsaufbau kommen.

Ein sehr extremes Beispiel hierfür wäre z.B. ein Sandwichelement mit einem Schaumstoffkern von 20cm Dicke und einer beidseitigen Blechbeplankung von 1mm. Dieser Aufbau unterliegt bei einer Plattenbeanspruchung einer sehr großen Schubverfomung.



Bild 2.8: Sandwichelement



Aber auch bei mehrlagigen Schichtenaufbauten eines Brettsperrholzes hat die Schubverformung einen entscheidenden Einfluss auf die Berechnung. Bei einem dreilagigen Aufbau ist die Berechnung der Steifigkeiten in Nebentragrichtung D55 relativ einfach. Hier erfolgt die Berechnung mit der Mittellage der Steifigkeit gemäß obenstehender Gleichung.

Da die oberen und unteren Lagen eines dreilagigen Brettsperrholzes keinen Beitrag zur Schubsteifigkeit leisten können, kann dies unter den Details entsprechend berücksichtigt werden. Für die Herstelleraufbauten wird dieser Effekt immer berücksichtigt. Weiteres hierzu finden Sie auch im Kapitel 3.2 *Materialkennwerte*.



Bild 2.9: Aufbau einer siebenlagigen Brettsperrholzplatte

Für eine 5-, 7- oder beliebig mehrlagige Platte ist die Berechnung der Schubsteifigkeit komplexer, da durch die Verleimung der Kreuzungspunkte einer Brettsperrholzplatte auch die Brettlagen mit einer sehr geringen Steifigkeit in der jeweils anderen Richtung dennoch die Schubsteifigkeit beeinflussen.



Bild 2.10: Kreuzungspunkte einer Brettsperrholzplatte

Um diese Punkte möglichst real zu erfassen, muss die Berechnung der lokalen Steifigkeitsmatrix der Fläche auf ein bestimmtes Verhältnis begrenzt werden.



Diese Begrenzung kann man sich mit dem Verhältnis der Verformungen herleiten.

Verformung Aufbau gekoppelt:

$$w_{\rm b} = \frac{5}{384} \frac{pl^4}{b \sum_{i=1}^n E_{x,i} \frac{z_{i,\max}^3 - z_{i,\min}^3}{3}}.$$

Verformung Lagen nicht gekoppelt (schubloser Verbund):

$$w_{l} = \frac{5}{384} \frac{pl^{4}}{b \sum_{i=1}^{n} E_{x,i} \frac{h_{i}^{3}}{12}}, h_{i} = z_{i,\max} - z_{i,\min}.$$

Die Schubverformung in der jeweiligen Richtung der Platte kann mit folgender Gleichung bestimmt werden.

$$w_{s} = \frac{pl^{2}}{8bD_{44}},$$

Bei der Berechnung in RF-LAMINATE wird folglich immer vorausgesetzt, dass die Schubverformung

 $w_{\rm s} \leq w_{\rm I} - w_{\rm b}$, ist.

Daraus lässt sich folgende Formel ableiten.

$$\frac{pl^2}{8D_{44}} \le \frac{5pl^4}{384} \left(\frac{1}{\sum_{i=1}^n E_{x,i} \frac{h_i^3}{12}} - \frac{1}{\sum_{i=1}^n E_{x,i} \frac{z_{i,\max}^3 - z_{i,\min}^3}{3}} \right) \Rightarrow D_{44,\min} \coloneqq \frac{48}{5l^2} \frac{1}{\sum_{i=1}^n E_{x,i} \frac{h_i^3}{12}} - \frac{1}{\sum_{i=1}^n E_{x,i} \frac{z_{i,\max}^3 - z_{i,\min}^3}{3}} \le D_{44}.$$

Als Länge L wird der mittlere Wert der Linienlänge in der jeweiligen Flächenebene verwendet.

Die obere Grenze der Schubsteifigkeit wird folgendermaßen definiert.

$$D_{44} = \max\left(D_{44}, \frac{48}{5l^2} \frac{1}{\frac{1}{\sum_{i=1}^{n} E_{x,i} \frac{h_i^3}{12}} - \frac{1}{\sum_{i=1}^{n} E_{x,i} \frac{z_{i,\max}^3 - z_{i,\min}^3}{3}}\right), D_{55} = \max\left(D_{55}, \frac{48}{5l^2} \frac{1}{\frac{1}{\sum_{i=1}^{n} E_{y,i} \frac{h_i^3}{12}} - \frac{1}{\sum_{i=1}^{n} E_{y,i} \frac{z_{i,\max}^3 - z_{i,\min}^3}{3}}\right)$$

Für orthotrope Schichten muss dazu noch der Winkel ß berücksichtigt werden. Hiermit kann man die Steifigkeiten in der jeweiligen Lage drehen.

$$\mathbf{d}'_{v_{xy,i}=0} \begin{bmatrix} E'_{x,i} & & \\ & E'_{y,i} & \\ & & G'_{xy,i} \end{bmatrix}, \ \mathbf{d}_{i} = \mathbf{T}_{i}^{\mathsf{T}} \mathbf{d}'_{i} \mathbf{T}_{i} \implies \begin{bmatrix} E_{x,i} = d_{11,i} = c_{i}^{4} E'_{x,i} + s_{i}^{4} E'_{y,i} + 4c_{i}^{2} s_{i}^{2} G'_{xy,i} \\ & E_{y,i} = d_{22,i} = s_{i}^{4} E'_{x,i} + c_{i}^{4} E'_{y,i} + 4c_{i}^{2} s_{i}^{2} G'_{xy,i} \end{bmatrix}$$

Mit: $c_i = \cos \beta_i$, $s_i = \sin \beta_i$, i = 1,...,n



3. Eingabedaten

Nach dem Aufruf von RF-LAMINATE erscheint ein neues Fenster. Links wird ein Navigator angezeigt, der die verfügbaren Masken verwaltet.



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.

Berechnung
Details

Nach der Eingabe aller Daten kann die [Berechnung] gestartet werden.

Über die Schaltfläche [Details] öffnet sich der gleichnamige Dialog, in dem die Grenzverformung, die Berechnungsmethode und andere Berechnungsparameter eingestellt werden (siehe Kapitel 4.1, Seite 41).

Grafik OK Abbrechen Über die Schaltfläche [Grafik] gelangt man in das RFEM-Arbeitsfenster.

Mit [OK] werden die Eingabedaten gesichert und das Modul RF-LAMINATE verlassen. Die Schaltfläche [Abbrechen] beendet das Zusatzmodul, ohne die Daten zu speichern.

3.1 Basisangaben

In Maske 1.1 *Basisangaben* sind die Flächen und Einwirkungen für den Nachweis auszuwählen. Die beiden Register verwalten die Lastfälle, Lastkombinationen und Ergebniskombinationen für die Tragfähigkeit und die Gebrauchstauglichkeit.







Bemessung von

Bemessung von	
Flächen Nr.:	
1-3	🚯 🗙 🗏 Alle

Bild 3.2: Bemessung von Flächen



Der Abschnitt verwaltet die nachzuweisenden Flächen. Falls nur bestimmte Flächen untersucht werden sollen, ist das Kontrollfeld *Alle* zu deaktivieren: Damit wird das Eingabefeld zugänglich, indem die Nummern der relevanten Flächen eingetragen werden können. Über die Schaltfläche [Selektieren] lassen sich die Flächen grafisch im RFEM-Arbeitsfenster auswählen. Die Liste der voreingestellten Nummern kann per Doppelklick selektiert und dann durch manuelle Eingaben überschrieben werden. Über die Schaltfläche [^k] lassen sich die Flächen grafisch im RFEM-Arbeitsfenster auswählen. Die Liste der bereits angegebenen Flächennummern kann mit der Schaltfläche [X] wieder gelöscht werden.

Norm (NA)

Norm		
🔯 EN 1995	-1-1:2004-11	•
🔳 DIN	-	P
CEN	Europäische Union	
🚟 BS	Vereinigtes Königreich	
🔚 CSN	Tschechien	
🔳 DIN	Deutschland	
E DK	Dänemark	
IS IS	Irland	
NBN	Belgien	
E NEN	Niederlande	
NF	Frankreich	
🔤 ONORM	Österreich	
📻 PN	Polen	
🛨 SFS	Finnland	
🚞 SIST	Slowenien	
🔚 SS	Schweden	
📴 STN	Slowakei	
🚺 UNI	Italien	

Bild 3.3: Bemessung von Flächen

Über die nationalen Anwendungsdokumente der europäischen Länder wird automatisch der Teilsicherheitsbeiwert und der Modifikationsbeiwert für das gewählt Material festgelegt. Desweiteren werden auch für den Nachweis der Durchbiegung die Verformungsgrenzen des jeweiligen Anhangs eingestellt.

Kommentar

Dieses Eingabefeld steht für eine benutzerdefinierte Anmerkung zur Verfügung, die z. B. den aktuellen RF-LAMINATE-Fall beschreibt.

Materialmodell

In diesem Abschnitt ist das Materialmodell auszuwählen. Folgenden Materialmodelle stehen zur Verfügung:

- Orthotrop
- Isotrop
- Benutzerdefiniert
- Hybrid

Die Materialmodelle sind im Kapitel 2.2 ab Seite 10 ausführlich beschrieben.





3.1.1 Tragfähigkeit

Tragfähigkeit	Gebrauchstauglichkeit				
Vorhandene L	astfälle		Zu bemessen		
G LF1 Qn LF2 Imp * LF3	Eigengewicht Nutzlast Imperfektion	>	LK1	1.35"LF1 + 1.5"LF2	Ständige und vorübergehen
		8			
Alle (4)		87 Ft			8. J

Bild 3.4: Maske 1.1 Basisangaben , Register Tragfähigkeit

Vorhandene Lastfälle

In dieser Spalte sind alle Lastfälle, Last- und Ergebniskombinationen aufgelistet, die in RFEM angelegt wurden.. Mit der Schaltfläche [▶] lassen sich selektierte Lastfälle, Last- und Ergebniskombinationen 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 in die rechte Liste übertragen.

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.

21	Alle Lastfälle in der Liste werden selektiert.
	Die Auswahl der Lastfälle wird umgekehrt.

Tabelle 3.1: Schaltflächen im Register Tragfähigkeit

Falls ein Lastfall oder eine Lastkombination mit einem Sternchen (*) gekennzeichnet ist wie z. B. LF3 in Bild 3.4, so kann er nicht bemessen werden: Hier handelt es sich um einen Lastfall ohne Lastdaten oder um einen Imperfektionslastfall. Bei der Übergabe erscheint eine entsprechende Warnung.

Zu bemessen

In der rechten Spalte werden die zur Bemessung gewählten Lastfälle, Last- und Ergebniskombinationen aufgelistet. Mit [4] oder per Doppelklick lassen sich selektierte Einträge wieder aus der Liste entfernen. Die Schaltfläche [44] leert die ganze Liste.

Die Lastfälle, Last- und Ergebniskombinationen können folgenden Bemessungssituationen zugewiesen werden:

- Ständig und vorübergehend
- Außergewöhnlich





Diese Einteilung steuert die Teilsicherheitsbeiwerte für die Materialeigenschaften. Die Beiwerte lassen sich über die Schaltfläche [Norm] im Register *Materialbeiwerte* einsehen.

Die Bemessungssituation kann über die Liste geändert werden, die mit der Schaltfläche [▼] am Ende des Eingabefeldes zugänglich ist.

Zu bemessen		
G LF1	Eigengewicht	Ständige und vorübergeh
Qn LF2	Nutzlast	Ständige und vorübergehende
LK1	1.35*LF1 + 1.5*LF2	Außergewöhnlich

Bild 3.5 Bemessungssituation zuweisen

Auch hier ist eine Mehrfachauswahl mit gedrückter [Strg]-Taste möglich, sodass mehrere Einträge gleichzeitig geändert werden können.

3.1.2 Gebrauchstauglichkeit

Vorhandene L	astfälle		Zu bemessen		
G LF1 Qn LF2 Imp • LF3	asttalie Eigengewicht Nutzlast Imperfektion	♪ ※	LK1	1.35"LF1 + 1.5"LF2	<u>Q</u> harakteristisch
		\$			
48.44	ا هما	R=			(B.2) (B.

Bild 3.6: Maske 1.1 Basisangaben, Register Gebrauchstauglichkeit

Vorhandene Lastfälle

In diesem Abschnitt sind alle Lastfälle sowie Last- und Ergebniskombinationen aufgelistet, die in RFEM angelegt wurden. Nach der Übergabe von Einträgen in den rechten Dialogabschnitt *Zu bemessen* erscheint im Navigator die zusätzliche Maske 1.5 *Gebrauchstauglichkeitsparameter*.

Zu bemessen

Lastfälle, Last- und Ergebniskombinationen lassen sich hier analog zum bereits beschriebenen Register übergeben oder wieder entfernen (siehe Kapitel 3.1.1, Seite 27).

Im Abschnitt *Zu bemessen* ist den einzelnen Lastfällen, Last- und Ergebniskombinationen eine Einwirkungskombination zuzuweisen:

- Charakteristisch
- Häufig
- Quasi-ständig

Auf Grundlage dieser Auswahl gelten verschiedene Grenzwerte für die Durchbiegung. Die Grenzwerte können im Dialog *Norm*, Register *Gebrauchstauglichkeits-Grenzwerte* angepasst werden. Der Dialog öffnet sich über die gleichnamige Schaltfläche.



3.2 Materialkennwerte

1.2 Mater	ialkennwerte - Orthotrop										
Aktueller	Schichtenaufbau						Liste der Fläck	hen		Sch	nichtenaufbau Nr. 1
1 Schie	chtenaufbau 1		•		s (-	X	1				\$
Schichte	n										
	A	В	<u>C</u>	D	E	F	G	H		J	<u> </u>
Schicht	Material-	Beiwert	Dicke	Orthotropie-	Elastizitätsm	odul [N/mm	Sch	nubmodul [N/mr	n²]	Querdeh	nzahl [-]
INF.	Bezeichnung	Kategorie	t [mm]	richtungβ [*]	Ex	Ey	G _{xz}	Gyz	Gxy	Vxy	Vyx
1	Pappel und Nadelholz C22	Vollholz	20.0	0.00	10000.00	330.000	630.000	63.000	630.000	0.000	0.000
2	Pappel und Nadelholz C22	Vollholz	24.0	90.00	10000.00	330.000	630.000	63.000	630.000	0.000	0.000
3	Pappel und Nadelholz C22	Vollholz	20.0	0.00	10000.00	330.000	630.000	63.000	630.000	0.000	0.000
4											
5											
6											
/											
8											
3											
•			11								•
2										8	۲
								Info über den	Querschnitt		
								Schicht Nr.: 1			
		- 1:	Pappel un Pappel un	d Nadelholz (d Nadelholz C	22 22			• Spez. Gewi	cht 4	100.0 [N/m ³]	
		● ^{-3:}	Pappel un	d Nadelholz C	22			• Gewicht		0.08 [kN/m ²]	
								Σ Dicke:		64 () [mm]	
								Σ Liewicht		0.26 [kN/m²]	
								Bezugsebene	•		
								Verschiebu	ng der Bezugse	ebene	0.0 争 [mm]
								Beziehen a	uf:		
		لے					Lokalachse z	O μer	e Kante		
							Richtung	 Ober Schie 	chtenaufbau-Mit	te	
							Unten	◯ Unte	re Kante		
1							Uniterr				

Bild 3.7: Maske 1.2 Materialkennwerte

Aktueller Schichtenaufbau

In dieser Maske sind der Schichtenaufbau und die Materialkennwerte der einzelnen Schichten zu definieren. Der ausgewählte Schichtenaufbau wird im Abschnitt *Aktueller Schichtenaufbau* angezeigt. Es können mehrere Schichtenaufbauten mit jeweils unterschiedlichen Schichten angelegt werden.

Liste der Flächen

Für jeden Schichtenaufbau sind hier die relevanten Flächen zu definieren.

Die Schaltflächen in diesem Abschnitt sind mit folgenden Funktionen belegt:

Schaltfläche	Bezeichnung
*	Neuen Schichtenaufbau erzeugen
2	Details für Schichtenaufbau bearbeiten
	Aktuellen Schichtenaufbau kopieren
×	Aktuellen Schichtenaufbau löschen
	Alle Schichtenaufbauten löschen
3	Flächen wählen

Tabelle 3.1: Schaltflächen in der Maske Materialkennwerte

\$



Details für Schichtenaufbau

Für jeden Schichtenaufbau ist der Dialog *Details für Schichtenaufbau* verfügbar. Dieser ist über die Schaltfläche [Details für Schichtenaufbau bearbeiten] zugängig. Im Folgenden sind die einzelnen Abschnitte des Dialogs *Details für Schichtenaufbau* beschrieben.

tails für Schichtenaufbau Nr. 1	
Berechnung / Modellierung	
Berechnungsoptionen	
Schubverbund zwischen den Schichten berücksichtigen	
Brettsperrholz ohne Schmalseitenverklebung	
Steifigkeitsabminderungsbeiwerte	
Für Drillsteifigkeitselemente	
K33: 1.00 [+]	
Für Schubsteifigkeitselemente	
K44: 1.00 ÷ [-]	
K55: 1.00 + [-]	

Bild 3.8: Dialog Details für Schichtenaufbau

Berechnungsoptionen

Im Abschnitt *Berechnungsoptionen* ist das Kontrollfeld *Schubverbund zwischen den Schichten berücksichtigen* standardmäßig angehakt. Nähere Informationen zu den Berechnungsoptionen finden Sie in Kapitel 2.3.1 und 2.3.2.



Bild 3.9: Grundspannungen einer biegebeanspruchten Zweischichtplatte: mit Schubverbund zwischen Schichten (links), ohne Schubverbund zwischen Schichten (rechts)

Als zweite Option ist das Kontrollfeld *Brettsperrholz ohne Schmalseitenverklebung* verfügbar. Diese Option eignet sich insbesondere für dreilagige Platten aus Brettsperrholz. Der E-Modul in der Nebentragrichtung wird hierbei zu null gesetzt $E_v = 0$.



Steifigkeitsabminderungsbeiwerte

Im Abschnitt *Steifigkeitsabminderungsbeiwerte* können die Drillsteifigkeitselemente D_{33} mit dem Beiwerts K_{33} . reduziert werden. Die Korrektur ist nur für Platten mit symmetrischem Schichtenaufbau möglich, bei dem die Rotationswinkel Vielfache von 90° darstellen. Die Korrektur wird empfohlen von der Norm DIN 1052:2008, Kapitel D.2.2 (5) Seite 175) oder ČSN 73 1702:2007, Kapitel D.2.2 (5), Seite 127.

Außerdem können die Schubsteifigkeitselemente D_{44} und D_{55} mittels der Abminderungsbeiwerte K_{44} und K_{55} . reduziert werden. Die Abminderung ist nur für Platten möglich, bei denen die Rotationswinkel Vielfache von 90° sind.

Die Steifigkeitsmatrix entspricht dann (hier für einen symmetrischen Schichtenaufbau):





In Maske 1.2 *Materialkennwerte* lässt sich die modifizierte Steifigkeitsmatrix über die Schaltfläche [Erweiterte Steifigkeitsmatrix] anzeigen.

Schichte	n														
	A	B	С	D	E	F	G	H		J	K	L	Μ	N	
Schicht	Material-	Beiwert	Dicke	Orthotropie-	Elastizitätsm	odul [N/mm ²]	Schub	nodul [N	/mm²]	Querdeh	nzahl [-]	Spez. Gewicht	Wärmedehnzahl		
Nr.	Bezeichnung	Kategorie	t [mm]	richtungβ (°)	Ex	Ey	G _{xz}	Gyz	Gxy	Vxy	Vyx	γ [N/m ³]	αт [1/К]	Kommentar	
1	Nadelholz (Vollholz	20.0	0.00	10000.00	330.00	630.00	63.00	630.00	0.000	0.000	5000.0	5.0E-06		
2	Nadelholz C22	Vollholz	24.0	90.00	10000.00	330.00	630.00	63.00	630.00	0.000	0.000	5000.0	5.0E-06		
3	Nadelholz C22	Vollholz	20.0	0.00	10000.00	330.00	630.00	63.00	630.00	0.000	0.000	5000.0	5.0E-06		
4															Ξ
5															
6															
7															
8															
9															
10															Ŧ
													00		ł

Bild 3.10: Maske 1.2 Materialkennwerte

Schichten

Hier sind die *Schichten* für den aktuellen Schichtenaufbau zu definieren. Die Materialien können direkt aus der Bibliothek ausgewählt werden, in der eine Vielzahl von Materialien hinterlegt ist. Die Materialbibliothek ist über die links dargestellte Schaltfläche zugänglich. Sie können auch den Cursor in das relevante Feld der Spalte A *Materialbezeichnung* setzen und dann auf die erscheinende Schaltfläche [...] klicken oder die Funktionstaste [F7] drücken.





Filter	Material zum Übernehmen						
Materialkategorie-Gruppe:	Materialbezeichnung	Norm					
Holz	 Pappel und Nadelholz C14 	E DIN EN 338:2010-02					
	Pappel und Nadelholz C16	DIN EN 338:2010-02					
Material-Kategorie:	Pappel und Nadelholz C18		N 338-2010-02				
Nadelholz	Pappel und Nadelholz C10	DIN EN 330-2010-02					
	Papper und Nadelhola C20		N 336.2010-02				
Norm-Gruppe:	Pappel und Nadelnoiz U22		IN 338:2010-02				
💷 DIN EN	Pappel und Nadelholz U24		N 338:2010-02				
	Pappel und Nadelholz C27	DIN E	N 338:2010-02				
Norm:	Pappel und Nadelholz C30	🧮 DIN E	N 338:2010-02				
Alle	🖵 📃 Pappel und Nadelholz C35	🧮 DIN E	N 338:2010-02				
	Pappel und Nadelholz C40	🧮 DIN E	N 338:2010-02				
	Pappel und Nadelholz C45	🧾 DIN E	N 338:2010-02				
	Pappel und Nadelholz C50	DIN EN 338:2010-02					
	Pappel und Nadelholz C14 (quer zur Easer)	💻 DIN E	N 338-2010-02				
= 1	Pappel und Nadelholz C16 (quer zur Faser)		N 338:2010-02				
			.11 000.2010 02				
🔄 Nur Favoriten 🛛 🛛							
Materialkennwerte		Pappel und Nade	elholz C22 DIN E	EN 338:201			
Haupt-Kennwerte			10000.000	MD-			
Elastizitatsmodul		E	10000.000	MPa MPa			
Spezifisches Gewicht			630.000	kN/m3			
Temperaturdebnzabl (Wärme	adebozabl)	1	5.0000E-06	1/K			
			1 30				
Teilsicherheitsbeiwert		1 7 M					
Teilsicherheitsbeiwert		7 M					
Teilsicherheitsbeiwert	pei Biegung	fm.k	22.000	MPa			
Teilsicherheitsbeiwert ☐ Zusätzliche Kennwerte Charakteristische Festigkeit b Charakteristische Festigkeit b	bei Biegung bei Zug	fm,k ft.0,k	22.000	MPa MPa			
Teilsicherheitsbeiwert Zusätzliche Kennwerte Charakteristische Festigkeit b Charakteristische Festigkeit b Charakteristische Festigkeit b	bei Biegung bei Zug bei Zug rechtwinklig	fm,k ft,0,k ft,90,k	22.000 13.000 0.400	MPa MPa MPa			
Teilsicherheitsbeiwert Zusätzliche Kennwerte Charakteristische Festigkeit I Charakteristische Festigkeit Charakteristische Festigkeit I	bei Biegung bei Zug bei Zug rechtwinklig bei Druck	fm,k ft,0,k ft,90,k fc,0,k	22.000 13.000 0.400 20.000	MPa MPa MPa MPa			
Teilsicherheitsbeiwert Zusätzliche Kennwerte Charakteristische Festigkeit I Charakteristische Festigkeit I Charakteristische Festigkeit I Charakteristische Festigkeit I	bei Biegung bei Zug bei Zug rechtwinklig bei Druck bei Druck rechtwinklig	7M fm,k ft,0,k ft,90,k fc,0,k fc,90,k	22.000 13.000 0.400 20.000 2.400	MPa MPa MPa MPa MPa			
Teilsicherheitsbeiwert Zusätzliche Kennwerte Charaktenstische Festigkeit I Charaktenstische Festigkeit I Charakteristische Festigkeit I Charaktenstische Festigkeit I Charakteristische Festigkeit I	bei Biegung bei Zug bei Zug rechtwinklig bei Druck rechtwinklig bei Schub/Torsion	7M fm,k ft,0,k ft,90,k fo,0,k fo,90,k fv,k	22.000 13.000 0.400 20.000 2.400 3.800	MPa MPa MPa MPa MPa			
Teilischerheitsbeiwert Zusätzliche Kennwerte Charakteristische Festigkeit I Charakteristische Festigkeit I Charakteristische Festigkeit I Charakteristische Festigkeit I Charakteristische Festigkeit I Bastizitätsmodul parallel	bei Biegung bei Zug bei Zug rechtwinklig bei Druck bei Druck rechtwinklig bei Schub/Torsion	fm,k ft,0,k ft,90,k fc,90,k fc,90,k fv,k E0,mean	22.000 13.000 0.400 20.000 2.400 3.800 10000.000	MPa MPa MPa MPa MPa MPa			
Telisicherheitsbeiwert Zusätzliche Kennwerte Charaktenstische Festigkeit Charaktenstische Festigkeit Charaktenstische Festigkeit Charaktenstische Festigkeit Charaktenstische Festigkeit Bastizitätsmodul parallel Bastizitätsmodul rechtwinklig	bei Biegung bei Zug bei Zug rechtwinklig bei Druck bei Druck rechtwinklig bei Schub/Torsion	fm,k ft,0,k fc,0,k fv,k E0,mean E90,mean	22.000 13.000 0.400 20.000 2.400 3.800 10000.000 330.000	MPa MPa MPa MPa MPa MPa MPa			
Telisicherheitsbeiwert Susätzliche Kennwerte Charakteristische Festigkeit Charakteristische Festigkeit Charakteristische Festigkeit Charakteristische Festigkeit Charakteristische Festigkeit Charakteristische Festigkeit Bastizitätsmodul parallel Bastizitätsmodul rechtwinklig Schubmodul	bei Biegung bei Zug rechtwinklig bei Druck bei Druck rechtwinklig bei Schub/Torsion	fm,k ft,0,k fc,0,k fc,0,k fc,90,k fc,90,k fv,k E0,mean E90,mean G mean	22.000 13.000 0.400 20.000 2.400 3.800 10000.000 330.000 630.000	MPa MPa MPa MPa MPa MPa MPa			
Telisicherheitsbeiwert Susätzliche Kennwerte Charakteristische Festigkeit I Charakteristische Festigkeit I Charakteristische Festigkeit I Charakteristische Festigkeit I Charakteristische Festigkeit I Bastizitätsmodul parallel Bastizitätsmodul rechtwinklig Schubmodul Rohdichte	bei Biegung bei Zug bei Zug bei Druck bei Druck rechtwinklig bei Schub/Torsion	7M fm.k ft.0.k fc.0.k fc.90.k fv.k E0.mean E90.mean Gmean Pk	22.000 13.000 0.400 20.000 2.400 3.800 10000.000 330.000 630.000 340.0	MPa MPa MPa MPa MPa MPa MPa MPa MPa MPa			

Bild 3.11: Materialbibliothek

Da die Materialbibliothek sehr umfangreich ist, stehen im Abschnitt *Filter* diverse Selektionsmöglichkeiten zur Verfügung. Sie können die Liste der Materialien nach den Kriterien *Materialkategorie-Gruppe*, *Material-Kategorie*, *Norm-Gruppe*, *Norm* und ggf. *Spezielle Anwendung* filtern. In der Liste *Material zum Übernehmen* können Sie ein Material auswählen und dessen Parameter im unteren Teil des Dialogs kontrollieren. Mit [OK], [.-] oder einem Doppelklick auf das Material wird das gewählte Material in die Maske 1.2 *Materialkennwerte* von RF-LAMINATE übergeben. Danach können alle Materialparameter direkt im Modul angepasst werden.

Schichtenaufbauten von Herstellern

Des Weiteren steht eine Herstellerbibliothek zur Verfügung, über die ein ganzer Schichtenaufbau importiert werden kann. Diese Datenbank ist über die Schaltfläche [Schichten aus Bibliothek übernehmen] zugängig.

Schichter	1										
	A	B	С	D	E	F	G	Н		J	
Schicht	Material		Festigkeit	en für Biegung	/ Zug / Druck	[N/mm ²]		Schub	festigkeiten [N	/mm ²]	
Nr.	Bezeichnung	fb,0,k	f b,90,k	ft,0,k	ft,90,k	fc,0,k	f c,90,k	f _{xy,k}	fv,k	fR,k	
1											
2											
3											
4											Ξ
5											
6											
7		1									
8		1									
9											
10	<u> </u>										Ŧ
<u>)</u>											

Bild 3.12: Schaltfläche [Herstellerbibliothek für Schichtenaufbauten





In diesem Dialog können der Hersteller, der Typ und die Dicke ausgewählt werden.

Auswahl		Schichten		
Hersteller:			A	В
		Schicht	Dicke	Orthotropie-
KLH	•	INF.	t [m]	richtungβ (*)
		1	0.030	90.
Typ:		2	0.034	0.
Decklage 90 - TT	•	3	0.030	90.
		Σ	0.094	
Dicke:				
94mm	-			

Bild 3.13: Dialog Schichten aus der Bibliothek übernehmen

Die Parameter des importierten Herstelleraufbaus können anschließend im Dialogabschnitt *Schichten* manuell angepasst werden.

Schichte	n										
	A	В	C	D	E	F	G	Н		J	
Schicht	Material		Festigkeit	en für Biegung	/ Zug / Druck	[N/mm ²]		Schub	festigkeiten [N/	/mm²]	1
Nr.	Bezeichnung	fb.0.k	fb,90,k	ft,0,k	ft,90,k	fc,0,k	fc,90,k	f _{xy,k}	f _{v.k}	fR,k	
1	ETA-06/0138	23.0	23.0	16.5	0.1	30.0	2.7	2.7	2.7	1.5	
2	ETA-06/0138	23.0 🗄	23.0	16.5	0.1	30.0	2.7	2.7	2.7	1.5	
3	ETA-06/0138	23.0	23.0	16.5	0.1	30.0	2.7	2.7	2.7	1.5	
4											
5											
6											
7											
8											
9											
10											-
									4	• 🛐	¥

Bild 3.14: Dialog Schichten aus der Bibliothek übernehmen

Wurde ein orthotropes Materialmodell in Maske 1.1 *Basisangaben* ausgewählt, so wird bei der Eingabe der einzelnen Schichten in Maske 1.2 *Materialkennwerte* die Orthotropierichtung β in der RFEM-Grafik *Materialkennwerte* angezeigt (siehe folgendes Bild). Dadurch lassen sich die Einstellungen auch grafisch überprüfen.



1 Aufba	au 1	• • • •			
Schichte	n	_			
	A		В	C	
Schicht	Material-		Dicke	Orthotropie-	
Nr.	Bezeichnung		t [mm]	richtungβ (°)	
1	Pappel und Nadelholz C22		20.0	0.00	
2	Pappel und Nadelholz C22		24.0	90.00	
3	Pappel und Nadelholz C22		20.0	0.00	

Bild 3.15: Anzeige der Orthotropierichtung β





Im Abschnitt *Schichten* sind unter den Tabellen Schaltflächen verfügbar, die mit folgenden Funktionen belegt sind:

Schaltfläche	Bezeichnung	Funktion		
	Gespeicherte Schichten ein- lesen	Liest den zuvor gespeicherten Schichtenauf- bau wieder ein.		
	Schichten speichern unter	Speichert den aktuellen Schichtenaufbau als Vorlage für andere Modelle. Dieser kann dann über die vorhergehende Schaltfläche eingele- sen werden.		
×	Alle Schichten löschen	Löscht alle Daten in Maske 1.2.		
	Material aus Bibliothek über- nehmen	Öffnet Dialog Material aus Bibliothek überneh- men		
	Material aus Bibliothek über- nehmen	Öffnet Dialog Aufbauten von Hersteller über- nehmen		
0	Steifigkeitsmatrixelemente der Schicht anzeigen	Zeigt die in Kapitel 2.3 erklärten Elemente der Steifigkeitsmatrix an		
0	Erweiterte Steifigkeitsmatrix anzeigen	Zeigt die in Kapitel 2.3 erklärten Elemente der Gesamtsteifigkeitsmatrix an		
۲	In den Sichtmodus wechseln	Wechselt in die RFEM-Oberfläche für eine gra- fische Überprüfung, ohne RF-LAMINATE zu beenden.		
X	An MS Excel oder OpenOf- fice.org Calc übergeben	Exportiert den Inhalt der Maske nach MS Excel oder OpenOffice.org Calc → (Kapitel 7.2, S. 69)		
B	Aus MS Excel oder OpenOf- fice.org Calc übernehmen	Importiert den Inhalt einer MS Excel- oder O- penOffice.org Calc-Tabelle		

Tabelle 3.2: Schaltflächen in der Maske Materialkennwerte

Info über den Querschnitt

Im Abschnitt *Info über den Querschnitt* rechts unten werden Informationen zu Gewicht und spezifischem Gewicht der ausgewählten Schicht sowie zu Gesamtgewicht und -dicke des ausgewählten Schichtenaufbaus angezeigt.

Bezugsebene

Über die Verschiebung der Bezugsebene, kann eine exzentrische Lagerung der Platte berücksichtigt werden. Diese Einstellung ist immer dann relevant, wenn ein nicht symmetrischer Aufbau generiert wird. Mithilfe dieser Einstellung, kann das Programm die Verschiebung des Massenschwerpunkts sowie eine Auflagerung unterhalb des Plattenaufbaus berücksichtigen.

Bezugsebene	
Verschiebung der Bezugsebene	0.0 🗦 📐 [mm]
Beziehen auf:	
🔘 Obere Kante	
Schichtenaufbau-Mitte	
🔘 Untere Kante	

Bild 3.16: Bezugsebene

3 Eingabedaten



Anhand der im Theorieteil erläuterten Formeln, berechnet das Programm aufgrund der hier definierten Verschiebung exzentrische Steifigkeitsglieder der Matrix die diesen Abstand berücksichtigen.



D18: -178793.6 [kNm/m]	D17:	-1696.9	[kNm/m]	D18:	0.0	[kNm/m]
	D27:	-81930.2	[kNm/m]	D28:	0.0	[kNm/m]
				D38:	-15801.0	[kNm/m]

Bild 3.17: Exzentrizitätsglieder der Steifigkeitsmatrix

Zur Ermittlung von z.B. D16 wird also nur der Abstand z_{min} und z_{max} anders berechnet.



Bild 3.18: Bezugsebene β



3.3 Materialfestigkeiten



Bild 3.19: Maske 1.3 Materialfestigkeiten

In Maske 1.3 werden alle charakteristischen Festigkeiten angezeigt, die für die einzelnen Schichten eines aktuellen Schichtenaufbaus aus der Materialbibliothek importiert wurden. Diese Werte können in Maske 1.3 geändert werden.

In dieser Maske 1.3 stehen die gleichen Schaltflächen wie in Maske 1.2 zur Verfügung (siehe Kapitel 3.2 auf Seite 29).


3.4 Lasteinwirkungsdauer und Nutzungsklasse

_ .	Α	B	С	Identisch für alle Flächen
Belas-			Klasse der Last-	
tung	Bezeichnung	Belastungstyp	einwirkungsdauer KLED	Nutzungsklasse:
LF1	Eigengewicht	Ständige Lasten	<u>Ständig</u>	1 -
LF2	Nutzlast	Nutzlasten	Lang	
LKI	1.35°LF1 + 1.5°LF2		Lang	🔿 Unterschiedlich 🛛 🔤
				Nutzungsklasse 1: Innerriäume Temperatur 20°C und 65% relativer Lutifeuchte, die nur für einige Wochen pro Jahr überschritten wird. Beispiel: Allseitig geschlossene Gebäude und beheizte Bauwerk Nutzungsklasse 2: Außen, bedeckt Temperatur 20°C und 65% relativer Lutifeuchte, die nur für einige Wochen pro Jahr überschritten wird. Beispiel: Überdachte offene Bauwerke Nutzungsklasse 3: Außen, vollständig ausgesetzt Klimabedingungen, die zu höheren Holzfeuchten führer als in Nutzungsklasse 2:

Bild 3.20: Maske 1.4 Lasteinwirkungsdauer und Nutzungsklasse

Ist eine Norm in Maske 1.1 Basisangaben k_{mod} ausgewählt, so erscheint die Maske 1.4 Lasteinwirkungsdauer und Nutzungsklasse im Navigator. In Maske 1.4 sind die Einwirkungsdauer der Lasten und die Nutzungsklassen der Flächen zu definieren, um die klimatischen Bedingungen bei der Bemessung zu erfassen. Es sind alle Einwirkungen aufgelistet, die in Maske 1.1 Basisangaben für die Nachweise ausgewählt wurden.

Belastung

Es sind alle Einwirkungen aufgelistet, die in Maske 1.1 *Basisangaben* für die Nachweise ausgewählt wurden. Bei Kombinationen werden auch die enthaltenen Lastfälle ausgegeben.

Bezeichnung

Die Lastfallbezeichnungen in Spalte A erleichtern die Klassifizierung.

Belastungstyp

Diese Spalte zeigt die Einwirkungstypen der Lastfälle an, wie sie beim Anlegen in RFEM festgelegt wurden. Sie bilden die Grundlage der Voreinstellungen in der folgenden Spalte.

Klasse der Lasteinwirkungsdauer KLED

Für die Nachweise sind die Lasten und deren Überlagerungen bestimmten Klassen der Lasteinwirkungsdauer zuzuweisen. Die Klassen sind in der Norm EN 1995-1-1:2004-11 geregelt. Die Klassifizierung der Lastkombinationen richtet sich automatisch nach der maßgebenden Last. Wird in Spalte C ein Eintrag ausgewählt, so wird der entsprechende Beiwert k_{mod} automatisch eingestellt.

Die Modifikationsbeiwerte können im Dialog Norm, Register Materialbeiwerte überprüft werden.

Die Einteilung in *Nutzungsklassen* ermöglicht es, Festigkeitskennwerte zuzuordnen und Verformungen unter Berücksichtigung der Umweltbedingungen zu berechnen. Die Nutzungs-

Norm

3 Eingabedaten

19



klassen sind für die Ermittlung des Modifikationsbeiwerts k_{mod} . notwendig. Die Klassifizierung von Einwirkungen ist z. B. in EN 1995-1-1:2004, Tabelle 2.3.1.3 geregelt.

Als Voreinstellung sind alle Flächen der gleichen Nutzungsklasse zugewiesen. Um Objekte in verschiedene Nutzungsklassen einzuteilen, ist das Auswahlfeld *Unterschiedlich* zu aktivieren. Über die Schaltfläche [Fläche jeweiligen Nutzungsklassen zuordnen] kann dann folgender Dialog aufgerufen werden.

Fläche den jeweiligen Nutzungsklassen	zuordnen	×
Nutzungsklasse 1 Flächen Nr.: 1	R B D	Nutzungsklasse 1: Innenräume Temperatur 20°C und 65% relativer Luttfeuchte, die nur für einige Wochen pro Jahr überschritten wird. Beispiel: Allseitig geschlossene Gebäude und beheizte Bauwerke
Nutzungsklasse 2 Flächen Nr.:	R <i>P</i>	Nutzungsklasse 2: Außen, bedeckt Temperatur 20°C und 85% relativer Luftfeuchte, die nur für einige Wochen pro Jahr überschritten wird. Beispiel: Überdachte offene Bauwerke
Nutzungsklasse 3 Flächen Nr.:	R B	Nutzungsklasse 3: Außen, vollständig ausgesetzt Klimabedingungen, die zu höheren Holzfeuchten führen als in Nutzungsklasse 2. Beispiel: Frei der Witterung ausgesetzte Bauteile
		OK Abbrechen

Bild 3.21: Dialog Flächen den jeweiligen Nutzungsklassen zuordnen

Die Schaltflächen neben den Eingabefeldern erleichtern die Auswahl. Sie bedeuten:

Schaltfläche	Funktion
3	Ermöglicht die grafische Auswahl der Flächen im RFEM-Arbeitsfenster für die Zuordnung zu der jeweiligen Nutzungsklasse
	Weist alle Flächen dieser Nutzungsklasse zu
	Weist alle noch nicht zugeteilten Flächen dieser Nutzungsklasse zu

Tabelle 3.3: Schaltflächen im Dialog Fläche den jeweiligen Nutzungsklassen zuordnen





3.5 Gebrauchstauglichkeitsparameter

Bild 3.22: Maske 1.5 Gebrauchstauglichkeitsparameter

Die Maske 1.5 *Gebrauchstauglichkeitsparameter* ist die letzte Eingabemaske. Sie steht nur dann zur Verfügung, wenn im Register *Gebrauchstauglichkeit* der Maske 1.1 entsprechende Eingaben vorgenommen wurden (siehe Kapitel 3.1.2, Seite 23).

Liste der Flächen

In Spalte A sind die Flächen anzugeben, deren Verformungen untersucht werden sollen.

Bezugslänge

Hier ist der Typ der Bezugslänge L zu definieren.

Bei der Wahl der maximalen Grenzlinie einer Fläche wird die längste Seite einer Fläche zur Berechnung der Grenzverformung mit z.B. I/300 gewählt. Bei der kürzesten Linie wird analog die kürzeste Linie gewählt.

Mit der Option *Benutzerdefiniert* kann die Bezugslänge der entsprechenden Fläche manuell eingestellt werden. Hierdurch wird das Eingabefeld für L zugänglich, in dem der Wert eingetragen, über [▼] aus der Liste gewählt oder mit [...] im RFEM-Arbeitsfenster grafisch bestimmt werden kann. Manuelle Korrekturen sind beispielsweise für Flächen erforderlich, die innerhalb anderer Flächen liegen.

Kragfläche

Es ist anzugeben, ob eine Kragfläche vorliegt.

Verformung bezogen auf

Das Nachweiskriterium der Verformung benutzt die Durchbiegung einer Fläche – die vertikale Verformung bezogen auf die geradlinige Verbindung der Unterstützungspunkte. In der Liste dieser Spalte sind drei Auswahlmöglichkeiten enthalten, wie die im Nachweis angesetzte lokale Verformung u_{z,lokal} berechnet wird.



Kommentar

Die letzte Spalte steht für einen benutzerdefinierten Kommentar zur Verfügung.



(4.1)

4. Berechnung

Berechnung Details...

Details.

Vor dem Start der [Berechnung] sollten die Detaileinstellungen für den Nachweis kontrolliert werden. Die entsprechenden Dialoge sind in den folgenden Unterkapiteln beschrieben.

Es wird vor der Berechnung überprüft, ob die Gesamtsteifigkeitsmatrix positiv definit ist (siehe Kapitel 9.2).

	[D ₁₁	D ₁₂	D ₁₃	0	0	D ₁₆	D ₁₇	D ₁₈
		D ₂₂	D ₂₃	0	0	sym.	D ₂₇	D ₂₈
			D ₃₃	0	0	sym.	sym.	D ₃₈
D –				D ₄₄	D ₄₅	0	0	0
U –					D ₅₅	0	0	0
			sym.			D ₆₆	D ₆₇	D ₆₈
							D ₇₇	D ₇₈
	L							D ₈₈

Die Berechnung erfolgt dann für Gesamtsystem, das in RFEM modelliert wurde.

4.1 Details

Die Bemessungsdetails können im entsprechenden Dialog über die Schaltfläche [Details] überprüft werden. Dieser Dialog ist in folgende Register gegliedert:

- Spannungen
- Ergebnisse

Die folgenden Schaltflächen stehen dabei in allen Registern zur Verfügung. Sie bedeuten:

Schaltfläche	Bezeichnung	Funktion
Einheiten und Dezi- malstellenÖffnet den Dialog Einheiten und Dezimalst Kapitel 7.1, Seite 57Dlubal-StandardwerteLiest die ursprünglichen Dlubal-Einstellun Dialog Details ein		Öffnet den Dialog <i>Einheiten und Dezimalstellen</i> Kapitel 7.1, Seite 57
		.iest die ursprünglichen Dlubal-Einstellungen in den Dialog <i>Details</i> ein
	Standard	Stellt alle Parameter im Dialog <i>Details</i> nach den zuvor gespeicherten Standardeinstellungen ein
	Image: Market in the second	

Tabelle 4.1: Schaltflächen im Dialog Details



4.1.1 Spannungen

laterialbeiwerte Gebrauchst	auglichkeit-Grenzwerte	
Gebrauchstauglichkeits-Grei	zwerte (Durchbiegung)	
Kombinationstyp: • CH : Charakteristisch • HÄ: Häufig • QS : Quasi-ständig	Kragträger L / 300 m/m Le / 150 m/m L / 200 m/m Le / 100 m/m L / 200 m/m Le / 100 m/m	

Bild 4.1: Dialog Details, Register Spannungen

Anzeigen

×

Die Kontrollfelder in diesem Abschnitt steuern, welche Spannungen in den Ausgabemasken angezeigt werden. Die Spannungen sind in die Kategorien *Schichtränder oben/unten* und *Schichtmitten* unterteilt. Die Schaltflächen [Alles selektieren] und [Alles deselektieren] erleichtern die Auswahl.

Die Grundspannungen σ_x , σ_y , τ_{xy} , τ_{xz} , τ_{yz} werden in RFEM nach der Finite-Elemente-Methode ermittelt. Weitere Spannungen werden in RF-LAMINATE aus diesen Grundspannungen ermittelt. In Tabelle 4.2 werden die Formeln vorgestellt, die für eine Einzelschichtplatte gelten.



Bild 4.2: Grundspannungen und Vorzeichenregeln für eine biegebeanspruchte Einzelschichtplatte





Tabelle 4.2: Grundspannungen

Die Spannungen in den einzelnen Schichten werden generell aus den Gesamtdehnungen der Platte berechnet:

$$\boldsymbol{\varepsilon}_{\text{tot}}^{\mathsf{T}} = \left\{ \frac{\partial \varphi_{y}}{\partial x}, -\frac{\partial \varphi_{x}}{\partial y}, \frac{\partial \varphi_{y}}{\partial y} - \frac{\partial \varphi_{x}}{\partial x}, \frac{\partial w}{\partial x} + \varphi_{y}, \frac{\partial w}{\partial y} - \varphi_{x}, \frac{\partial u}{\partial x}, \frac{\partial v}{\partial y}, \frac{\partial u}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial x} \right\}$$
(4.2)

Die Dehnungen in den einzelnen Schichten werden nach folgender Formel ermittelt:

. C

$$\mathbf{\epsilon}(z) = \begin{cases} \varepsilon_{x} \\ \varepsilon_{y} \\ \gamma_{xy} \end{cases} = \begin{cases} \frac{\partial u}{\partial x} \\ \frac{\partial v}{\partial y} \\ \frac{\partial u}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial x} \end{cases} + z \begin{cases} \frac{\partial \varphi_{y}}{\partial x} \\ -\frac{\partial \varphi_{x}}{\partial y} \\ \frac{\partial \varphi_{y}}{\partial y} - \frac{\partial \varphi_{x}}{\partial x} \end{cases}$$
(4.3)

mit z-Koordinate in Richtung der z-Achse, in der der Spannungswert gesucht wird. Handelt es sich beispielsweise um die i – te Schicht, so wird die Spannung mit folgender Formel ermittelt:

$$\boldsymbol{\sigma}(z) = \mathbf{d}_i \boldsymbol{\varepsilon}(z) \tag{4.4}$$

mit \mathbf{d}_i Teilsteifigkeitsmatrix der i – te n Schicht.

Nun müssen die Spannungen nach dem jeweiligen Materialmodell – isotrop oder orthotrop – eingeteilt werden.

Isotropes Materialmodell

etails		
Spannungen Ergebnisse		
Anzeigen		Platten-Biegetheorie
Anzeigen Schichtränder oben/unten	Schichtmitten $\neg \neg \Rightarrow \sigma_x$ $\neg \Rightarrow \tau_yz$ $\neg \Rightarrow \tau_xy$ $\neg \Rightarrow \sigma_1$ $\neg \Rightarrow \sigma_2$ $\neg \Rightarrow \sigma_2$	Platten-Biegetheorie Mindlin Krichhoff Vergleichsspannungen nach (für isotrope Materialien) Yon Mises, Huber, Hencky Gestatänderungsenergiehypothese (GEH) Tresca Schubspannungshypothese (SH) Rankine, Lamé Nomalspannungshypothese (NH) Bach, Navier, St. Venart, Poncelet Hauptdehnungshypothese (DH)
2) 🔤 🐧 📭		OK Abbrect

Bild 4.3: Dialog Details, Register Spannungen für isotropes Material

Der Einfluss der Querschubspannungen wird ausgedrückt durch die Größe:

	Maximale Querschubspannung
$ au_{\max}$	$\tau_{\max} = \sqrt{\tau_{yz}^2 + \tau_{xz}^2}$

Tabelle 4.3: Maximale Querschubspannung



Tabelle 4.4 zeigt die Formeln für die Berechnung der Haupt- und Vergleichsspannungen.

	Hauptspannung				
σ.	$\sqrt{(2)^2 + 2}$				
01	$\sigma_{1} = \frac{\sigma_{x} + \sigma_{y} + \sqrt{(\sigma_{x} - \sigma_{y}) + 4\tau_{xy}^{2}}}{2}$				
	2				
	Hauptspannung				
σ_2	$\sigma_x + \sigma_y - \sqrt{(\sigma_x - \sigma_y)^2 + 4\tau_{xy}^2}$				
	$\sigma_2 = \frac{2}{2}$				
	Winkel zwischen lokaler x-Achse und Richtung der ersten Hauptspannung				
	y_{\uparrow}				
	$\alpha = -\operatorname{atan2}(2\tau_{xy}, \sigma_x - \sigma_y), \alpha \in (-90^\circ, 90^\circ)$				
	σ_1				
	Die Funktion atan2 ist wie folgt implementiert:				
	$\arctan \frac{y}{x} \qquad x > 0 \qquad \qquad z \qquad				
α	$\arctan \frac{y}{2} + \pi$ $y \ge 0, x < 0$				
	X V				
	$\operatorname{atan2}(y,x) = \begin{cases} \operatorname{arctan}^{y} - \pi & y < 0, x < 0 \\ x \end{cases}$				
	$+\frac{\pi}{2}$ $y > 0, x = 0$				
	$\frac{2}{\pi}$				
	$-\frac{x}{2}$ $y < 0, x = 0$				
	0 y=0, x=0				
	Vergleichsspannung nach von Mises, Huber, Hencky				
	(Gestaltänderungshypothese)				
	$\sigma_{\rm v} = \sqrt{\sigma_{\rm x}^2 + \sigma_{\rm y}^2 - \sigma_{\rm x}\sigma_{\rm y} + 3\tau_{\rm xy}^2}$				
	Vergleichsspannung nach Tresca				
	(Schubspannungshypothese)				
	$\int \left(-\frac{1}{2} \right)^2 + 4\tau_x^2 \left \sigma_x + \sigma_y \right + \sqrt{\left(\sigma_x - \sigma_y \right)^2 + 4\tau_{xy}^2}$				
	$\sigma_{v} = \max \left \sqrt{(\sigma_{x} - \sigma_{y}) + 4\tau_{xy}}, \frac{1}{2} \right $				
$\sigma_{ m v}$	Vergleichsspannung pach Pankine Lamé				
	(Normalspannungshypothese)				
	$ z + z + \sqrt{(z - z)^2 + 4z^2}$				
	$\sigma_{v} = \frac{ \sigma_{x} + \sigma_{y} + \sqrt{(\sigma_{x} - \sigma_{y}) + 4\tau_{xy}}}{2}$				
	Vergleichsspannung nach Bach, Navier, St. Venant, Poncelet				
	(Hauptdehnungshypothese)				
	$\sigma = \max\left[\frac{1-\nu}{\sigma} + \sigma + \sigma\right] + \frac{1+\nu}{\sigma} \left[\left(\sigma - \sigma\right)^2 + 4\sigma^2 - \nu \left(\sigma + \sigma\right) \right]$				
	$\sigma_{v} = \max\left[\frac{2}{2}\left[\sigma_{x} + \sigma_{y}\right] + \frac{2}{2}\sqrt{\sigma_{x} - \sigma_{y}} + 4\tau_{xy}, v[\sigma_{x} + \sigma_{y}]\right]$				

Tabelle 4.4: Spannungen bei isotropen Materialmodell



Orthotropes Materialmodell

Materially	
Matenalbeiwert	e Gebrauchstauglichkeit-Grenzwerte
Gebrauchsta Kombination • CH : Char	uglichkeits-Grenzwerte (Durchbiegung) styp: Kragträger akteristisch L/ 300 k L o/ 150 k
° HÄ: Häufi	ig $L / 200 \frac{1}{\sqrt{2}} L_c / 100 \frac{1}{\sqrt{2}}$
QS : Quas	si-stāndig L/ 200 k Lc/ 100 k
	Wa Wa UK Abbrechen
d 4.4: Dialog	g <i>Details</i> , Register <i>Spannungen</i> für orthotropes Materialmodell Normalspannung in Faserrichtung
d 4.4: Dialo	g Details, Register Spannungen für orthotropes Materialmodell Normalspannung in Faserrichtung $\sigma_{b+t/c,0} = \sigma_x \cos^2 \beta + \tau_{xy} \sin 2\beta + \sigma_y \sin^2 \beta$ $v_{b+t/c,0} = \sigma_x \cos^2 \beta + \tau_{xy} \sin 2\beta + \sigma_y \sin^2 \beta$
σ _{b+t/c,0}	g Details, Register Spannungen für orthotropes Materialmodell Normalspannung in Faserrichtung $\sigma_{b+t/c,0} = \sigma_x \cos^2 \beta + \tau_{xy} \sin 2\beta + \sigma_y \sin^2 \beta$ $v_{b+t/c,90}$ Normalspannung quer zur Faser $\sigma_{b+t/c,90} = \sigma_x \sin^2 \beta - \tau_{xy} \sin 2\beta + \sigma_y \cos^2 \beta$
σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ	$\frac{\partial k}{\partial t} = \frac{\partial k}{\partial t}$ Normalspannung in Faserrichtung $\sigma_{b+t/c,0} = \sigma_x \cos^2 \beta + \tau_{xy} \sin 2\beta + \sigma_y \sin^2 \beta$ $\frac{\sigma_{b+t/c,0}}{\sqrt{1-\beta}}$ Normalspannung quer zur Faser $\sigma_{b+t/c,90} = \sigma_x \sin^2 \beta - \tau_{xy} \sin 2\beta + \sigma_y \cos^2 \beta$ Zug-/Druckkomponente der Normalspannung in Faserrichtung $\sigma_{t/c,0} = \frac{\sigma_{b+t/c,0(Oben)} + \sigma_{b+t/c,0(Mitte)} + \sigma_{b+t/c,0(Unten)}}{3}$
Φ 4.4: Dialog Φ b+t/c,0 Φ b+t/c,90 Φ t/c,90	$\frac{1}{3}$ UK Abbrechen g Details, Register Spannungen für orthotropes Materialmodell Normalspannung in Faserrichtung $\sigma_{b+t/c,0} = \sigma_x \cos^2 \beta + \tau_{xy} \sin 2\beta + \sigma_y \sin^2 \beta$ $\sigma_{b+t/c,90}$ Normalspannung quer zur Faser $\sigma_{b+t/c,90} = \sigma_x \sin^2 \beta - \tau_{xy} \sin 2\beta + \sigma_y \cos^2 \beta$ Zug-/Druckkomponente der Normalspannung in Faserrichtung $\sigma_{t/c,0} = \frac{\sigma_{b+t/c,0}(Oben) + \sigma_{b+t/c,0}(Mitte) + \sigma_{b+t/c,0}(Unten)}{3}$ Zug-/Druckkomponente der Normalspannung quer zur Faser $\sigma_{t/c,90} = \frac{\sigma_{b+t/c,0}(Oben) + \sigma_{b+t/c,0}(Mitte) + \sigma_{b+t/c,0}(Unten)}{3}$
Φ 4.4: Dialog Φ b+t/c,0 Φ b+t/c,90 Φ t/c,90 Φ t/c,90 Φ b,0	a b c c c c c c c c c c



Tabelle 4.5: Spannungen bei orthotropem Materialmodell

Dabei ist zu beachten, dass die Spannungen $\sigma_{b+t/c,0}$, $\sigma_{b+t/c,90}$, $\sigma_{t/c,0}$, $\sigma_{t/c,90}$, $\sigma_{b,0}$, $\sigma_{b,90}$, τ_R im Koordinatensystem der Faser x', y', z beschrieben sind, die in jeder Schicht rotiert werden können. Aus diesem Grund können Unstetigkeiten in den Spannungswerten der einzelnen Schichten an ihren Grenzen auftreten. Die Transformationsformeln für die Spannungen werden in Kapitel 5.1 beschrieben.

Die Normalspannung setzt sich aus dem Biege- und dem Zug-/Druckanteil für die einzelnen Schichten zusammen.



Bild 4.5: Zerlegung der Normalspannung in die Zug-/Druckkomponente und die Biegekomponente

Platten-Biegetheorie

Flächen können berechnet werden nach der Biegetheorie von

- Mindlin oder
- Kirchhoff.

Bei der Berechnung nach Mindlin werden Schubdehnungen eingeschlossen, nach Kirchhoff werden diese nicht berücksichtigt. Die Biegetheorie nach Mindlin eignet sich für dicke Platten, die nach Kirchhoff dagegen für relativ dünne Platten.

Da die Schubspannungen τ_{xz} und τ_{yz} in der Theorie nach Kirchhoff nicht genau berechnet werden, werden diese aus den Gleichgewichtsbedingungen ermittelt. Sie können mit den folgenden Formeln berechnet werden:

$$\tau_{xz,\max} = \frac{3}{2} \frac{v_x}{t} = 1.5 \frac{v_x}{t}$$
(4.5)

$$\tau_{yz,\max} = \frac{3}{2} \frac{v_y}{t} = 1.5 \frac{v_y}{t}$$
(4.6)



Vergleichsspannungen nach (für isotrope Materialien)

Die Vergleichsspannungen lassen sich nach vier Ansätzen ermitteln:

Vergleichsspannung nach von Mises, Huber, Hencky (Gestaltänderungshypothese)

Diese Hypothese ist auch als HMH-Theorie (Huber, VON MISES, Hencky) bekannt. Die Vergleichsspannungen werden wie folgt berechnet

$$\sigma_{\rm v} = \sqrt{\sigma_{\rm x}^2 + \sigma_{\rm y}^2 - \sigma_{\rm x}\sigma_{\rm y} + 3\tau_{\rm xy}^2} \tag{4.7}$$

Vergleichsspannung nach Tresca (Schubspannungshypothese) Diese Vergleichsspannung wird üblicherweise wie folgt ermittelt

$$\sigma_{v} = \max(|\sigma_{1} - \sigma_{2}|, |\sigma_{1} - \sigma_{3}|, |\sigma_{2} - \sigma_{3}|)$$

$$(4.8)$$

Bei $\sigma_3 = 0$ kann vereinfacht werden:

$$\sigma_{\rm v} = \max(|\sigma_1 - \sigma_2|, |\sigma_1|, |\sigma_2|) \tag{4.9}$$

Dies führt zu folgender Gleichung:

$$\sigma_{v} = \max\left[\sqrt{\left(\sigma_{x} - \sigma_{y}\right)^{2} + 4\tau_{xy}^{2}}, \frac{\left|\sigma_{x} + \sigma_{y}\right| + \sqrt{\left(\sigma_{x} - \sigma_{y}\right)^{2} + 4\tau_{xy}^{2}}}{2}\right]$$
(4.10)

Vergleichsspannung nach Rankine, Lamé (Normalspannungshypothese)

Diese Hypothese nach RANKINE wird auch als Normalspannungshypothese bezeichnet. Die Vergleichsspannung ermittelt sich dabei aus den größten Absolutwerten der Hauptspannungen.

$$\sigma_{v} = \max(|\sigma_{1}|, |\sigma_{2}|, |\sigma_{3}|) \tag{4.11}$$

Bei $\sigma_3 = 0$ kann vereinfacht werden:

$$\sigma_{\rm v} = \max(|\sigma_1|, |\sigma_2|) \tag{4.12}$$

Dies führt zu folgender Gleichung:

$$\sigma_{v} = \frac{\left|\sigma_{x} + \sigma_{y}\right| + \sqrt{\left(\sigma_{x} - \sigma_{y}\right)^{2} + 4\tau_{xy}^{2}}}{2}$$

$$(4.13)$$

Bach, Navier, St. Venant, Poncelet (Hauptdehnungshypothese)

Die Vergleichsspannungshypothese nach BACHwird auch als "Hauptdehnungshypothese" bezeichnet. Dabei wird davon ausgegangen, dass das Versagen in Richtung der größten Dehnung auftritt.

$$\sigma_{v} = \max(|\sigma_{1} - v(\sigma_{2} + \sigma_{3})|, |\sigma_{2} - v(\sigma_{1} + \sigma_{3})|, |\sigma_{3} - v(\sigma_{1} + \sigma_{2})|)$$

$$(4.14)$$

Bei $\sigma_3 = 0$ kann vereinfacht werden:

$$\sigma_{v} = \max(|\sigma_{1} - v\sigma_{2}|, |\sigma_{2} - v\sigma_{1}|, v|\sigma_{1} + \sigma_{2}|)$$

$$(4.15)$$

Dies führt zu folgender Gleichung:

$$\sigma_{v} = \max\left[\frac{1-v}{2}\left|\sigma_{x}+\sigma_{y}\right| + \frac{1+v}{2}\sqrt{\left(\sigma_{x}-\sigma_{y}\right)^{2} + 4\tau_{xy}^{2}}, v\left|\sigma_{x}+\sigma_{y}\right|\right]$$
(4.16)

In den Formeln für die Vergleichsspannungen werden die Einflüsse der Schubspannungen τ_{xz} und τ_{yz} vernachlässigt.



4.1.2 Ergebnisse

Details	×
Spannungen Ergebnisse	
Ergebnistabellen anzeigen	Ergebnisse in
✓ 2.1 Max. Spannung/Ausnutzung belastungsweise	FE-Netz-Punkten
2.2 Max Spannung/Ausnutzung flächenweise	Rasterpunkten
✓ 2.3 Spannungen punktweise	
✓ 3.1 Max Verschiebungen	Schnittgroßenverlauf angewendet für Bemessung
A 1 Stücklichte	Glättungsbereichen anwenden
4.1 Stuckiste Nur von zu bemessenden Bächen	
○ Von allen Flächen	
	OK Abbrechen

Bild 4.6: Dialog Details, Register Ergebnisse

Ergebnistabellen anzeigen

In diesem Abschnitt lässt sich festlegen, welche Ergebnismasken angezeigt werden sollen (Spannungen, Verschiebungen, Stückliste).

Die Masken sind im Kapitel 5 Ergebnisse auf Seite 54 beschrieben.

Ergebnisse in

Spannungen und Verschiebungen werden standardmäßig in allen FE-Netz-Punkten angezeigt. Die Ergebnisse können auch in den Rasterpunkten angezeigt werden (siehe RFEM-Handbuch, Kapitel 8.12). Die Rasterpunkte können in RFEM als Eigenschaft einer Fläche definiert werden.

Bei kleinen Flächen kann die Standardmaschenweite des Rasters von 0,5 m dazu führen, dass nur wenige Rasterpunkte (oder sogar nur ein Ergebnisrasterpunkt im Ursprung) existieren. Der Abstand der Rasterpunkte sollte dann in RFEM an die Flächenabmessungen angepasst werden, um mehr Rasterpunkte zu erzeugen.

Schnittgrößenverlauf angewendet für Bemessung

In diesem Abschnitt steht das Kontrollfeld Geglättete Schnittgrößen in definierten *Glättungsbereichen anwenden* zur Verfügung. Damit werden die in RFEM definierten Glättungsbereiche während der Spannungsberechnung in RF-LAMINATE angewendet.



4.2 Norm

4.2.1 Materialbeiwerte

aterialbeiwerte	Gebrauchstauglichkeit-Gre	nzwerte				
laterial-Katego	rie	Teilsicherheitsbeiwerte nach 2.4.	1			
/ollholz		Bemessungssituation:				
Brettschichtholz VI		Ständig und vonübergebend		1 30 🗠	1	
penholz (Teil 1)	Standig und vorübergenend	71	M. 1.50 _▼		
Sperrholz (Teil 2 Sperrholz (Teil 3 SSR (OSSR /2)))	Außergewöhnlich	γı	M: 1.00 ∳		
OSB (OSB/3, O Spanplatte (Teil	SB/4) 4)	Modifikationsbeiwerte nach Tabe	lle 3.1			
panplatte (Teil panplatte (Teil	5) 6) 7	Klasse der Lasteinwirkungsdauer (KLED)		1	Nutzungsklasse 2	3
aserplatte (Tell aserplatte - har	t (HB.LA)	- Ständig	kmod :	0.60	0.60	0.50
aserplatte - har aserplatte - mitt	t (HB.HLA1 oder 2) telhart (MBH.LA1 oder 2)	- Lang	kmod :	0.70 🌲	0.70 🔶	0.55 ≑
aserplatte - mitt aserplatte - MD	elhart (MBH.HLS1 oder 2) F (MDF.LA)	- Mittel	kmod :	0.80 🚊	0.80 🔶	0.65 🚊
aserplatte - MD)F (MDF.HLS)	- Kurz	kmod :	0.90 🌲	0.90 ≑	0.70
		- Kurz / Sehr kurz	kmod :	1.00 🔶	1.00	0.80
		- Sehr kurz	kmod :	1.10 🚖	1.10	0.90 🌲
9						
4						

Bild 4.7: Dialog Norm, Register Materialbeiwerte

Material-Kategorie

In der Material Kategorie werden die Teilsicherheitsbeiwerte und die Modifikationsbeiwerte entsprechend des gewählten Materials angepasst. Für den Werkstoff Brettsperrholz empfiehlt es sich den Teil 2 auszuwählen. Das Programm stellt in diesem Fall automatisch die Modifikationsbeiwerte der zugehörigen Nutzungsklasse sowie die Teilsicherheitsbeiwerte ein. Die Nutzungsklasse 3 ist für Sperrholz z.B. nicht möglich und wird daher ausgegraut.

Modifikationsbeiwerte nach Tabel	le 3.1			
Klasse der Lasteinwirkungsdauer (KLED)		1	Nutzungsklasse 2	3
- Ständig	kmod :	0.60	0.60	A V
- Lang	k _{mod} :	0.70 🚊	0.70 🚊	×
- Mittel	k _{mod} :	0.80	0.80	A V
- Kurz	k _{mod} :	0.90	0.90	A V
- Kurz / Sehr kurz	k _{mod} :	1.00	1.00	A V
- Sehr kurz	kmod :	1.10	1.10	A V

Bild 4.8: KLED Sperrholz



Die zugehörige Materialkategorie kann in der Materialdatenbank geändert werden.

Spermolz, Nusse F20/10 E40/20, parallel Rohdichte ρ k 350.00 kg/m Filter Rohdichte ρ k 350.00 kg/m Materialkategorie-Gruppe: Charakteristische Festigkeit bei Biegung parallel fm.0,k 2.00 kN/d Material-Kategorie: Charakteristische Festigkeit bei Zug parallel ft.0,k 0.09 kN/d Charakteristische Festigkeit bei Zug parallel ft.0,k 0.09 kN/d Plattenwerkstoff Charakteristische Festigkeit bei Druck parallel fc.0,k 1.50 kN/d Nom-Gruppe: Charakteristische Festigkeit bei Druck parallel fc.0,k 1.50 kN/d Nom: Matelial-Kategorie Charakteristische Festigkeit bei Druck rechtwinklig fc.90,k 1.00 kN/d Nom: Mittelwert des Bastizitätsmoduls bei Biegung Em.0 400.00 kN/d Mittelwert des Bastizitätsmoduls bei Zug Et.0 400.00 kN/d Mittelwert des Bastizitätsmoduls bei Zug Et.0 300.00 kN/d Mittelwert des Bastizitätsmoduls bei Zug Et.0 300.00 kN/d Mittelwert des Bastizitätsmoduls bei Zug Et.0.05 320.00 <t< th=""><th>E Massa 520/10 540/20 appellat</th><th>Zusätzliche Kennwerte</th><th></th><th></th><th></th></t<>	E Massa 520/10 540/20 appellat	Zusätzliche Kennwerte			
Filter Rollschubfestigkeit f.r., k 0.35 kN/c Materialkategorie-Gruppe: Charakteristische Festigkeit bei Biegung parallel fm.o, k 2.00 kN/c Holz Imakteristische Festigkeit bei Zug parallel fm.o, k 2.00 kN/c Material-Kategorie: Imakteristische Festigkeit bei Zug rechtwinklig ft.o, k 0.70 kN/c Plattenwerkstoff Imakteristische Festigkeit bei Druck parallel ft.o, k 0.70 kN/c Plattenwerkstoff Imakteristische Festigkeit bei Druck parallel ft.o, k 0.70 kN/c Oharakteristische Festigkeit bei Druck rechtwinklig ft.so, k 1.50 kN/c Charakteristische Festigkeit bei Druck parallel ft.so, k 1.00 kN/c Charakteristische Festigkeit bei Druck parallel ft.so, k 1.00 kN/c Charakteristische Festigkeit bei Druck parallel ft.so, k 0.00 kN/c Material-Kategorie: Imakteristische Festigkeit bei Schub in der Platteneber ft.k. 0.03 kN/c Mittelwert des Bastizitätsmoduls bei Biegung Em.o 400.00 kN/c Mittelwert des Bastizitätsmoduls bei Druck E.o.0 400	IZ, Nasse F20/10 E40/20, parallel	Rohdichte	Pk	350.00	kg/m ³
Materialkategorie-Gruppe: Charakteristische Festigkeit bei Biegung parallel fm.0,k 2.00 kN/d I Holz Imaterial-Kategorie: Charakteristische Festigkeit bei Zug parallel fm.0,k 0.00 kN/d Material-Kategorie: Imaterial-Kategorie: Charakteristische Festigkeit bei Zug rechtwinklig fr.90,k 0.070 kN/d Plattenwerkstoff Imateriatische Festigkeit bei Zug rechtwinklig fr.90,k 0.70 kN/d Nom-Gruppe: Imateristische Festigkeit bei Zug rechtwinklig fr.90,k 0.70 kN/d Charakteristische Festigkeit bei Druck rechtwinklig fc.90,k 1.00 kN/d Charakteristische Festigkeit bei Schub senkrecht zur Pla fv,k 0.035 kN/d Charakteristische Festigkeit bei Schub in der Plattenebei fr.k 0.00 kN/d Mattelwert des Elastizitärsmoduls bei Biegung Em.90 200.00 kN/d Mattelwert des Elastizitärsmoduls bei Zug Et.90 400.00 kN/d Mattelwert des Elastizitärsmoduls bei Druck Ee.90 300.00 kN/d Mattelwert des Elastizitärsmoduls bei Druck Ee.90 300.00 kN/d Mattelwert des Elastizitärsmoduls bei Druck </td <td></td> <td>Rollschubfestigkeit</td> <td>fR.k</td> <td>0.35</td> <td>kN/cm²</td>		Rollschubfestigkeit	fR.k	0.35	kN/cm ²
Materialkategorie-Gruppe: Charakteristische Festigkeit bei Biegung rechtwinklig fm.90,k 1.00 kN/c Holz Imakteristische Festigkeit bei Zug perallel ft.0,k 0.90 kN/c Material-Kategorie: Imakteristische Festigkeit bei Zug rechtwinklig ft.90,k 0.70 kN/c Plattenwerkstoff Imakteristische Festigkeit bei Druck parallel fc.0,k 1.50 kN/c Oharakteristische Festigkeit bei Druck parallel fc.0,k 1.50 kN/c Oharakteristische Festigkeit bei Druck parallel fc.0,k 1.50 kN/c Oharakteristische Festigkeit bei Druck rechtwinklig fc.30,k 1.00 kN/c Oharakteristische Festigkeit bei Schub senkrecht zur Pla fw.k 0.03 kN/c Oharakteristische Festigkeit bei Schub in der Plattenebe fr.k 0.09 kN/c Oharakteristische Festigkeit bei Schub in der Plattenebe fr.k 0.00 kN/c Mattelwert des Elastizitärsmoduls bei Biegung Em.0 400.00 kN/c Mattelwert des Elastizitärsmoduls bei Zug Et.0 400.00 kN/c Mattelwert des Elastizitärsmoduls bei Schub senkrecht zur Pla Gv 350.00 kN/c		Charakteristische Festigkeit bei Biegung parallel	fm.0.k	2.00	kN/cm ²
■ Holz Charakteristische Festigkeit bei Zug parallel ft.0,k 0,0,k 0,0,0 k/v. 0,0,0 k/v. Mittelweit des Elastizitäismoduls bei Zug 1,0 0,0,00 k/v. 0,0,00 <l< td=""><td>categorie-Gruppe:</td><td>Charakteristische Festigkeit bei Biegung rechtwinklig</td><td>fm,90,k</td><td>1.00</td><td>kN/cm²</td></l<>	categorie-Gruppe:	Charakteristische Festigkeit bei Biegung rechtwinklig	fm,90,k	1.00	kN/cm ²
Material-Kategorie: Charakteristische Festigkeit bei Zug rechtwinklig ft.90,k 0.70 kN/c Plattenwerkstoff Charakteristische Festigkeit bei Druck parallel fc.0,k 1.50 kN/c Vom-Gruppe: Charakteristische Festigkeit bei Druck rechtwinklig fc.90,k 1.00 kN/c Material-Kategorie: Charakteristische Festigkeit bei Schub senkrecht zur Pla fv.k 0.03 kN/c Vom-Gruppe: Matelwert des Elastizitärsmoduls bei Biegung Em.0 400.00 kN/c Mittelwert des Elastizitärsmoduls bei Biegung Em.90 200.00 kN/c Mittelwert des Elastizitärsmoduls bei Zug Et.90 300.00 kN/c Mittelwert des Elastizitärsmoduls bei Zug Et.90 300.00 kN/c Mittelwert des Elastizitärsmoduls bei Zug Et.90 300.00 kN/c Mittelwert des Elastizitärsmoduls bei Druck Et.90 300.00 kN/c Mittelwert des Elastizitärsmoduls bei Druck Et.90 300.00 kN/c Structuret des Schubmoduls bei Schub in der Plattenebe Gr 3.50 kN/c Structuret des Elastizitärsmoduls bei Druck Et.90 300.00 kN/c <		Charakteristische Festigkeit bei Zug parallel	ft.0.k	0.90	kN/cm ²
Material-Kategorie: Charakteristische Festigkeit bei Druck parallel f_0.0,k 1.50 kN/c Plattenwerkstoff Charakteristische Festigkeit bei Druck rechtwinklig f_0.9,k 1.00 kN/c Vorm-Gruppe: Charakteristische Festigkeit bei Druck rechtwinklig f_0.9,k 1.00 kN/c Material-Kategorie: Charakteristische Festigkeit bei Schub senkrecht zur Pla f_v,k 0.35 kN/c Charakteristische Festigkeit bei Schub in der Plattenebei fr.k 0.09 kN/c Mittelwert des Bastizitätsmoduls bei Biegung Em.0 400.00 kN/c Vorm: Mittelwert des Bastizitätsmoduls bei Zug Et.90 300.00 kN/c Mittelwert des Bastizitätsmoduls bei Druck Ee.0 400.00 kN/c Mittelwert des Bastizitätsmoduls bei Druck Ee.0 400.00 kN/c Mittelwert des Schubmoduls bei Schub in der Plattenebei Gr 3.50 kN/c 300.00 kN/c Mittelwert des Schubmoduls bei Schub senkrecht zur Pt Gr 3.50 kN/c 300.00 kN/c Mittelwert des Schubmoduls bei Schub in der Plattenebei Gr 3.50 kN/c 300.00 kN/c Mittelwert des Bastizitätsmoduls bei Biegung Em.0.05 320.00 kN/c 5%-Quantil des Bastizitätsmoduls bei Zug Et.90.05 320.00 kN/c		 Charakteristische Festigkeit bei Zug rechtwinklig 	ft,90,k	0.70	kN/cm ²
Plattenwerkstoff Charakteristische Festigkeit bei Druck rechtwinklig f.o.90,k 1.00 kN/c Charakteristische Festigkeit bei Schub senkrecht zur Pla f.k. O.00 kN/c Charakteristische Festigkeit bei Schub senkrecht zur Pla f.k. O.00 kN/c Charakteristische Festigkeit bei Schub in der Plattenebei f.k. O.00 kN/c Charakteristische Festigkeit bei Schub in der Plattenebei f.k. O.00 kN/c Charakteristische Festigkeit bei Schub in der Plattenebei f.k. O.00 kN/c Mittelwert des Elastizitätsmoduls bei Biegung En	Kategorie:	Charakteristische Festigkeit bei Druck parallel	fc,0,k	1.50	kN/cm ²
Inauer mension Image: Solution I	anwadataff 🗕 🍋 📼	 Charakteristische Festigkeit bei Druck rechtwinklig 	fc,90,k	1.00	kN/cm ²
Nom-Gruppe: Charakteristische Festigkeit bei Schub in der Platteneber fr.k. 0.09 kN/z Image:		 Charakteristische Festigkeit bei Schub senkrecht zur Pla 	f _{V,k}	0.35	kN/cm ²
Image: Second	uppe:	 Charakteristische Festigkeit bei Schub in der Plattenebei 	f _{r,k}	0.09	kN/cm ²
EN Mittelwert des Elastizitätsmoduls bei Biegung Em. 90 200.00 kN//c Norm: Mittelwert des Elastizitätsmoduls bei Zug Et.0 400.00 kN//c EN 12369-2:2011-06 Mittelwert des Elastizitätsmoduls bei Zug Et.90 300.00 kN//c Mittelwert des Elastizitätsmoduls bei Druck Et.0 400.00 kN//c Mittelwert des Schubmoduls bei Schub senkrecht zur Pit G v 35.00 kN//c SV-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Biegung Em.0.05 320.00 kN//c SV-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Zug Et.0.05 320.00 kN//c SV-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Zug Et.0.05 320.00 kN//c SV-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Druck Et.0.05 320.00 kN//c		Mittelwert des Elastizitätsmoduls bei Biegung	Em,0	400.00	kN/cm ²
Nom: Mittelwert des Elastizitäismoduls bei Zug E1.0 400.00 kN/z Image:		 Mittelwert des Elastizitätsmoduls bei Biegung 	Em,90	200.00	kN/cm ²
Mittelwert des Elastizitätsmoduls bei Zug E.so 300.00 kN/// Image: Statistical Statistic		Mittelwert des Elastizitätsmoduls bei Zug	Et,0	400.00	kN/cm ²
Image: Second		Mittelwert des Elastizitätsmoduls bei Zug	Et,90	300.00	kN/cm ²
Mittelwert des Elastizitätsmoduls bei Druck Ee,90 300.00 kN// Mittelwert des Schubmoduls bei Oruck Ee,90 300.00 kN// Mittelwert des Schubmoduls bei Schub senkrecht zur Pit G v 35.00 kN// Mittelwert des Schubmoduls bei Schub in der Plattenebe Gr 3.50 kN// 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Biegung Em.0.05 320.00 kN// 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Zug E1,00.05 320.00 kN// 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Zug E1,90,05 320.00 kN// 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Zug E1,90,05 320.00 kN// 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Duck E1,90,05 320.00 kN// 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Duck E1,90,05 320.00 kN// 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Duck E1,90,05 320.00 kN//	12369-2:2011-06 👻 🛅 💽	Mittelwert des Elastizitätsmoduls bei Druck	Ec.0	400.00	kN/cm ²
Favorit Mittelwert des Schubmoduls bei Schub senkrecht zur Piz G v 35,00 KN/v Favorit Mittelwert des Schubmoduls bei Schub in der Plattenebe Gr 3,50 KN/v 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Biegung Em,0,05 320,00 KN/v 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Zug Et,0,05 320,00 KN/v 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Zug Et,9,05 240,00 KN/v 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Druck Ec,0,05 320,00 KN/v 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Druck Ec,0,05 320,00 KN/v		Mittelwert des Elastizitätsmoduls bei Druck	Ec,90	300.00	kN/cm ²
Favorit Mittelwert des Schubmoduls bei Schub in der Plattenebe Gr 3.50 kN/c 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Biegung Em.0.05 320.00 kN/c 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Biegung Em.0.05 320.00 kN/c 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Biegung Em.0.05 320.00 kN/c 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Zug Et.0.05 320.00 kN/c 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Zug Et.0.05 240.00 kN/c 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Druck Ee.0.05 320.00 kN/c 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Druck Ee.0.05 320.00 kN/c		 Mittelwert des Schubmoduls bei Schub senkrecht zur Pla 	Gv	35.00	kN/cm ²
5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Biegung Em. 0.05 320.00 kN/c 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Biegung Em. 90.05 160.00 kN/c 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Zug Et.0.05 320.00 kN/c 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Zug Et.90.05 240.00 kN/c 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Druck Eo.0.05 320.00 kN/c 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Druck Eo.0.05 320.00 kN/c 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Druck Eo.0.05 320.00 kN/c	rit 🔤	 Mittelwert des Schubmoduls bei Schub in der Plattenebe 	Gr	3.50	kN/cm ²
- 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Biegung Em. 90,05 160.00 kN// - 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Zug E1,005 320.00 kN// - 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Zug E1,90,95 240.00 kN// - 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Druck E0,005 320.00 kN// - 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Druck E0,005 320.00 kN// - 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Druck E0,005 320.00 kN//		 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Biegung 	Em,0,05	320.00	kN/cm ²
5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Zug E1,0.05 320,00 kN/v 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Zug E1,90,05 240,00 kN/v 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Druck E0,005 320,00 kN/v 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Druck E0,005 320,00 kN/v 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Druck E0,005 320,00 kN/v		 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Biegung 	Em,90,05	160.00	kN/cm ²
5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Zug Et.90,05 240.00 kN/c 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Druck Ec.0,05 320.00 kN/c 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Druck Ec.90,05 320.00 kN/c 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Druck Ec.90,05 240.00 kN/c		 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Zug 	Et,0,05	320.00	kN/cm ²
5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Druck Ec.0.05 320.00 kN/c 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Druck Ec.90.05 240.00 kN/c		 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Zug 	Et,90,05	240.00	kN/cm ²
5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Druck E.c.,90,05 240.00 kN/c		 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Druck 	Ec.0.05	320.00	kN/cm ²
		 5%-Quantil des Elastizitätsmoduls bei Druck 	Ec,90,05	240.00	kN/cm ²
5%-Quantil des Schubmoduls bei Schub senkrecht zur P Gv.05 28.00 kN/c		 5%-Quantil des Schubmoduls bei Schub senkrecht zur P 	G v.05	28.00	kN/cm ²
5%-Quantil des Schubmoduls bei Schub in der Platteneb Gr,05 2.80 kN/c		 5%-Quantil des Schubmoduls bei Schub in der Platteneb 	Gr,05	2.80	kN/cm ²
Kategorie der Beiwerte Spernholz (Teil 2)		Kategorie der Beiwerte		Spertholz (Teil 2	2)
Kommentar:	К	ommentar:			

Bild 4.9: Materialkategorie in der Datenbank

Falls die Definition der Beiwerte und Faktoren wie gewohnt benutzerdefiniert erfolgen soll, muss hierzu lediglich eine benutzerdefinierte Norm mit den jeweiligen Parametern erzeugt werden.

Teilsicherheitsbeiwerte

Analog zu den Modifikationsbeiwerten werden bei der Wahl der jeweiligen Kategorie auch die Teilsicherheitsbeiwerte eingestellt. Anhand der in Maske 1.4 Lasteinwirkungsdauer und Nutzungsklasse definierten Klasse der Lasteinwirkungsdauer KLED werden die Festigkeiten die den Spannungen gegenübergestellt werden entsprechend folgender Formel reduziert.

$$f_d = \frac{f_k \cdot k_{\text{mod}}}{\gamma_M}$$

Modifikationsbeiwerte

Die Modifikationsbeiwerte k_{mod} werden hier für jede Klasse der Lasteinwirkungsdauer und Nutzungsklasse angezeigt. Die Werte orientieren sich an der Norm DIN 1052:2010 oder EN 1995-1-1:2004, Tabelle 3.1. Der Modifikationsbeiwert wird für die in Maske 1.4 Lasteinwirkungsdauer und Nutzungsklasse ausgewählte Klasse der Lasteinwirkungsdauer zugewiesen (siehe Kapitel 3.4, Seite 37).



4.2.2 Gebrauchstauglichkeits-Grenzwerte

Aaterialbeiwerte	Gebrauchstauglichkeit-Grenzwerte	
Gebrauchstaug	ichkeits-Grenzwerte (Durchbiegung)	
Kombinationsty • CH : Charakt • HÄ: Häufig • QS : Quasi-s	p: Kragträger eristisch L / 300 ⊕ h L c / 150 ⊕ h L / 200 ⊕ h L c / 100 ⊕ h tāndīg L / 200 ⊕ h L c / 100 ⊕ h	

Bild 4.10: Dialog Norm, Register Materialbeiwerte

Gebrauchstauglichkeits-Grenzwerte (Durchbiegung)

In den sechs Eingabefeldern können die Grenzwerte der zulässigen Durchbiegung eingestellt werden. Es sind spezifische Vorgaben für die unterschiedlichen Einwirkungskombinationen (Charakteristisch, Häufig und Quasi-ständig) sowie für beidseitig oder nur einseitig gestützte Flächen möglich. Die Klassifizierung der Lastfälle erfolgt in Maske 1.1 *Basisangaben*, Register *Gebrauchstauglichkeit* (siehe Kapitel 3.1.2, Seite 28). In Maske 1.5 *Gebrauchstauglichkeitsparameter* sind die Referenzlängen L der Flächen festzulegen (siehe Kapitel 3.5, Seite 39).



Zu berechnen 4.3

Berechnung

Die [Berechnung] kann in jeder Eingabemaske des Moduls gestartet werden.

Die Berechnung kann auch in der RFEM-Oberfläche gestartet werden: Der Dialog Zu berechnen (Menü Berechnen \rightarrow Zu berechnen) listet die Bemessungsfälle der Zusatzmodule wie Lastfälle oder Lastkombinationen auf.

Zu berechnen					×
Lastfälle / Kor	nbinationen / Modulfälle Ergebnistabellen				
Nicht berech	nete		Zur Berechn	ung ausgewählt	
Nr.	Bezeichnung	<u>^</u>	Nr.	Bezeichnung	_
G LF1 On LF2 LK1	Egengewicht Nutzlast 1.35°LF1 + 1.5°LF2	■ ■	FA1	RF-LAMINATE - Bemessung von Laminatfläche	n
Alle	I▼				
Ø 🖪	1			ОК	Abbrechen

	Ale 🔽
	Alle
LF	Lastfälle
LK	Lastkombinationen
EK	Ergebniskombinationen
	Zusatzmodule

>>

۲

Bild 4.11: Dialog Zu berechnen in RFEM

Falls der RF-LAMINATE-Fall in der Liste Nicht berechnete fehlt, ist die Selektion am Ende der Liste auf Alle oder Zusatzmodule zu ändern.

Mit der Schaltfläche [▶] wird der selektierte RF-LAMINATE-Fall 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-LAMINATE-Fall ein und klicken dann die Schaltfläche [Ergebnisse anzeigen] an.

E <u>x</u> tras	<u>T</u> abelle	<u>O</u> ptionen	<u>Z</u> usatzmodule	<u>F</u> enster	<u>H</u> ilfe
😤 🕹 🛛 R	F-LAMINA	TE - Bemessu	ng von Laminatf	lächen 🍸	 <u>P</u> <u>XXX</u> <u>R</u> <u>XXX</u> <u>R</u> <u>XXX</u> <u>R</u> <u>R</u>
🗇 🖆	- 1 🕽	- 锋 🎰 💈	4 🔁 🚳 - E	n 🖓 🕅	, 🗊 🕂 床 🛪 Ergebnisse anzeigen

Bild 4.12: Direkte Berechnung eines RF-LAMINATE-Falls in RFEM



5. Ergebnisse

Details...



Maske 2.1 *Max. Spannungen/Ausnutzung belastungsweise* wird unmittelbar nach der Berechnung angezeigt. Dialog *Details*, Register *Ergebnisse* steuert, welche Ergebnismasken angezeigt werden (siehe Kapitel 4.1.2 auf Seite 49).

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] (vorwärts) und [F3] (rückwärts) möglich.

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

Die Bemessungsergebnisse lassen sich auf verschiedene Weise auswerten. Hierzu sind auch die Schaltflächen am Ende der oberen Tabelle hilfreich.

Schaltfläche	Bezeichnung	Funktion
۲	Sichtmodus	Ermöglicht den Wechsel in das RFEM-Arbeitsfenster, um die Ansicht zu ändern
N	Selektion	Ermöglicht die grafische Auswahl einer Fläche oder eines Punkts, um dessen Ergebnisse in der Tabelle anzuzeigen
Y	Ergebnisverläufe	Blendet die Ergebnisse in der RFEM-Grafik im Hintergrund an und aus
7 ,1	Überschreitung	Stellt nur Zeilen dar, in denen die Ausnutzungen größer als 1 und damit der Nachweis nicht erfüllt ist
	Relationsbalken	Blendet die farbigen Bezugsskalen in den Ergebnismasken ein und aus
	Excel-Export	Öffnet den Dialog Tabelle exportieren → Kapitel 7.2, Seite 69.

Tabelle 5.1: Schaltflächen in Ergebnismasken

Im Folgenden werden die Ergebnismasken der Reihe nach vorgestellt.



2.1 Max. A D G Schic В Е H pannungen [MPa] Punk Ausnu Diagran Belas tung x z Seite Nr. Nr. z [mm] Symbol Vorha Grenz zung [-] in Protokoll 0.000 6.284 0.000 10.00000 1.00000 0.00000 45.0 0.0 15.0 Oben 0.0 Oben 0.0 Oben 12.923 8.885 0.00 ь,90 σt/c,0 0.00000 0.00000 0.00000 σt/c,90 1.346 0.00 σb+t/c,0 σb+t/c,90 τR 0.94 0 00000 0 00000 0 00000 0.0 Oben 9.26 1.00000 0.00000 0.00000 45.0 Oben 45.0 Oben 45.0 Unten 10.00000 0.00000 0.000 -0.047 0.03 1.346 0.00000 $int(\tau_d + \tau_{XY})$ 0.00000 0.00000 0.00000 0.00000 45.0 Ober int(ot/c,90 0.03 LK1 LK1 0.00000 0.00000 45.0 -2.977 0.00000 Unten σь,0 12.923 45.0 Ohten 45.0 Oben 0.0 Oben 0.0 Oben 0.0 Oben 45.0 Oben 10.00000 1.00000 0.00000 σь,90 0.000 12.923 0.00 LK1 LF1 0.00000 σt/c,0 σt/c,90 6.284 0.000 9.261 0.000 8.885 1.154 0 00000 0 00000 0 71 0.00 0.94 0.00 0.00000 0.00000 σb+t/c,0 LK1 10.00000 1.00000 0.00000 σb+t/c,90 45.0 Oben 45.0 Unten 45.0 Oben LK1 LK1 0.00000 0.00000 0.00000 τR -0.047 1.346 0.03 0.00000 0.00000 0.00000 int(td+txy) 0.00 LK1 int(σ_{t/c,90}+τ 0.94 ≤ 1 🥹 🌱 🖌 🖺 🕱 Max. Ausnutzung belastung veise Max. Spannungswert belastungsweise Max. Ausnutzung: ۲ Spannung - \u03c6 - \ 9.261 MPa - 1: C24 - 2: C24 - 3: C24 Fläche-Extremwerte Min: -9.261 MPa Max: 9.261 MPa -9.261 MF

5.1 Max. Spannung/Ausnutzung belastungsweise

Bild 5.1: Maske 2.1 Max Spannung/Ausnutzung belastungsweise

Unmittelbar nach der Berechnung erscheint die Maske 2.1 *Max. Spannung/Ausnutzung belastungsweise* (siehe Bild 5.1). Diese Maske listet die maximalen Spannungswerte bzw. Ausnutzungsgrade für jeden Lastfall und jede Last- und Ergebniskombination auf, die in Maske 1.1 *Basisangaben*, Register *Tragfähigkeit* zur Bemessung ausgewählt wurden. Die Lastfallnummern werden in den Überschriften der Abschnitte angezeigt.

Da in RF-LAMINATE oft Schichtenaufbauten mit unterschiedlichen Materialien bemessen werden, kann es vorkommen, dass die maximale Ausnutzung an einer anderen Stelle als die maximale Spannung ermittelt wird. Aus diesem Grund kann unterhalb der Tabelle gewählt werden, ob die maximalen Ausnutzung oder die maximalen Spannungswerte in der Tabelle angezeigt werden sollen.

Fläche Nr.

Es werden die Nummern der Flächen angegeben, in denen sich die maßgebenden Punkte für die maximalen Spannungswerte bzw. Ausnutzungen befinden.

Punkt Nr.

In diesen FE- bzw. Rasterpunkten wurde die größte Ausnutzung bzw. der maximale Spannungswert ermittelt. Der Spannungstyp wird in Spalte I *Symbol* angegeben. Die FE-Netzpunkte werden automatisch erzeugt. Die Rasterpunkte lassen sich hingegen in RFEM steuern, denn für Flächen benutzerdefinierte Ergebnisraster möglich sind.

Details..

Im Dialog *Details*, Register *Ergebnisse* kann festgelegt werden, ob die Ergebnisse in FE- oder Rasterpunkten angezeigt werden sollen (siehe Kapitel 4.1.2, Seite 49).

Punkt-Koordinaten

Die drei Spalten geben die Koordinaten der jeweils maßgebenden FE- oder Rasterpunkte an.



Schicht

In den Spalten F bis H werden die Nummern, die z-Koordinaten und die Seiten der Schichten aufgelistet, an denen die Maximalspannungen auftreten.

Spannungen

Symbol und Vorhanden

Diese beiden Spalten geben die Spannungen an, die im Register *Spannungen* des Dialogs *Details* festgelegt sind (siehe Kapitel 4.1.2, Seite 40). Es wird jeweils die Spannungsart mit dem Maximalwert ausgegeben.

Grenz

Die Grenzwerte (Grenzspannungen) basieren auf den Materialien, die in Maske 1.2 *Materialkennwerte* festgelegt wurden.

Werden der Modifikationsbeiwert k_{mod} oder der Teilsicherheitsbeiwert γ_M verwendet, dann werden die Bemessungsspannungswerte (mit Index d) aus den charakteristischen Grenzspannungswerten (mit Index k) berechnet nach

$\left(f_{1} \right)$		(f_{i})
'b,d		'b,к
f _{t,d}		f _{t,k}
f _{c,d}		f _{c,k}
<i>f</i> _{b,0,d}		<i>f</i> _{b,0,k}
<i>f</i> _{t,0,d}		<i>f</i> _{t,0,k}
<i>f</i> _{c,0,d}	k	<i>f</i> _{c,0,k}
{f _{b,90,d}	$=\frac{\kappa_{\text{mod}}}{\gamma}$	f _{b,90,k}
f _{t,90,d}	ΫМ	f _{t,90,k}
f _{c,90,d}		f _{c,90,k}
f _{xy,d}		f _{xy,k}
f _{v,d}		f _{v,k}
f _{eqv,d}		f _{eqv,k}
f _{R,d}		f _{R,k}

Werden der Modifikations- und Teilsicherheitsbeiwerte nicht verwendet, dann gilt $k_{mod} = 1$ und $\gamma_M = 1$.

Ausnutzung

Der Ausnutzungsgrad der Bemessungsspannung und der Grenzspannung wird für jede Spannungskomponente berechnet. Die Ausnutzung der Fläche am FE-Netz- oder Rasterpunkt wird für jede gewählte Spannungsart angegeben. Wird die Grenzspannung nicht überschritten, so ist die Ausnutzung kleiner oder gleich 1 und der Nachweis gilt als erfüllt. Die Werte der Spalte L ermöglichen so eine schnelle Einschätzung der Wirtschaftlichkeit.

Max. Ausnutzung: 0.94 ≤ 1 🥹

(5.1)



Die folgende Tabelle beschreibt die Berechnung der Ausnutzung für die jeweiligen Spannungsarten.

Isotropes Materialmodell

Spannungen [Pa]	Ausnutzung [-]
σ _x	$= \begin{cases} \frac{\sigma_{t/c,x}}{f_{t,d}} + \frac{ \sigma_{b,x} }{f_{b,d}} & \text{für } \sigma_{t/c,x} > 0\\ \frac{ \sigma_{t/c,x} }{f_{c,d}} + \frac{ \sigma_{b,x} }{f_{b,d}} & \text{für } \sigma_{t/c,x} \le 0 \end{cases}$
σ _y	$= \begin{cases} \frac{\sigma_{t/c,y}}{f_{t,d}} + \frac{\left \sigma_{b,y}\right }{f_{b,d}} & \text{für } \sigma_{t/c,y} > 0\\ \frac{\left \sigma_{t/c,y}\right }{f_{c,d}} + \frac{\left \sigma_{b,y}\right }{f_{b,d}} & \text{für } \sigma_{t/c,y} \le 0 \end{cases}$
σ1	$= \begin{cases} \frac{\sigma_1}{f_{t,d}} & \text{für } \sigma_1 > 0\\ \frac{ \sigma_1 }{f_{c,d}} & \text{für } \sigma_1 \le 0 \end{cases}$
σ2	$= \begin{cases} \frac{\sigma_2}{f_{t,d}} & \text{für } \sigma_2 > 0\\ \frac{ \sigma_2 }{f_{c,d}} & \text{für } \sigma_2 \le 0 \end{cases}$
σ_{v}	$\frac{ \sigma_{\rm v} }{f_{\rm v,d}}$
$ au_{max}$	$\frac{ \tau_{\max} }{f_{v,d}}$
τ _{xz}	$\frac{\left \tau_{xz}\right }{f_{v,d}}$
τ _{xy}	$\frac{\left \tau_{xy}\right }{f_{v,d}}$
τ _{yz}	$\frac{\left \tau_{yz}\right }{f_{v,d}}$

Tabelle 5.2: Ausnutzungen bei isotropem Materialmodell



Orthotropes Materialmodell

Spannungen [Pa]	Ausnutzung [-]	
$\sigma_{ m b,0}$	$\frac{\left \sigma_{\rm b,0}\right }{f_{\rm b,0,d}}$	
$\sigma_{ m b,90}$	$\frac{\left \sigma_{\rm b,90}\right }{f_{\rm b,90,d}}$	
$\sigma_{ m t/c,0}$	$= \begin{cases} \frac{\sigma_{t/c,0}}{f_{t,0,d}} & \text{if } \sigma_{t/c,0} > 0\\ \frac{\left \sigma_{t/c,0}\right }{f_{c,0,d}} & \text{if } \sigma_{t/c,0} \le 0 \end{cases}$	
$\sigma_{\rm t/c,90}$	$= \begin{cases} \frac{\sigma_{t/c,90}}{f_{t,90,d}} & \text{für } \sigma_{t/c,90} > 0 \\ \frac{ \sigma_{t/c,90} }{f_{c,90,d}} & \text{für } \sigma_{t/c,90} \le 0 \end{cases}$	
$\sigma_{ m b+t/c,0}$	$= \begin{cases} \frac{\sigma_{t/c,0}}{f_{t,0,d}} + \frac{ \sigma_{b,0} }{f_{b,0,d}} & \text{für } \sigma_{t/c,0} > 0\\ \frac{ \sigma_{t/c,0} }{f_{c,0,d}} + \frac{ \sigma_{b,0} }{f_{b,0,d}} & \text{für } \sigma_{t/c,0} \le 0 \end{cases}$	Nach: DIN 1052, (127), (128) DIN EN 1995-1-1/NA, (NA.130), (NA.131) ČSN 73 1702, (127), (128)
$\sigma_{\rm b+t/c,90}$	$= \begin{cases} \frac{\sigma_{t/c,90}}{f_{t,90,d}} + \frac{ \sigma_{b,90} }{f_{b,90,d}} & \text{für } \sigma_{t/c,90} > 0\\ \frac{ \sigma_{t/c,90} }{f_{c,90,d}} + \frac{ \sigma_{b,90} }{f_{b,90,d}} & \text{für } \sigma_{t/c,90} \le 0 \end{cases}$	
τ _{xy}	$\frac{\left \tau_{xy}\right }{f_{xy,d}}$	
$ au_R$	$\frac{ \tau_R }{f_{\rm R,d}}$	
$\operatorname{int}\left(\tau_{d}+\tau_{xy}\right)$	$\frac{\tau_d^2}{f_{v,d}^2} + \frac{\tau_{xy}^2}{f_{xy,d}^2}, \tau_d = \tau_{xz} \cos\beta + \tau_{yz} \sin\beta$	Nach: DIN 1052, (129) DIN EN 1995-1-1/NA, (NA.132) ČSN 73 1702, (129)
$ ext{int}ig(\sigma_{ ext{t/c,90}}+ au_{ ext{R}}ig)$	$= \begin{cases} \frac{\sigma_{t/c,90}}{f_{t,90,d}} + \frac{ \tau_{\rm R} }{f_{\rm R,d}} & \text{für } \sigma_{t/c,90} > 0\\ \frac{ \sigma_{t/c,90} }{f_{c,90,d}} + \frac{ \tau_{\rm R} }{f_{\rm R,d}} & \text{für } \sigma_{t/c,90} \le 0 \end{cases}$	Nach: DIN 1052, (130), (131) DIN EN 1995-1-1/NA, (NA.133), (NA.134) ČSN 73 1702, (130), (131)

Tabelle 5.3: Ausnutzungen bei orthotropem Materialmodell

5 Ergebnisse



Die Spannungen $\sigma_{b+t/c,0}$, $\sigma_{b+t/c,90}$, τ_d , τ_R sind im Koordinatensystem der Faser x',y',z definiert und werden gemäß den folgenden Transformationsformeln ermittelt:

$$\begin{cases} \sigma_{b+t/c,0} \\ \sigma_{b+t/c,90} \\ * \end{cases} = \begin{bmatrix} c^2 & s^2 & 2cs \\ s^2 & c^2 & -2cs \\ -cs & cs & c^2 - s^2 \end{bmatrix} \begin{cases} \sigma_x \\ \sigma_y \\ \tau_{xy} \end{cases}, \quad \begin{cases} \tau_d \\ \tau_R \end{cases} = \begin{bmatrix} c & s \\ -s & c \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \tau_{xz} \\ \tau_{yz} \end{cases}$$
(5.2)

oder, gleichwertig, nach der Nicht-Matrix-Form:

$$\sigma_{b+t/c,0} = c^{2} \sigma_{x} + s^{2} \sigma_{y} + 2cs \tau_{xy}$$

$$\sigma_{b+t/c,90} = s^{2} \sigma_{x} + c^{2} \sigma_{y} - 2cs \tau_{xy}$$

$$\tau_{d} = c \tau_{xz} + s \tau_{yz}$$

$$\tau_{R} = -s \tau_{xz} + c \tau_{yz}$$
(5.3)

mit $s = \sin\beta$, $c = \cos\beta$ und β Rotationswinkel der berücksichtigten Schicht.





5.2 Max. Spannung/Ausnutzung flächenweise

Bild 5.2: Maske 2.2 Max Spannung/Ausnutzung flächenweise

In dieser Ergebnismaske sind die maximalen Spannungen/Ausnutzungen aufgelistet, die für jede der bemessenen Flächen vorliegen.

Die einzelnen Spalten sind in Kapitel 5.1 auf Seite 55 beschrieben.

5.3 Spannungen punktweise



Bild 5.3: Maske 2.3 Spannungen punktweise

5 Ergebnisse

Details...

Es werden die Spannungen und Ausnutzungen für jeden FE-Netz- bzw. Rasterpunkt angegeben, der sich in den bemessenen Flächen befindet. Der Dialog *Details*, Register *Ergebnisse* (siehe Kapitel 4.1.2, Seite 49) steuert, ob die Ergebnisse von FE-Netzknoten oder Rasterpunkten angezeigt werden.

Im Dialog *Details*, Register *Spannungen* kann zudem festgelegt werden, welche Spannungskomponenten in der Tabelle erscheinen.

Die einzelnen Spalten sind im Kapitel 5.1, Seite 55 beschrieben.

Alles 🗾 👻	3
Alles	
1	

Für eine bessere Übersicht kann die Tabelle nach Schichtenaufbau, Punkt- und Flächennummern sowie nach Belastungen gefiltert werden. Die Listen am unteren Ende der Spalten ermöglichen die Auswahl nach Objektnummern. Punkte und Flächen lassen sich über die Schaltfläche [^k] auch grafisch im RFEM-Arbeitsfenster festlegen.



5.4 Max. Verschiebungen

	A	B	C	D	E	F	G	H		
äche	Punkt	Punkt	t-Koordinaten	[m]		Kombinations-	Verschiebu	ngen [m]	Ausnutzung	
Nr.	Nr.	X	Y	Z	Belastung	typ	Uz	Grenz uz	uz [-]	
1	305	10.00000	0.80000	0.00000	LF1	HĂ	0.099	0.100	0.99	
	Maximale	Verschiebung	/ Maximale A	usputzung						
1	305	10.00000	0.80000	0.00000	LF1	HĂ	0.099	0.100	0.99	
	305	10.00000	0.80000	0.00000	LF1	HĂ	0.099	0.100	0.99	

Bild 5.4: Maske 3.1 Max. Verschiebungen

Die Verformungsnachweise werden nur geführt, wenn in Maske 1.1 *Basisangaben*, Register *Gebrauchstauglichkeit* (siehe Kapitel 3.1.2, Seite 28) mindestens ein Lastfall für den Nachweis ausgewählt wurde. Maske 3.1 gibt die maximalen Verschiebungen aus, die in den Lastfällen oder Kombinationen für Gebrauchstauglichkeit vorliegen und vergleicht sie mit den zulässigen Verformungen.

Die Tabelle ist nach Flächennummern geordnet.

Kombinationstyp

Die Spalte zeigt die in Maske 1.1 *Basisangaben*, Register *Gebrauchstauglichkeit* zugewiesenen Einwirkungskombinationen: *Charakteristisch* (CH), *Häufig* (HÄ) oder *Quasi-ständig* (QS).

Verschiebungen

In der Spalte u_z werden die für den Verformungsnachweis maßgebenden Verschiebungen in Richtung der lokalen Flächenachse z angezeigt. Die Achsen der Flächen können im Zeigen-Navigator von RFEM oder über das Flächen-Kontextmenü eingeblendet werden.

Die Werte in Spalte I geben die Grenzverformungen in Richtung der z-Achse jeder Fläche an.

Norm

Sie ermitteln sich aus den Bezugslängen L, die in Maske 1.5 *Gebrauchstauglichkeitsparameter* festgelegt wurden (siehe Kapitel 3.5, Seite 39), sowie den *Gebrauchstauglichkeits-Grenzwerten* im Dialog *Norm* (siehe Kapitel 4.2.2 Seite 52).

Ausnutzung

In dieser Spalte werden die Quotienten aus vorhandener Verschiebung u_z (Spalte G) zu Grenzverschiebung (Spalte H) angegeben. Werden die Grenzverschiebungen eingehalten, so ist die Ausnutzung kleiner oder gleich 1 und der Gebrauchstauglichkeitsnachweis gilt als erfüllt.

Max. Ausnutzung: 0.99 ≤ 1 🥹

Programm RF-LAMINATE © 2013 Dlubal Software GmbH



5.5 Stückliste

	A	B	С	D	E	F	G	
iche	Material	Dicke	Anzahl	Fläche	Oberfläche	Volumen	Gewicht	
Nr.	Bezeichnung	t [mm]	Schichten	[m ²]	[m ²]	[m ³]	[t]	
1	C24	45.0	2	10.000	20.000	0.900	0.450	
	C24	50.0	1	10.000	0.000	0.500	0.250	
Σ		140.0	3	10.000	20.000	1.400	0.700	
esamt				10.000	20.000	1.400	0.700	
							۵ 🐧	
								201

Bild 5.5: Maske 4.1 Stückliste

Details...

Abschießend erscheint eine Bilanz der behandelten Flächen. In der Liste sind per Voreinstellung nur die bemessenen Flächen erfasst. Wenn eine Stückliste für alle Flächen des Modells benötigt wird, so kann dies im Dialog *Details*, Register *Ergebnisse* eingestellt werden (siehe Kapitel 4.1.2, Seite 49).

Fläche Nr.

Diese Spalte enthält die Nummern der einzelnen Flächen.

Materialbezeichnung

Die Auflistung erfolgt nach Materialien geordnet.

Dicke

In Spalte B wird die Dicke *t* der Schichten angezeigt. Hier finden sich die Eingabedaten der Maske 1.2 *Schichten*.

Anzahl Schichten

Diese Spalte gibt an, wie viele Schichten jeweils mit gleichem Material und gleicher Dicke vorliegen.

Fläche

Diese Spalte gibt Aufschluss über die Flächeninhalte der einzelnen Schichten.

Oberfläche

Die Oberfläche ermittelt sich aus den Flächeninhalten der Ober- und Unterseiten einer Fläche. Die Seitenflächen der dünnwandigen Flächen werden vernachlässigt.

Volumen

Das Volumen berechnet sich als das Produkt von Dicke und Flächeninhalt.



Gewicht

In der letzten Spalte wird die Masse jeder Schicht angezeigt. Dieser Eintrag ermittelt sich als Produkt von Volumen und spezifischem Gewicht des verwendeten Materials.

Σ Gesamt

In der letzten Zeile wird jeweils die Summe der einzelnen Spalten angegeben.



6. Ausdruck

6.1 Ausdruckprotokoll

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

Das Ausdruckprotokoll ist im RFEM-Handbuch beschrieben. Das Kapitel 10.1.3.4 *Selektion der Zusatzmodul-Daten* erläutert, wie die Ein- und Ausgabedaten von Zusatzmodulen für den Ausdruck aufbereitet werden können.

Im Ausdruckprotokoll werden nur die Spannungstypen ausgewiesen, die in den RF-LAMINATE-Ergebnismasken zu sehen sind. Um daher z. B. die maximalen Schubspannungen zu drucken, sind in RF-LAMINATE die Spannungen τ_{max} für die Anzeige zu aktivieren. Die Auswahl der Spannungen ist im Kapitel 4.1.1 auf Seite 35 beschrieben.

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

6.2 Grafikausdruck

6.2.1 Ergebnisse am RFEM-Modell

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

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

Die aktuelle Grafik der RF-LAMINATE-Ergebnisse kann gedruckt werden über das Menü

Datei \rightarrow Grafik drucken

1

oder die entsprechende Schaltfläche in der Symbolleiste.



Bild 6.1: Schaltfläche Grafik drucken in der Symbolleiste des Hauptfensters

Es erscheint der auf folgender Seite dargestellte Dialog.

-							
Grafikbild	Welche Fenster	Grafikgröße					
Sofort ausdrucken	Nur das aktive	Wie Bildschirm-Ansicht					
In Ausdruckprotokoll: AP1	Mehr	Fensterfüllend					
In Zwischenablage ablegen	Seriendruck	◯ Im Maßstab 1: 100 👻					
Grafikbild-Größe und -Drehung	Optionen						
Über gesamte Seitenbreite	Im Ergebnisverlauf Werte an gewünschter x-Stelle ausgeben						
Öber gesamte Seitenhöhe	Grafikbild sperren (ohne Aktualisierung)						
O Höhe: 52							
	Ausdruckprotokoll nach	n [OK] anzeigen					
Drehung: 0 🖨 [°]							
Grafik-Überschrift							
PE LAMINATE Second für LK1 Sigma h	ut/o 0 EA1 leamatria						

Bild 6.2: Dialog Grafikausdruck, Register Basis

Dieser Dialog wird ausführlich im RFEM-Handbuch, Kapitel 10.2 Direkter Grafikausdruck beschrieben. Dort sind auch die übrigen Register Optionen und Farbskala 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 *Grafikausdruck* im Kontextmenü ruft wieder den Dialog *Grafikausdruck* auf, in dem Sie die Anpassungen vornehmen können.

rafikausdruck				— X		
Basis Optionen Farbskala						
Schrift	Symbole		Rahmen			
Proportional	Proportional		Ohne Rahmen			
 Konstant 	Konstant	Mit Rahmen				
Faktor: 1	Faktor: 1		Schriftfeld			
Druckqualität		Druckfarbe				
Standard (max 1000 x 1000 Fixel)		Grausturen				
Maximal (max 5000 x 5000 Pixel)		Iexte und Linien schwarz				
Senutzerdetiniert	1000 📩	Alles farb	ig			
D			ОК	Abbrechen		

Bild 6.3: Dialog Grafikausdruck , Register Optionen





6.2.2 Ergebnisse in Schichten

In den Ergebnismasken 2.1 bis 2.3 wird der Spannungsverlauf in den Schichten dargestellt. Die Spannungsgrafiken lassen sich über die Kontrollfelder in den Spalten M bzw. N *Diagramm in Protokoll* in das Ausdruckprotokoll übergeben. Bild 6.4 zeigt, dass die Spannungsgrafik für $\sigma_{b+t/c,0}$ in Punkt [0.0, 0.0, 0.0] im Ausdruckprotokoll angezeigt werden wird.





Im Ausdruckprotokoll erscheinen die Grafiken dann im Abschnitt 4.2 Spannungsverläufe.





7. Allgemeine Funktionen

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

7.1 Einheiten und Dezimalstellen

Einheiten und Dezimalstellen werden für RFEM und sämtliche Zusatzmodule zentral in einem Dialog verwaltet. In RF-LAMINATE ist der Dialog zum Anpassen der Einheiten zugänglich über Menü

Einstellungen \rightarrow Einheiten und Dezimalstellen.

Es erscheint der aus RFEM bekannte Dialog. In der Liste *Programm/Modul* ist RF-LAMINATE voreingestellt.

Im Bild 7.1 sind einige Einheiten mit einem roten Dreieck markiert. Der Dialog wurde aus Maske 1.2 *Materialkennwerte* aufgerufen. Anhand der Markierungen lassen sich die relevanten Einheiten dieser Maske leichter finden.

ogramm / Modul	Eingabedaten Erge	ebnisse				
RX-HOLZ	Abmessungen			Material-Figenschaften		
RX-HOLZ	/ tomoodungen	Deben		indional Eigeneonation	D-1-3	Dec Oulles
RX-HOLZ		Einneit	DezStellen		Einneit	DezStellen
RX-HOLZ	Längen:	m 🔻	3 ≑	E-Modul, Festigkeiten:	N/mm^2 -	3 💠 🖣
RX-HOLZ	Diekon		1 📥 🖌	Sporifisches Cowieht:	N/m^2 =	1
RX-HOLZ	Dicken.		· · · · ·	opezinscries dewicht.	14/11 3 +	
RF-DYNAM				Flächengewicht:	N/m^2 -	1 🚔 4
	Dimonsionales			Winkel	• _	Ĩ <u></u> 4
	Dimensionslos			TTURNO.	•	_ <u> </u>
	Beiwerte:	- V	2 🌩	Grenzfestigkeiten:	N/mm^2 -	1 🜩
RF-RAHMECK Pro				Wärmedebnkoeffizient:	1.0/	i <u>1</u> 4
RF-DSTV				Wannedernikoemzienk.	1/K 🔻	
				Querdehnzahl:		3 💠 🖣
RF-HOHLPROF						
				Steifigkeitsmatrix-Koeffizi	enten	
RF-FUND Pro				P:		
···· RF-STABIL				Biegung:	KINM -	3
···· RF-DEFORM				Schub, Membran:	kN/m 👻	3 🖨
RF-BEWEG				-		
- RF-IMP				Exzentrizitatseinwirk.:	KINM/M •	3 🖵
RF-SOILIN				Schichten:	kN/m^2 ▼	3 🜩
RF-MAST Anbauten						
RF-INFLUENCE						
	_					



Die Einstellungen können als Benutzerprofil gespeichert und in anderen Modellen wiederverwendet werden. Diese Funktionen sind in Kapitel 11.1.3 *Einheiten und Dezimalstellen* des RFEM-Handbuchs beschrieben.





7.2 Export der Ergebnisse

Die Ergebnisse von RF-LAMINATE lassen sich auch in andere Programme exportieren.

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-LAMINATE können in das Ausdruckprotokoll gedruckt (siehe Kapitel 6.1, Seite 65) und dort exportiert werden über Menü

 $Datei \rightarrow Export in RTF.$

Diese Funktion ist im Kapitel 10.1.11 *Ausdruckprotokoll exportieren* des RFEM-Handbuchs beschrieben.

Excel / OpenOffice

RF-LAMINATE ermöglicht den direkten Datenexport zu MS Excel, OpenOffice.org Calc oder in das CSV-Format.

Diese Funktion wird aufgerufen über das RF-LAMINATE-Menü

$Datei \rightarrow Tabellen exportieren.$

Es öffnet sich folgender Exportdialog:

Einstellungen Tabelle	Applikation
📝 Mit Tabellenkopf	Microsoft Excel
📃 Nur markierte Zeilen	OpenOffice.org Calc
	CSV file format
Einstellungen	
🔲 Tabelle in die aktive Arbeit	tsmappe exportieren
Tabelle in die aktive Arbeil	tsmappe exportieren IIe exportieren
 Tabelle in die aktive Arbeil Tabelle in die aktive Tabe Existierende Tabelle übers 	tsmappe exportieren Ille exportieren schreihen
Tabelle in die aktive Arbeil Tabelle in die aktive Tabe Existierende Tabelle übers	tsmappe exportieren IIe exportieren schreiben
Tabelle in die aktive Arbeil Tabelle in die aktive Tabe Existierende Tabelle übers Selektierte Tabellen	tsmappe exportieren Ile exportieren schreiben
Tabelle in die aktive Arbeil Tabelle in die aktive Tabe Existierende Tabelle übers Selektierte Tabelle Aktuelle Tabelle	tsmappe exportieren ille exportieren schreiben Export-Tabellen mit Details
Tabelle in die aktive Arbeil Tabelle in die aktive Tabe Existierende Tabelle übers Selektierte Tabelle Aktuelle Tabelle Aktuelle Tabelle Alle Tabellen	tsmappe exportieren ille exportieren schreiben Export-Tabellen mit Details
Tabelle in die aktive Arbeil Tabelle in die aktive Tabe Existierende Tabelle übers Selektierte Tabellen Aktuelle Tabellen Alle Tabellen Teingabetabellen	tsmappe exportieren ille exportieren schreiben Export-Tabellen mit Details
Tabelle in die aktive Arbeil Tabelle in die aktive Tabe Existierende Tabelle übers Selektierte Tabelle Aktuelle Tabelle Alle Tabellen Fragebristabellen Ergebristabellen	tsmappe exportieren ille exportieren schreiben Export-Tabellen mit Details

Bild 7.2: Dialog Export - MS Excel

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

7 Allgemeine Funktionen



	Image: Second													
Da	atei	Start	Einfüge	n Seitenla	yout Fo	ormeln D	aten	Überprüf	fen An	sicht		۵	() — d	23
$ \begin{array}{ c c c c c } \hline & & & \\ \hline & & & \\ \hline \hline & & \\ \hline \\ \hline$					· = = I = = I = I I = I	■ ■ ■ ■ × ≫~~ ntung ਯ	Text	* % 000 } F¢	Drmatvorlag	gen 🚰 Einfr Einfr Lösc Einfr Lösc Zell	ügen ▼ Σ ▼ hen ▼ <mark>↓</mark> ▼ nat ▼ 22 ▼ en	Sortieren und Filtern • Bearbei	Suchen und Auswählen v	
	A1 • fx Belas-											~		
	А	В	С	D	E	F	G	Н	1	J	К	L	М	F
1	Belas-	Fläche	Punkt	nkt Punkt-Koordinaten [m] Schicht						Spannungen [MPa] Au				
2	tung	Nr.	Nr.	X	Y	Z	Nr.	z [mm]	Seite	Symbol	Vorhanden	Grenz	zung [-]	
3	LF1	Eigengev	wicht											
4		1	1	0,000	0,000	0,000	1	45,0	Unten	σ _{b,0}	-0,773	11,077	0,07	
5		1	з	10,000	1,000	0,000	2	45,0	Oben	σ _{6,90}	0,000	11,077	0,00	
6		1	1	0,000	0,000	0,000	1	0,0	Oben	$\sigma_{t/e,0}$	1,632	7,615	0,21	
7		1	1	0,000	0,000	0,000	1	0,0	Oben	σ _{t/c,so}	0,000	1,154	0,00	
8		1	1	0,000	0,000	0,000	1	0,0	Oben	$\sigma_{b+t/e,0}$	2,405		0,28	
9		1	3	10,000	1,000	0,000	2	45,0	Oben	G _{b+1/c,90}	0,000		0,00	
10		1	3	10,000	1,000	0,000	2	45,0	Oben	τ"	-0,007	1,154	0,01	
11		1	3	10,000	1,000	0,000	1	45,0) Unten	$int(\tau_d + \tau_{xy})$			0,00	Ŧ
H 4		2.1 Ma	x. Ausnu	tzung belas	tungsw 🏑	2/								
Ber	eit										100 %	• 🗩 —	•	

Bild 7.3: Ergebnisse in Excel: Tabelle 2.1 Max. Spannung/Ausnutzung belastungsweise



8. Beispiele

In diesem Kapitel werden verschiedene Beispiele vorgestellt.

8.1 Berechnung der Steifigkeitsmatrixglieder

Es wird eine Platte untersucht, die aus drei Schichten besteht (siehe Bild 8.1) und die folgenden Materialkennwerte aufweist (siehe Bild 8.2).



Bild 8.1: Schichtenaufbau

Schichte	n										
	A	В	С	D	E	F	G	Н		J	K
Schicht	Material-	Dicke	Orthotropie-	Elastizitätsmodul [N/mm ²]		Schubmodul [N/mm ²]			Querdehnzahl [-]		Spez. Gewicht
Nr.	Bezeichnung	t [mm]	richtungβ (°)	Ex	Ey	G _{xz}	Gyz	Gxy	Vxy	Vyx	γ [N/m ³]
1	Pappel und Nadelholz C16	10.0	0.00	8000.000	270.000	500.000	50.000	500.000	0.200	0.007	3700.0
2	Pappel und Nadelholz C14	16.0	90.00	7000.000	230.000	440.000	44.000	440.000	0.200	0.007	5000.0
3	Pappel und Nadelholz C16	12.0	0.00	8000.000	270.000	500.000	50.000	500.000	0.200	0.007	3700.0

Bild 8.2: Tabelle 1.2 Materialkennwerte

Zunächst werden die Steifigkeitsmatrizen der einzelnen Schichten berechnet.

$$\mathbf{d}'_{i} = \begin{bmatrix} d'_{i;11} & d'_{i;12} & 0\\ & d'_{i;22} & 0\\ sym. & d'_{i;33} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \frac{E_{i;x}}{1 - v_{i;xy}^{2} \frac{E_{i;y}}{E_{i;x}}} & \frac{v_{i;xy}E_{i;y}}{1 - v_{i;xy}^{2} \frac{E_{i;y}}{E_{i;x}}} & 0\\ & \frac{E_{i;y}}{1 - v_{i;xy}^{2} \frac{E_{i;y}}{E_{i;x}}} & 0\\ & \frac{1 - v_{i;xy}^{2} \frac{E_{i;y}}{E_{i;x}}}{E_{i;x}} \end{bmatrix} \quad i = 1, ..., n$$
(8.1)

$$\mathbf{d}_{1}^{\prime} = \begin{bmatrix} \frac{8000}{1 - 0.2^{2} \frac{270}{8000}} & \frac{0.2 \cdot 270}{1 - 0.2^{2} \frac{270}{8000}} & 0\\ & \frac{270}{1 - 0.2^{2} \frac{270}{8000}} & 0\\ & \text{sym.} & 500 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 8010.81 & 54.07 & 0\\ 54.07 & 270.36 & 0\\ 0 & 0 & 500.00 \end{bmatrix} \text{MN/m}^{2}$$

8 Beispiele




y'y x' y z Nun werden die Schichten rotiert und damit auf ein Koordinatensystem transformiert x, y (lokales Koordinatensystem der Fläche). Die Schichten Nr. 1 und 3 haben die Orthotropierichtung $\beta = 0^{\circ}$, deshalb gilt

$$\mathbf{d}_{1} = \mathbf{d}_{1}' = \begin{bmatrix} 8010.81 & 54.07 & 0\\ 54.07 & 270.36 & 0\\ 0 & 0 & 500.00 \end{bmatrix} \text{MN/m}^{2}$$
$$\mathbf{d}_{3} = \mathbf{d}_{3}' = \begin{bmatrix} 8010.81 & 54.07 & 0\\ 54.07 & 270.36 & 0\\ 0 & 0 & 500.00 \end{bmatrix} \text{MN/m}^{2}$$

Da Schicht Nr. 2 um den Winkel $\beta = 90^{\circ}$ gedreht wird, ist es notwendig, die Steifigkeitsmatrix der Schicht Nr. 2 auf das Koordinatensystem *x*, *y* zu transformieren.

$$\mathbf{d}_{i} = \begin{bmatrix} d_{i;11} & d_{i;12} & d_{i;13} \\ & d_{i;22} & d_{i;23} \\ \text{sym.} & d_{i;33} \end{bmatrix} = \mathbf{T}_{3\times3;i}^{\mathsf{T}} \mathbf{d}_{i}' \mathbf{T}_{3\times3;i}$$
(8.2)

mit

$$\mathbf{T}_{3\times3;i} = \begin{bmatrix} c^2 & s^2 & cs \\ s^2 & c^2 & -cs \\ -2cs & 2cs & c^2 - s^2 \end{bmatrix}, \text{ mit } c = \cos(\beta_i), s = \sin(\beta_i)$$
(8.3)

Die einzelnen Elemente ergeben sich dann zu

$$\begin{aligned} d_{i;11} &= c^4 d'_{i;11} + 2c^2 s^2 d'_{i;12} + s^4 d'_{i;12} + 4c^2 s^2 d'_{i;33} \\ d_{i;12} &= c^2 s^2 d'_{i;11} + s^4 d'_{i;12} + c^4 d'_{i;12} + c^2 s^2 d'_{i;22} - 4c^2 s^2 d'_{i;33} \\ d_{i;13} &= c^3 s d'_{i;11} + c^3 d'_{i;12} - c^3 s d'_{i;12} - c^3 s d'_{i;22} - 2c^3 s d'_{i;33} + 2c s^3 d'_{i;33} \\ d_{i;22} &= s^4 d'_{i;11} + 2c^2 s^2 d'_{i;12} + c^4 d'_{i;22} + 4c^2 s^2 d'_{i;33} \\ d_{i;23} &= c s^3 d'_{i;11} + c^3 s d'_{i;12} - c s^3 d'_{i;12} - c^3 s d'_{i;22} + 2c^3 s d'_{i;33} - 2c s^3 d'_{i;33} \\ d_{i;33} &= c^2 s^2 d'_{i;11} - 2c^2 s^2 d'_{i;12} + c^2 s^2 d'_{i;22} + \left(c^2 - s^2\right)^2 d'_{i;33} \\ c &= \cos 90^\circ = 0, \ s &= \sin 90^\circ = 1 \\ d_{2;11} &= 0^4 \cdot 7009.21 + 2 \cdot 0^2 \cdot 1^2 \cdot 46.06 + 1^4 \cdot 230.30 + 4 \cdot 0^2 \cdot 1^2 \cdot 440 = 230.30 \ \text{MN/m}^2 \\ d_{2;12} &= 0^2 \cdot 1^2 \cdot 7009.21 + 10 \cdot 1^3 \cdot 46.06 - 0^3 \cdot 1 \cdot 46.06 - 0 \cdot 1^3 \cdot 230.30 - 2 \cdot 0^3 \cdot 1 \cdot 440 + 2 \cdot 0 \cdot 1^3 \cdot 440 = \\ &= 0 \ \text{MN/m}^2 \\ d_{2;22} &= 1^4 \cdot 7009.21 + 2 \cdot 0^2 \cdot 1^2 \cdot 46.06 + 0^4 \cdot 230.30 + 4 \cdot 0^2 \cdot 1^2 \cdot 440 = 7009.21 \ \text{MN/m}^2 \\ d_{2;23} &= 0 \cdot 1^3 \cdot 7009.21 + 2 \cdot 0^2 \cdot 1^2 \cdot 46.06 + 0^4 \cdot 230.30 + 4 \cdot 0^2 \cdot 1^2 \cdot 440 = 7009.21 \ \text{MN/m}^2 \\ d_{2;23} &= 0 \cdot 1^3 \cdot 7009.21 + 2 \cdot 0^2 \cdot 1^2 \cdot 46.06 + 0^4 \cdot 230.30 + 4 \cdot 0^2 \cdot 1^2 \cdot 440 = 7009.21 \ \text{MN/m}^2 \\ d_{2;33} &= 0^2 \cdot 1^2 \cdot 7009.21 - 2 \cdot 0^2 \cdot 1^2 \cdot 46.06 + 0^2 \cdot 1^2 \cdot 230.30 + (0^2 - 1^2)^2 \ 440 = 440.00 \ \text{MN/m}^2 \end{aligned}$$

Diubal

Die ebene Gesamtsteifigkeitsmatrix der Schicht Nr. 2 ergibt sich dann wie folgt:

	230.30	46.06	0				
${\bf d}_2 =$	46.06	7009.21	0	MN/m ²			
	0	0	440.00				
Matrixaliad	or in Eläphon	Achaenewater					
mautxylieu	er in Flachen-/	Achisensystem			r		
d11:	230.30	[MN/m ²] d	12:	46.06 [MN/m ²]	d 13:	0.00	[MN/m²]
		d	22: 7	'009.21 [MN/m ²]	d 23:	0.00	[MN/m ²]
					d 33:	440.00	[MN/m ²]

Bild 8.6: Steifigkeitsmatrix Schicht Nr. 2

8.1.1 Berücksichtigung des Schubverbunds zwischen den Schichten

Die Gesamtsteifigkeitsmatrix nimmt folgende Form an:

$$\mathbf{D} = \begin{bmatrix} D_{11} & D_{12} & D_{13} & 0 & 0 & D_{16} & D_{17} & D_{18} \\ D_{22} & D_{23} & 0 & 0 & sym. & D_{27} & D_{28} \\ D_{33} & 0 & 0 & sym. & sym. & D_{38} \\ & & D_{44} & D_{45} & 0 & 0 & 0 \\ & & & D_{55} & 0 & 0 & 0 \\ & & & & D_{55} & 0 & 0 & 0 \\ & & & & D_{66} & D_{67} & D_{68} \\ & & & & & & D_{77} & D_{78} \\ & & & & & & & & D_{88} \end{bmatrix}$$

$$(8.4)$$

Biege- und Drillsteifigkeitsglieder

$$D_{11} = \sum_{i=1}^{n} \frac{z_{i;\max}^{3} - z_{i;\min}^{3}}{3} d_{i;11} \qquad D_{12} = \sum_{i=1}^{n} \frac{z_{i;\max}^{3} - z_{i;\min}^{3}}{3} d_{i;12} \qquad D_{13} = \sum_{i=1}^{n} \frac{z_{i;\max}^{3} - z_{i;\min}^{3}}{3} d_{i;13}$$

$$D_{22} = \sum_{i=1}^{n} \frac{z_{i;\max}^{3} - z_{i;\min}^{3}}{3} d_{i;22} \qquad D_{23} = \sum_{i=1}^{n} \frac{z_{i;\max}^{3} - z_{i;\min}^{3}}{3} d_{i;23}$$

$$D_{33} = \sum_{i=1}^{n} \frac{z_{i;\max}^{3} - z_{i;\min}^{3}}{3} d_{i;33}$$

$$D_{11} = \frac{(-9 \cdot 10^{-3})^{3} - (-19 \cdot 10^{-3})^{3}}{3} 8010.81 \cdot 10^{3} + \frac{(7 \cdot 10^{-3})^{3} - (-9 \cdot 10^{-3})^{3}}{3} 230.30 \cdot 10^{3} + \frac{(19 \cdot 10^{-3})^{3} - (7 \cdot 10^{-3})^{3}}{3} 8010.81 \cdot 10^{3} = 33.85 \text{ kNm}$$

$$D_{12} = \frac{(-9 \cdot 10^{-3})^3 - (-19 \cdot 10^{-3})^3}{3} 54.07 \cdot 10^3 + \frac{(7 \cdot 10^{-3})^3 - (-9 \cdot 10^{-3})^3}{3} 46.06 \cdot 10^3 + \frac{(19 \cdot 10^{-3})^3 - (7 \cdot 10^{-3})^3}{3} 54.07 \cdot 10^3 = 0.24 \text{ kNm}$$

$$D_{13} = \frac{(-9 \cdot 10^{-3})^3 - (-19 \cdot 10^{-3})^3}{3} 0 \cdot 10^3 + \frac{(7 \cdot 10^{-3})^3 - (-9 \cdot 10^{-3})^3}{3} 0 \cdot 10^3 + \frac{(19 \cdot 10^{-3})^3 - (7 \cdot 10^{-3})^3}{3} 0 \cdot 10^3 = 0 \text{ kNm}$$

$$D_{22} = \frac{(-9 \cdot 10^{-3})^3 - (-19 \cdot 10^{-3})^3}{3} 270.36 \cdot 10^3 + \frac{(7 \cdot 10^{-3})^3 - (-9 \cdot 10^{-3})^3}{3} 7009.21 \cdot 10^3 + \frac{(19 \cdot 10^{-3})^3 - (7 \cdot 10^{-3})^3}{3} 270.36 \cdot 10^3 = 3.64 \text{ kNm}$$

$$D_{23} = \frac{(-9 \cdot 10^{-3})^3 - (-19 \cdot 10^{-3})^3}{3} 0 \cdot 10^3 + \frac{(7 \cdot 10^{-3})^3 - (-9 \cdot 10^{-3})^3}{3} 0 \cdot 10^3 + \frac{(19 \cdot 10^{-3})^3 - (7 \cdot 10^{-3})^3}{3} 0 \cdot 10^3 = 0 \text{ kNm}$$

$$D_{33} = \frac{(-9 \cdot 10^{-3})^3 - (-19 \cdot 10^{-3})^3}{3} 500 \cdot 10^3 + \frac{(7 \cdot 10^{-3})^3 - (-9 \cdot 10^{-3})^3}{3} 440.00 \cdot 10^3 + \frac{(19 \cdot 10^{-3})^3 - (7 \cdot 10^{-3})^3}{3} 500 \cdot 10^3 = 2.26 \text{ kNm}$$

Dlubal

Exzentrizitätsglieder

$$D_{16} = \sum_{i=1}^{n} \frac{z_{i;\max}^2 - z_{i;\min}^2}{2} d_{i;11} \qquad D_{17} = \sum_{i=1}^{n} \frac{z_{i;\max}^2 - z_{i;\min}^2}{2} d_{i;12} \qquad D_{18} = \sum_{i=1}^{n} \frac{z_{i;\max}^2 - z_{i;\min}^2}{2} d_{i;13}$$
$$D_{27} = \sum_{i=1}^{n} \frac{z_{i;\max}^2 - z_{i;\min}^2}{2} d_{i;22} \qquad D_{28} = \sum_{i=1}^{n} \frac{z_{i;\max}^2 - z_{i;\min}^2}{2} d_{i;23}$$
$$D_{38} = \sum_{i=1}^{n} \frac{z_{i;\max}^2 - z_{i;\min}^2}{2} d_{i;33}$$

$$\begin{split} D_{16} &= \frac{(-9\cdot10^{-3})^2 - (-19\cdot10^{-3})^2}{2} 8010.81 \cdot 10^3 + \frac{(7\cdot10^{-3})^2 - (-9\cdot10^{-3})^2}{2} 230.30 \cdot 10^3 + \\ &+ \frac{(19\cdot10^{-3})^2 - (7\cdot10^{-3})^2}{2} 8010.81 \cdot 10^3 = 124.49 \text{ kNm/m} \\ D_{17} &= \frac{(-9\cdot10^{-3})^2 - (-19\cdot10^{-3})^2}{2} 54.07 \cdot 10^3 + \frac{(7\cdot10^{-3})^2 - (-9\cdot10^{-3})^2}{2} 46.06 \cdot 10^3 + \\ &+ \frac{(19\cdot10^{-3})^2 - (7\cdot10^{-3})^2}{2} 54.07 \cdot 10^3 = 0.13 \text{ kNm/m} \\ D_{18} &= \frac{(-9\cdot10^{-3})^2 - (-19\cdot10^{-3})^2}{2} 0 \cdot 10^3 + \frac{(7\cdot10^{-3})^2 - (-9\cdot10^{-3})^2}{2} 0 \cdot 10^3 + \\ &+ \frac{(19\cdot10^{-3})^2 - (-19\cdot10^{-3})^2}{2} 0 \cdot 10^3 = 0 \text{ kNm/m} \\ D_{27} &= \frac{(-9\cdot10^{-3})^2 - (-19\cdot10^{-3})^2}{2} 270.36 \cdot 10^3 + \frac{(7\cdot10^{-3})^2 - (-9\cdot10^{-3})^2}{2} 7009.21 \cdot 10^3 + \\ &+ \frac{(19\cdot10^{-3})^2 - (7\cdot10^{-3})^2}{2} 0 \cdot 10^3 + \frac{(7\cdot10^{-3})^2 - (-9\cdot10^{-3})^2}{2} 0 \cdot 10^3 + \\ &+ \frac{(19\cdot10^{-3})^2 - (-19\cdot10^{-3})^2}{2} 0 \cdot 10^3 = 0 \text{ kNm/m} \\ D_{28} &= \frac{(-9\cdot10^{-3})^2 - (-19\cdot10^{-3})^2}{2} 0 \cdot 10^3 = 0 \text{ kNm/m} \\ D_{38} &= \frac{(-9\cdot10^{-3})^2 - (-19\cdot10^{-3})^2}{2} 500 \cdot 10^3 = 0 \text{ kNm/m} \\ \end{split}$$

Membranglieder

$$D_{66} = \sum_{i=1}^{n} t_i d_{i;11}$$

$$D_{67} = \sum_{i=1}^{n} t_i d_{i;12}$$

$$D_{68} = \sum_{i=1}^{n} t_i d_{i;13}$$

$$D_{77} = \sum_{i=1}^{n} t_i d_{i;22}$$

$$D_{78} = \sum_{i=1}^{n} t_i d_{i;23}$$

$$D_{88} = \sum_{i=1}^{n} t_i d_{i;33}$$

$$D_{66} = 10 \cdot 10^{-3} \cdot 8010.81 \cdot 10^3 + 16 \cdot 10^{-3} \cdot 230.30 \cdot 10^3 + 12 \cdot 10^{-3} \cdot 8010.81 \cdot 10^3 = 179923 \text{ N/m}$$

$$D_{67} = 10 \cdot 10^{-3} \cdot 54.07 \cdot 10^3 + 16 \cdot 10^{-3} \cdot 46.06 \cdot 10^3 + 12 \cdot 10^{-3} \cdot 54.07 \cdot 10^3 = 1927 \text{ N/m}$$

$$D_{68} = 10 \cdot 10^{-3} \cdot 0 \cdot 10^3 + 16 \cdot 10^{-3} \cdot 0 \cdot 10^3 + 12 \cdot 10^{-3} \cdot 0 \cdot 10^3 = 0 \text{ N/m}$$

$$D_{77} = 10 \cdot 10^{-3} \cdot 270.36 \cdot 10^3 + 16 \cdot 10^{-3} \cdot 7009.21 \cdot 10^3 + 12 \cdot 10^{-3} \cdot 270.36 \cdot 10^3 = 118095 \text{ N/m}$$

$$D_{78} = 10 \cdot 10^{-3} \cdot 500 \cdot 10^3 + 16 \cdot 10^{-3} \cdot 440 \cdot 10^3 + 12 \cdot 10^{-3} \cdot 500 \cdot 10^3 = 18040 \text{ N/m}$$

DΙι

bal

Schubglieder

Wie in Kapitel 2.3 erwähnt, wird hier der Berechnungsablauf für Schubelemente der Steifigkeitsmatrix nicht näher erläutert. An dieser Stelle sei lediglich folgende Bedingung aufgeführt:

$$D_{44,\text{calc}} = \frac{1}{\int_{-t/2}^{t/2} \frac{1}{G_{11}(z)} \left(\int_{-t/2}^{t/2} \frac{1}{G_{11}(\overline{z})(\overline{z} - z_{0,x}) d\overline{z}} \right)^2}{\int_{-t/2}^{t/2} \frac{1}{G_{11}(\overline{z})(\overline{z} - z_{0,x})^2 d\overline{z}}}{\int_{-t/2}^{t/2} \frac{1}{G_{11}(\overline{z})(\overline{z} - z_{0,x})^2 d\overline{z}}} dz}$$
(8.5)

 $D_{44,calc} = 2128.07 \, \text{kN/m}$

$$D_{55,\text{calc}} = \frac{1}{\int_{-t/2}^{t/2} \frac{1}{G_{22}(z)} \left(\frac{\int_{z}^{t/2} d_{22}(\bar{z})(\bar{z} - z_{0,y}) d\bar{z}}{\int_{-t/2}^{z} d_{22}(\bar{z})(\bar{z} - z_{0,y})^2 d\bar{z}} \right)^2} dz, \quad z_{0,y} = \frac{\int_{-t/2}^{t/2} d_{22}(\bar{z}) \bar{z} d\bar{z}}{\int_{-t/2}^{z} d_{22}(\bar{z}) d\bar{z}}$$
(8.6)

 $D_{55,calc} = 7085.28 \text{ kN/m}$

$$D_{44} = \max\left(D_{44,\text{calc}}, \frac{48}{5l^2} \frac{1}{\frac{1}{\sum_{i=1}^{n} \tilde{E}_{x,i} \frac{t_i^3}{12}} - \frac{1}{\sum_{i=1}^{n} \tilde{E}_{x,i} \frac{z_{\text{max},i}^3 - z_{\text{min},i}^3}{3}}\right)$$
(8.7)

$$D_{55} = \max\left(D_{55,\text{calc}}, \frac{48}{5l^2} \frac{1}{\frac{1}{\sum_{i=1}^{n} \tilde{E}_{y,i} \frac{t_i^3}{12}} - \frac{1}{\sum_{i=1}^{n} \tilde{E}_{y,i} \frac{z_{\max,i}^3 - z_{\min,i}^3}{3}}\right)$$
(8.8)

Dlubal

I beschreibt die mittlere Länge der jeweiligen Fläche

To best instructed and initiate learning of powering in Fractile.

$$\begin{aligned} \tilde{E}_{x,i} &= c_i^4 E_{x,i} + s_i^4 E_{y,i} + 4c_i^2 s_i^2 G_{xy,i} \\ \tilde{E}_{y,i} &= s_i^4 E_{x,i} + c_i^4 E_{y,i} + 4c_i^2 s_i^2 G_{xy,i} \end{aligned}$$
(8.9)

$$\begin{aligned} \tilde{E}_{x,i} &= s_i^4 E_{x,i} + s_i^4 E_{y,i} + 4c_i^2 s_i^2 G_{xy,i} \\ \tilde{E}_{y,i} &= s_i^4 E_{x,i} + c_i^4 E_{y,i} + 4c_i^2 s_i^2 C_{xy,i} \\ \tilde{E}_{y,i} &= s_i^4 E_{x,i} + c_i^4 E_{y,i} + 4c_i^2 s_i^2 C_{xy,i} \\ \tilde{E}_{y,i} &= s_i^4 E_{x,i} + c_i^4 E_{y,i} + 4c_i^2 s_i^2 C_{xy,i} \\ \tilde{E}_{y,i} &= s_i^4 E_{x,i} + c_i^4 E_{y,i} + 4c_i^2 s_i^2 C_{xy,i} \\ \tilde{E}_{y,i} &= s_i^4 E_{x,i} + c_i^4 E_{y,i} + 4c_i^2 s_i^2 C_{xy,i} \\ \tilde{E}_{y,i} &= s_i^4 E_{x,i} + c_i^4 E_{y,i} + 4c_i^2 s_i^2 + 2000 \\ \tilde{E}_{x,i} &= s_i^4 E_{x,i} + 2000 + 4 + 270 + 4 + 1^2 \cdot 0^2 \cdot 500 \\ \tilde{E}_{x,i} &= 1^4 \cdot 8000 + 4^4 \cdot 270 + 4 + 1^2 \cdot 0^2 \cdot 500 \\ \tilde{E}_{x,i} &= 1^4 \cdot 8000 + 4^4 \cdot 270 + 4 + 1^2 \cdot 0^2 \cdot 500 \\ \tilde{E}_{x,i} &= 1^4 \cdot 8000 + 4^4 \cdot 270 + 4 + 1^2 \cdot 0^2 \cdot 500 \\ \tilde{E}_{x,i} &= 1^4 \cdot 8000 + 4^4 \cdot 270 + 4 + 1^2 \cdot 0^2 \cdot 500 \\ \tilde{E}_{x,i} &= 1^4 \cdot 8000 + 4^4 \cdot 270 + 4 + 1^2 \cdot 0^2 \cdot 500 \\ \tilde{E}_{x,i} &= 1^4 \cdot 8000 + 4 + 270 + 4 + 1^2 \cdot 0^2 \cdot 500 \\ \tilde{E}_{x,i} &= 1^4 \cdot 8000 + 4 + 270 + 4 + 1^2 \cdot 0^2 \cdot 500 \\ \tilde{E}_{x,i} &= 1^4 \cdot 8000 + 4 + 270 + 4 + 1^2 \cdot 0^2 \cdot 500 \\ \tilde{E}_{x,i} &= 1^4 \cdot 8000 + 4 + 270 + 4 + 1^2 \cdot 0^2 \cdot 500 \\ \tilde{E}_{x,i} &= 1^4 \cdot 8000 + 4 + 270 + 4 + 1^2 \cdot 0^2 \cdot 500 \\ \tilde{E}_{x,i} &= 1^4 \cdot 8000 + 4 + 270 + 4 + 1^2 \cdot 0^2 \cdot 500 \\ \tilde{E}_{x,i} &= 1^4 \cdot 8000 + 4 + 270 + 4 + 1^2 \cdot 0^2 \cdot 500 \\ \tilde{E}_{x,i} &= 1^4 \cdot 8000 + 4 + 270 + 4 + 1^2 \cdot 0^2 \cdot 500 \\ \tilde{E}_{x,i} &= 1^4 \cdot 8000 + 4 + 270 + 4 + 1^2 \cdot 0^2 \cdot 500 \\ \tilde{E}_{x,i} &= 1^4 \cdot 8000 + 4 + 270 + 4 + 1^2 \cdot 0^2 \cdot 500 \\ \tilde{E}_{x,i} &= 1^4 \cdot 8000 + 4 + 270 + 4 + 1^2 \cdot 0^2 \cdot 500 \\ \tilde{E}_{x,i} &= 1^4 \cdot 8000 + 4 + 270 + 4 + 1^2 \cdot 0^2 \cdot 500 \\ \tilde{E}_{x,i} &= 1^4 \cdot 8000 + 4 + 270 + 4 + 1^2 \cdot 1^2 + 270000 + 1^2 + 270000 + 1^2 + 270000 + 1^2 + 270000 + 1^2 + 270000 + 1^2 + 270000 + 1^2 + 270000 + 1^2 + 270000 + 1^2 + 270000 + 1^2 + 270000 + 1^2 + 270000 + 1^2 + 270000 + 1^2 + 270000 + 1^2 + 270$$



Gesamtsteifigkeitsmatrix:

	33.85	0.24 3.64	0 0	0 0	0 0	124.49 0.13	0.13 107.82	0 0
			2.26	0	0	0	0	0.96
~				2128.07	0	0	0	0
D =					7085.28	0	0	0
			sym.			179923	1927	0
							118095	0
	L							18040

Fläche Nr. Matrio	ktyp m 🔻						
Elemente der Steifinkeitsmatrix (Bieg	ung und Torsion)						
D11: 33.85 [kNm]	D 12: 0.24 [kNm] D 22: 3.64 [kNm]	D 13:	0.00 [kNm]	$\begin{bmatrix} D_{11} & D_{12} & D_{13} \\ D_{22} & D_{23} \\ D_{33} \end{bmatrix}$	0 0 0 0 0 0	D ₁₆ 1 sym. 1 sym. sym. sym.	$D_{17} D_{18}$ $D_{27} D_{28}$ ym. D_{38}
Elemente der Steifigkeitsmatrix (Schu	b)	D 33.	2.20 [KYIII]	sym.	$D_{44} D_{45}$ D_{55}	0 0 D ₆₆ 1	$\begin{array}{ccc} 0 & 0 \\ 0 & 0 \\ D_{67} & D_{68} \end{array}$
D 44: 5000.00 [kN/m]	D 46: 0.00 [kN/m] D 55: 7085.28 [kN/m]					1	D ₇₇ D ₇₈ D ₈₈
Elemente der Steifigkeitsmatrix (Mem	brane)						
D66: 179922.77 [kN/m]	De7: 1926.57 [kN/m] D77: 118095.43 [kN/m]	D68: D78: D88:	0.00 [kN/m] 0.00 [kN/m] 18040.00 [kN/m]	$D_{11} \dots D_{33}$ [N $D_{44} \dots D_{88}$ [N	√m] √/m]		
Elemente der Steifigkeitsmatrix (Exze	ntrizitätseinwirkungen)			$D_{16} \dots D_{38}$ [N	[m/m]		
D 16: 124.49 [kNm/m]	D 17: 0.13 [kNm/m] D 27: -107.82 [kNm/m]	D 18: D 28: D 38:	0.00 [kNm/m] 0.00 [kNm/m] 0.96 [kNm/m]				
							OK

Bild 8.7: RF-LAMINATE-Dialog Elemente der erweiterten Steifigkeitsmatrix – mit Schubverbund zwischen den Schichten

(8.10)

8.1.2 Keine Berücksichtigung des Schubverbunds zwischen den Schichten

Da die Winkel β_i Vielfache von 90° sind, nimmt die Gesamtsteifigkeitsmatrix folgende Form an:

$$\mathbf{D} = \begin{bmatrix} D_{11} & D_{12} & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ D_{22} & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ & D_{33} & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ & & D_{44} & 0 & 0 & 0 & 0 \\ & & & D_{55} & 0 & 0 & 0 \\ & & & & D_{66} & D_{67} & 0 \\ & & & & & D_{77} & 0 \\ & & & & & & D_{88} \end{bmatrix}$$

Biege- und Drillsteifigkeitsglieder

$$D_{11} = \sum_{i=1}^{n} \frac{t_i^3}{12} d_{i;11} \qquad D_{12} = \sum_{i=1}^{n} \frac{t_i^3}{12} d_{i;12}$$
$$D_{22} = \sum_{i=1}^{n} \frac{t_i^3}{12} d_{i;22}$$

$$D_{33} = \sum_{i=1}^{n} \frac{t_i^3}{12} d_{i;33}$$

$$\mathbf{d}_{1} = \begin{bmatrix} 8010.81 & 54.07 & 0 \\ 54.07 & 270.36 & 0 \\ 0 & 0 & 500.00 \end{bmatrix} \text{MN/m}^{2}$$
$$\mathbf{d}_{2} = \begin{bmatrix} 230.30 & 46.06 & 0 \\ 46.06 & 7009.21 & 0 \\ 0 & 0 & 440.00 \end{bmatrix} \text{MN/m}^{2}$$
$$\mathbf{d}_{3} = \begin{bmatrix} 8010.81 & 54.07 & 0 \\ 54.07 & 270.36 & 0 \\ 0 & 0 & 500.00 \end{bmatrix} \text{MN/m}^{2}$$
$$D_{11} = \frac{0.010^{3}}{12} 8010.81 \cdot 10^{3} + \frac{0.016^{3}}{12} 230.30 \cdot 10^{3} + \frac{0.012^{3}}{12} 8010.81 \cdot 10^{3} = 1.900 \text{ kNm}$$
$$D_{12} = \frac{0.010^{3}}{12} 54.07 \cdot 10^{3} + \frac{0.016^{3}}{12} 46.06 \cdot 10^{3} + \frac{0.012^{3}}{12} 54.07 \cdot 10^{3} = 0.028 \text{ kNm}$$
$$D_{22} = \frac{0.010^{3}}{12} 270.36 \cdot 10^{3} + \frac{0.016^{3}}{12} 7009.21 \cdot 10^{3} + \frac{0.012^{3}}{12} 270.36 \cdot 10^{3} = 2.454 \text{ kNm}$$
$$D_{33} = \frac{0.010^{3}}{12} 500 \cdot 10^{3} + \frac{0.016^{3}}{12} 440.00 \cdot 10^{3} + \frac{0.012^{3}}{12} 500 \cdot 10^{3} = 0.264 \text{ kNm}$$



Membranglieder

$$D_{66} = \sum_{i=1}^{n} t_i d_{i;11}$$

$$D_{67} = \sum_{i=1}^{n} t_i d_{i;12}$$

$$D_{77} = \sum_{i=1}^{n} t_i d_{i;22}$$

$$D_{88} = \sum_{i=1}^{n} t_i d_{i;33}$$

$$D_{66} = 10 \cdot 10^{-3} \cdot 8010.81 \cdot 10^3 + 16 \cdot 10^{-3} \cdot 230.30 \cdot 10^3 + 12 \cdot 10^{-3} \cdot 8010.81 \cdot 10^3 = 179923 \text{ N/m}$$

$$D_{67} = 10 \cdot 10^{-3} \cdot 54.07 \cdot 10^3 + 16 \cdot 10^{-3} \cdot 46.06 \cdot 10^3 + 12 \cdot 10^{-3} \cdot 54.07 \cdot 10^3 = 1927 \text{ N/m}$$

$$D_{77} = 10 \cdot 10^{-3} \cdot 270.36 \cdot 10^3 + 16 \cdot 10^{-3} \cdot 7009.21 \cdot 10^3 + 12 \cdot 10^{-3} \cdot 270.36 \cdot 10^3 = 118095 \text{ N/m}$$

$$D_{88} = 10 \cdot 10^{-3} \cdot 500 \cdot 10^3 + 16 \cdot 10^{-3} \cdot 440 \cdot 10^3 + 12 \cdot 10^{-3} \cdot 500 \cdot 10^3 = 18040 \text{ N/m}$$

Schubglieder

$$D_{44} = \sum_{i=1}^{n} \frac{5}{6} G_{i;11} t_i \qquad \qquad D_{55} = \sum_{i=1}^{n} \frac{5}{6} G_{i;22} t_i$$

mit

$$\mathbf{G}_{i} = \begin{bmatrix} \mathbf{G}_{i;11} & \mathbf{G}_{i;12} \\ \text{sym.} & \mathbf{G}_{i;22} \end{bmatrix} = \mathbf{T}_{2\times2;i}^{\mathsf{T}} \mathbf{G}_{i}' \mathbf{T}_{2\times2;i}, \text{ mit } \mathbf{G}_{i}' = \begin{bmatrix} \mathbf{G}_{xz} & \mathbf{0} \\ \mathbf{0} & \mathbf{G}_{yz} \end{bmatrix} \text{ und}$$
$$\mathbf{T}_{2\times2;i} = \begin{bmatrix} \cos(\beta_{i}) & \sin(\beta_{i}) \\ -\sin(\beta_{i}) & \cos(\beta_{i}) \end{bmatrix}$$

Die einzelnen Elemente ergeben sich dann zu

$$G_{i;11} = c^{2}G_{i;xz} + s^{2}G_{i;yz}$$

$$G_{i;12} = csG_{i;xz} - csG_{i;yz}$$

$$G_{i;22} = s^{2}G_{i;xz} + c^{2}G_{i;yz}, \text{ mit } c = cos(\beta_{i}), s = sin(\beta_{i})$$

$$G_{1} = G_{1}' = \begin{bmatrix} 500 & 0 \\ 0 & 50 \end{bmatrix}$$

$$G_{3} = G_{3}' = \begin{bmatrix} 500 & 0 \\ 0 & 50 \end{bmatrix}$$

$$G_{2}' = \begin{bmatrix} 440 & 0 \\ 0 & 44 \end{bmatrix}, c = cos90^{\circ} = 0, s = sin90^{\circ} = 1$$

$$G_{2;11} = 0^{2} \cdot 440 + 1^{2} \cdot 44 = 44 \text{ MPa}$$

$$G_{2;12} = 0 \cdot 1 \cdot 440 - 0 \cdot 1 \cdot 44 = 0 \text{ MPa}$$

$$G_{2;22} = 1^{2} \cdot 440 + 0^{2} \cdot 44 = 440 \text{ MPa}$$

$$G_{2} = \begin{bmatrix} 44 & 0 \\ 0 & 440 \end{bmatrix}$$

$$D_{44} = \frac{5}{6}500 \cdot 10^{3} \cdot 0.010 + \frac{5}{6}44 \cdot 10^{3} \cdot 0.016 + \frac{5}{6}500 \cdot 10^{3} \cdot 0.012 = 9753 \text{ kN/m}$$

$$D_{55} = \frac{5}{6}50 \cdot 10^{3} \cdot 0.010 + \frac{5}{6}440 \cdot 10^{3} \cdot 0.016 + \frac{5}{6}50 \cdot 10^{3} \cdot 0.012 = 6783 \text{ kN/m}$$



Gesamtsteifigkeitsmatrix:

	1.900	0.028 2.454	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0
			0.264	0	0	0	0	0
D				9753	0	0	0	0
D =					6783	0	0	0
			sym.			179923	1927	0
							118095	0
								18040

Fläche Nr.	Matrix	typ															
1 🔻 🖏	Nor	n		•													
Elemente der Steifigkeitsmatr	ix (Biegu	ing und T	orsion)														
D11: 1.900 [kM	lm]	D 12:		0.028	[kNm]	D 13:		0.000	[kNm]	D_{11}	D_{12}	D_{13}	0	0	0	0	0
		D 22:		2.454	[kNm]	D 23:		0.000	[kNm]		D_{22}	D ₂₃	0	0	0	0	0
						D 33:		0.264	[kNm]			D_{33}	Du	Der	0	0	0
													2-44	D 45	0	0	0
Elemente der Steifigkeitsmatr	ix (Schu	b)										sym.			D_{66}	D_{67}	D_{68}
D44: 9753 [kM	l/m]	D 45:		([kN/m]											D_{77}	D_{78}
		D 55:		6783	[kN/m]					L							D_{88}
Elemente der Steifigkeitsmatr Dos: 179923 [kh	ix (Meml	Drane) D67: D77:		1927 118095	7 [kN/m] 5 [kN/m]	D68: D78: D88:		0	[kN/m] [kN/m] [kN/m]	D_1 D_4	1 <i>I</i>	D ₃₃ [1	Nm] N/m]]			
																	OK

Bild 8.8: RF-LAMINATE-Dialog Elemente der erweiterten Steifigkeitsmatrix- ohne Schubverbund zwischen Schichten



8.2 Berechnung der Spannungen

Es wird ein Verbundglas untersucht, das aus folgenden drei Schichten mit den folgenden Materialkennwerten besteht (siehe Bild 8.10):



Bild 8.9: Schichtenaufbau

Schichte	n										
	A	В	С	D	E	F	G	Н		J	K
Schicht	Material-	Dicke	Orthotropie-	Elastizitätsmo	dul [N/mm ²]	Schu	bmodul [N/m	m ²]	Querdel	nnzahl [-]	Spez. Gewicht
Nr.	Bezeichnung	t [mm]	richtungβ [°]	Ex	Ey	G _{xz}	Gyz	Gxy	Vxy	Vyx	γ [N/m ³]
1	Pappel und Nadelholz C16	10.0	0.00	8000.000	270.000	500.000	50.000	500.000	0.200	0.007	3700.0
2	Pappel und Nadelholz C14	16.0	90.00	7000.000	230.000	440.000	44.000	440.000	0.200	0.007	5000.0
3	Pappel und Nadelholz C16	12.0	0.00	8000.000	270.000	500.000	50.000	500.000	0.200	0.007	3700.0

Bild 8.10: Maske 1.2 Materialkennwerte

Im vorhergehenden Beispiel aus Kapitel 8.1 wird die Berechnung der Steifigkeitsmatrixglieder jeweils mit und ohne Schubverbund zwischen den Schichten dargestellt. Im Weiteren folgt die Berechnung der Spannungen.

Die Platte mit den Abmessungen 1,0 x 1,5 m ist gelenkig gelagert und weist eine Flächenlast von 5 kN/m^2 auf.



8.2.1 Berechnung der einzelnen Spannungskomponenten

Die FE-Methode in RFEM liefert die Spannungen σ_x , σ_y , τ_{xy} , τ_{xz} , τ_{yz} . Die Spannungswerte im Punkt [0.8, 0.8, 0] in der mittleren Schicht sind in den folgenden zwei Bildern gezeigt. Im ersten Fall wird der Schubverbund zwischen den Schichten berücksichtigt, im zweiten nicht.



Bild 8.11: Maske 2.3 Spannungen in allen Punkten - mit Berücksichtigung des Schubverbundes zwischen Schichten



Bild 8.12: Maske 2.3 Spannungen punktweise – Beispiel ohne Berücksichtigung des Schubverbundes zwischen Schichten



Da die Berechnung für die einzelnen Spannungskomponenten in beiden Fällen gleich abläuft, wird hier nur der Fall mit Schubverbund zwischen Schichten dargestellt. Es gelten die Werte:

Punkt	Seite	$\sigma_{\rm x}$ [kPa]	σ_y [kPa]	$ au_{xy}$ [kPa]
x = 0.8 m,	Oben	-27.47	-128.75	3.44
y = 0.8 m,	Mitte	-4.70	-5.05	0.35
Schicht Nr. 2	Unten	18.07	118.65	-2.75

Tabelle 8.1: Spannungen in Schicht Nr. 2 in Punkt [0.8;0.8]

Die mittlere Schicht wird rotiert um den Winkel $\beta = 90^{\circ}$

 $\sigma_{\rm b+t/c,0} = \sigma_x \cos^2 \beta + \tau_{xy} \sin 2\beta + \sigma_y \sin^2 \beta$

$$\begin{split} \sigma_{b+t/c,0(Oben)} &= -27.47\cos^2 90^\circ + 3.45 \cdot \sin(2 \cdot 90^\circ) - 128.86\sin^2 90^\circ = -128.86 \text{ kPa} \\ \sigma_{b+t/c,0(Mitte)} &= -4.70\cos^2 90^\circ + 0.35 \cdot \sin(2 \cdot 90^\circ) - 5.07\sin^2 90^\circ = -5.07 \text{ kPa} \\ \sigma_{b+t/c,0(Unten)} &= 18.08\cos^2 90^\circ - 2.75 \cdot \sin(2 \cdot 90^\circ) + 118.72\sin^2 90^\circ = 118.72 \text{ kPa} \end{split}$$

 $\begin{aligned} \sigma_{b+t/c,90} &= \sigma_x \sin^2 \beta - \tau_{xy} \sin 2\beta + \sigma_y \cos^2 \beta \\ \sigma_{b+t/c,90(Oben)} &= -27.47 \sin^2 90^\circ - 3.45 \sin(2 \cdot 90^\circ) - 128.86 \cos^2 90^\circ = -27.47 \text{ kPa} \\ \sigma_{b+t/c,90(Mitte)} &= -4.70 \sin^2 90^\circ - 0.35 \sin(2 \cdot 90^\circ) - 5.07 \cos^2 90^\circ = -4.70 \text{ kPa} \\ \sigma_{b+t/c,90(Unten)} &= 18.08 \sin^2 90^\circ - (-2.75) \sin(2 \cdot 90^\circ) + 118.72 \cos^2 90^\circ = 18.08 \text{ kPa} \end{aligned}$

 $\sigma_{\rm t/c,0} = \frac{\sigma_{\rm b+t/c,0(Oben)} + \sigma_{\rm b+t/c,0(Mitte)} + \sigma_{\rm b+t/c,0(Unten)}}{3}$

$$\sigma_{\rm t/c,0} = \frac{-128.86 - 5.07 + 118.72}{3} = -5.07 \,\rm kPa$$

$$\sigma_{t/c,90} = \frac{\sigma_{b+t/c,90(Oben)} + \sigma_{b+t/c,90(Mitte)} + \sigma_{b+t/c,90(Unten)}}{3}$$

$$\sigma_{\rm t/c,90} = \frac{-27.47 - 4.70 + 18.08}{3} = -4.70 \,\rm kPa$$

$$\begin{split} \sigma_{\rm b,0} &= \sigma_{\rm b+t/c,0} - \sigma_{\rm t/c,0} \\ \sigma_{\rm b,0(Oben)} &= -128.86 - (-5.07) = -123.79 \text{ kPa} \\ \sigma_{\rm b,0(Mitte)} &= -5.07 - (-5.07) = 0 \text{ kPa} \\ \sigma_{\rm b,0(Unten)} &= 118.72 - (-5.07) = 123.79 \text{ kPa} \\ \sigma_{\rm b,90} &= \sigma_{\rm b+t/c,90} - \sigma_{\rm t/c,90} \end{split}$$

 $\sigma_{\rm b,90(Oben)} = -27.47 - (-4.70) = -22.77 \, \rm kPa$

 $\sigma_{\rm b,90(Mitte)}$ = -4.70-(-4.70) = 0 kPa

 $\sigma_{\rm b,90(Unten)} = 18.08 - (-4.70) = 22.77 \, \rm kPa$



8.2.2 Berechnungsablauf in RF-LAMINATE

Zunächst legen wir ein Neues Modell in RFEM an.

eues Modell - Basisangaben		Σ
Basis Optionen Historie		
Modeliname	Bezeichnung	
Laminat Beispiel		
Projektname	Bezeichnung	
🛅 Beispiele	•	
Dateiordner:		(3)
C:\Users\Public\Documents\Dlut	oal\Projects\Examp	ples
Modelityp		Klassifizierung von Lastfällen und Kombinationen
© 3D		Nach Norm:
2D - XX (uz/mx/mx)	×	Ohne 🔻
© 2D - XZ (ux/uz/oy)	ž	
© 2D - XY (ux/uy/φz)		Kombinationen automatisch erzeugen
		 Ersebniskombinationen (nur f ür lineare Berechnung)
Positive Orientierung der globalen	Z-Achse	Vorlage
🔘 Nach oben		Modellvorlage öffnen:
Nach unten		
Kommentar		
		-
2 📝 🚾 🖪 喝		OK Abbrecher



 \square

Bild 8.13: Neues Modell anlegen

Danach erzeugen wir eine *Neu Rechteckplatte*. Hierbei ist *Laminate* als Flächentyp auszuwählen und anschließend im RFEM-Arbeitsfenster die Plattenabmessung 1,0 x 1,5 m zu definieren.

eue Rechteckplatte	×
Fläche Nr.	Flächentyp
1	Geometrie: Ebene 👻
Material	Steifigkeit: 📕 Laminate 🔽 💽
1 Beton C20/25 DIN 1045-1:2008-08	Eläphantun I Zugfrei
	Orthotrop
	Glas
Dicke	Starr 6
Konstant	Membran Othetrop
Dicke d:	Null
🔿 Veränderlich 💽	ALL
Kommentar	
	Abbrechen

Bild 8.14: Dialog Neue Rechteckplatte



Die Linienlager für die Fläche werden nach Bild 8.15 definiert.



Bild 8.15: Tabelle Linienlager



Als nächstes legen einen Neuen Lastfall an. Das Eigengewicht soll nicht Aktiv sein.

stfälle und Kombinationen bearbeiten		-
Lastfälle Lastkombinationen Ergebniskombinat	onen Superkombinationen	
Vorhandene Lastfälle G LF1	LF Nr. Lastfall-Bezeichnung	Zu berechnen
	Basis Berechnungsparameter	
	Einwirkungstyp G Ständige Lasten	Ohne
	Elgengewicht Aktiv Faktor in Richtung: X:	
	Y: (1) (1) (2) (2) (2) (2) (2) (2) (2) (2) (2) (2	
	Kommentar	-
		OK Abbrec





Wir weisen der Fläche nun eine Neue Flächenlast entsprechend dem folgenden Bild zu.

Neue Flächenlast			X
Nr.: An Flächen Nr.		1	Lastart 'Kraft' Lastverlauf 'Konstant'
Lastart	Lastrichtung		
 Kraft Temperatur Längenänderung 	Lokal bezogen auf () wahre Fläche: () @) x) y) z	
Vorkrümmung Drehbewegung Lastverlauf	Global bezogen auf () wahre Fläche:) XL) YL) ZL	
 Konstant Linear Linear in X Linear in Y Linear in Z Radial 	Global bezogen auf projizierte Fläche:) XP) YP) ZP	Lastrichtung 'z'
Lastgröße			×
Knoten Nr. Last 1.: 1 2.: 1 3. 1 3. 1 3. 1 3. 1	größe 5.00 ★ k [kN/m ²] ↓ k [kN/m ²] ↓ k [kN/m ²]	- @	Y z
2 · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·			OK Abbrechen

Bild 8.17: Dialog Neue Flächenlast

Im Dialog *FE-Netz-Einstellungen* ist die angestrebte Länge der finiten Elemente auf 25 mm einzustellen.

sis	Flächen	
ngestrebte Länge der Finiten emente IFE: 0.025 (m)	Maximales Verhältnis der FE-Viereck-Diagonalen Δ _D : 1.800 ♣► [·]	,~IFE,
aximaler Abstand zwischen dem noten und der Linie, um den noten in die Linie zu integrieren ε. 0.001 হি. [m]	Maximale Neigung von zwei Finiten Elementen aus der Ebene α: 0.50 (*) [*]	3
aximale Anzahl der FE-Netz- noten (in Tausenden) max: 500 丈	Netzverdichtung entlang der Linien (nur bei Modelltyp 'Platte XY')	0
ābe	Verhältnis ∆ _b :	
nzahl der Stabteilungen für besondere abtypen eilstab, elastische Bettung, Voute,	Nicht verwendete Objekte in die Flächen integrieren	
Treilung für gerade Stäbe, die aus einem Material- kategorie-Gruppe Beton' und nicht in Flöchen integrient sind. (erforderlich für nichtlineare Stahlbeton-Berechnung)	Form der Finiten Nur Vierecke Elemente: Nur Dreiecke © Drei- und Vierecke	$\Delta_{D} = \frac{D_1}{D_2} \qquad D_1 \ge D_2$
Mindestanzahl der Stabteilungen: 10 🖨	generieren, wo möglich	Option
Stäbe bei Theorie III. Ordnung bzw. Durchschlagproblem teilen	Ausgerichtetes FE-Netz	FE-Netz nach [OK] neu generieren
Teilung für gerade Stäbe, die nicht in Flächen integriert sind, verwenden mit	Volumenkörper	
Angestrebter Länge IFE der Finiten Elemente	FE-Netzverdichtung für die Volumenkörper mit nahen Knoten	
C Länge IFE setzen:	Maximale Anzahl der Elemente (in Tausend): 200	
Mindestanzahl der Stabteilungen:		
Teilung der Stäbe durch die Knoten, die auf den Stäben liegen		
		OK Abbreche



Als Nächstes rufen wir das Modul RF-LAMINATE auf.

In Maske 1.1 *Basisangaben* wählen wir Fläche Nr. 1 aus. Danach wählen wir das orthotrope Materialmodell und wählen LF1 für die Bemessung in den beiden Registern *Tragfähigkeit* und *Gebrauchstauglichkeit* aus.



Bild 8.19: Maske 1.1 Basisangaben

In Maske 1.2 *Materialkennwerte* wählen wir die einzelnen Schichten aus der Materialbibliothek aus und weisen den erzeugten Schichtenaufbau der Fläche Nr. 1 zu.



Bild 8.20: Maske 1.2 Materialkennwerte



In Maske 1.3 *Materialfestigkeiten* werden die charakteristischen Werte automatisch aus der Materialbibliothek übernommen.

1.3 Mater	ialfestigkeiten - Orthotrop										
Aktueller	Schichtenaufbau					List	e der Fläch	en		Schich	tenaufbau Nr. 1
1 Schi	chtenaufb. 1		•) 🎦 🗷	• 🔁 🗙	× 1					\$
Schichte	n										
	A		B	C	D	E	F	G	H		A
Schicht	Material			Festigkeite	n für Biegung /	'Zug / Druch	c [N/mm ²]		Schub	festigkeiten [N/n	1m²]
Nr.	Bezeichnung		fb,0,k	fb,90,k	ft,0,k	ft,90,k	fc,0,k	fc,90,k	f _{xy,k}	fv,k	fR,k
1	Pappel und Nadelholz C16	▼	16.0	16.0	10.0	0.4	1	7.0 2.2	3.2	3.2	1.0
2	Nadelholz C14		14.0	14.0	8.0	0.4	1	6.0 2.0	2.0	2.0	1.0
3	Pappel und Nadelholz C16		16.0	16.0	10.0	0.4	1	7.0 2.2	3.2	3.2	1.0
4											E
5											
6											
7											
8											
9											
10											-
) (7 🗙 🔊									٩	> 🛐 😼
								lafa übar dan Ou	oroohnitt		
								into uper den da	ersennu		
		-	1: Pappel un	d Nadelholz C1	6			Schicht Nr.: 1			
		-	2: Nadelholz (D14	-			 Spez. Gewicht 	: 370	0.0 [N/m ³]	
		e	3: Pappel und	i Nadelholz C16				 Flächengewich 	nt 37	.00 (N/m ² 1	
								Σ Dicke:	3	8.0 (mm)	
								Σ Flächengewich	nt: 161	.40 [N/m ²]	
								Ontionen			
								optionion			
		لے				Loks	alachse z				
						Ro	cntung				
						L	Intén				

Bild 8.21: Maske 1.3 Materialfestigkeiten

In der letzten Eingabemaske geben wir Fläche Nr. 1 in die *Liste der Flächen* ein und wählen *Maximale Grenzlinie* für den *Typ der Bezugslänge*.



Bild 8.22: Maske 1.5 Gebrauchstauglichkeitsparameter



Vor der Berechnung stellen wir noch die anzuzeigenden Spannungen im Dialog Details ein.

Bild 8.23: Dialog Details, Register Spannungen

Berechnung

Wir starten nun die [Berechnung].

Anschließend können die Spannungswerte in der Ergebnismaske überprüft und mit der Berechnung im vorhergehenden Kapitel verglichen werden.







8.3 Berechnung einer Deckenplatte mit Balkon gemäß DIN EN 1995-1-1

Das folgende Beispiel ist an ein Beispiel aus dem Brettsperrholzleitfaden *Bemessung und Konstruktion nach Eurocode* Abschnitt 10.2 angelehnt.



*



Bereits beim Anlegen der Position wird die Kombinatorik gemäß DIN EN 1995-1-1 ausgewählt. Da es sich um einen Deckenträger handelt, wird die Nutzungsklasse 1 mit dem Kriechfaktor $k_{def} = 0,6$ definiert.

Q	R	ic	ni	ام	Δ
U		- 5	P'	CI	C

es Modell - Basisangaben		Beiwerte - EN 1990) + 1995 DIN	
asis Historie		Teilsicherheitsbeit	verte Kombinationsbeiwerte Strukturbeiwerte	
todellname Bezeichnun	g	Schadensfolgek	asse wählen	
Beispiel Handbuch		SFK 3	Hohe Folgen für Menschenleben oder sehr große wirtschaftliche, soziale oder umweltbeeinträchtigende Folgen	
rojektname Bezeichnun	g		Datasiala	
TEMP •			Tribünen, öffentliche Gebäude mit hohen Versagensfolgen (z. B. eine	
			Konzerthalle)	
Ateloraner: D\\TEMP		@ CEK 2	Matter Felere & Manacharlaber Indefelder under heter	
		O SFK 2	soziale oder umweltbeträchtigende Folgen	
lodeiltyp	Klassifizierung von Lastfällen und Kombinationen		Beispiele:	
a) 3D	Nach Norm: Nationaler Anhang:		Wohn- und Burogebaude, offentliche Gebaude mit mittleren Versagensfolgen (z. B. ein Bürogebäude)	
2D - XY (uz/ox/oy)	M EN 1990 + EN 1995 - IN			
2D - XZ (ux/uz/oy)	Kombinationen automatisch erzeugen	SFK 1	Niedrige Folgen für Menschenleben und kleine oder vernachlässigbare	
2D - XY (ux/uy/oz)	Lastkombinationen		wirtschaftliche, soziale oder umweltbeeinträchtigende Folgen	
	Ergebniskombinationen (nur f ür lineare Berechnung)		Beispiele: Landwirtschaftliche Gebäude ohne regelmäßigen Personenverkehr (z.	
			B. Scheunen, Gewächshäuser)	
ositive Unentierung der globalen 2-Achse	vonage			
Nach unten	Modelvonage omen:	 Benutzer- definiert 	Faktor K FI : 1.00 🚔	
, not and the				
Commentar		Einstellung für H	olz-Tragwerke	
	- 🙆	Verformungsbeiv	vert k def : 0.60 - 1	
			0.60	
	OK Abbrechen		2.00	
×				
- *				
2				
		0 🍋 📼		Abbreak

Bild 8.27: Anlegen der Position

Vor dem Festlegen des statischen Systems wird das Material *Orthotrop elastisch 2D* ausgewählt. Weitere Informationen zu diesem Materialmodel befinden sich im Theorieteil dieses Handbuchs oder im Handbuch zu RFEM.

Neue Rechteckplatte	×	Material bearbeiten	X
Fische Kr.	Flächentyp Geometre: Dene Stefigket: Garded Flächendicke Konstant	Nr. Parbe Bezeichnung 3 Image: Pappel und Nadeholz C Materialkennweite Basizziätemodul E: 11 Schubmodul Spezifisches Gewicht 7: Wärmedehnzahl v: Värmedehnzahl v: Tellsicherbetsbeiwert 7Mc Materialmodel: 5000 Tellsicherbetsbeiwert 7Mc Materialmodel: 5000 Isotrop Inser elastisch v Isotrop plessich 20:30 1 Isotrop plessich 20:30 1	24 00.00 * [kN/cm ²] 63.00 * [kN/cm ²] 63.00 * [kN/cm ²] 63.71 * [t] 42.0 * [kN/cm ²] 66.65 * [t]/*C] 13.0 * [t]
	OK Abbrechen		

Bild 8.28: Auswahl des Materialmodells

Bei der Definition der Lasten erhält der Anwender durch die Festlegung der automatischen Kombinatorik gemäß DIN EN 1995 bereits hier die Möglichkeit, die Klasse der Lasteinwirkungsdauer (KLED) für die jeweilige Last zu definieren.

8 Beispiele

astfälle Einwirkungen Kombinationsregeln Einwirku	ngskombinationen Lastkombinationen Ergebniskombination	en	
/orhandene Lastfälle G LF1	LF Nr. Lastfall-Bezeichnung	•	Zu berechnen
	Basis Ein wirkungskategorie G Ständige Lasten	EN 1990 + 1995 DIN	
	Eigengewicht Activ Faktor in Richtung: X: ** Y: ** Z: *	Einwirkungsdauer Klasse: © Ständig Lang Mittel Kurz Kurz / Sehr kurz Sehr kurz	
	Kommentar	•	

Bild 8.29: Auswahl der KLED

Für den Lastfall 1 wählen wir *Ständig* und für die Nutzlast die KELD *Mittel*. Wenn man sich bei der Definition der KLED unsicher ist, hat man auch die Möglichkeit, den Wert entsprechend der Norm aus der Bibliothek auszusuchen.

Fale Enwirkungen Kombinationsreg	sin Einwirkungskombinationen	Lastkombinationen Ergebniskombinatio	nen		Day	rikungsdauer	r nach Tabelle NA 1, DIN EN 1995-1-1/NA/A1: 2012-02 anwenden		
handene Lastfälle	LF Nr.	Lastfall-Bezeichnung		Zu berechnen	, II.,	Nuta Kate	tziast accrie Verhährisa	B	Envikuncede
UF1	2		*	v			Spitzböden, Wohn- und Aufenthaltaniume	Max	ttel
LF2						2 B	Büroflächen, Arbeitaflächen, Flure	May	ttel
	Basis Bered	rrungsparameter				3 C	Räume, Versammlungsräume und Flächen, die der Ansammlung von Personen diene	n können (mt Ausnahme von Kurz	n
	Through the second s		EN 1000 - 1001 DBI			D	Verkaufsräume	Mite	đel
	Contraryora	eyne	CN 1896 + 1895 DH			E	Fabriken und Werkstatten, Stalle, Lagerraume und Zugange, Hachen mit erhebliche Violenten und Redeficieren Erichten Erhemmen (Conserting) - 26 (M)	a Menschenansammlungen Lang	00 mail
	On A Nutzlast	in - Kategorie A: Wohn/Auferthalteräume	-				Z debaterene av denne Dieben	NO.	16
	Cines new lobs		Einwichungerdauer			G	Richen für den Betrieb mit Gegengewichtzatagiern	Mar	ttel
1	cigergewicht		carrier congulation			ЭН	nicht begehbare Dächer, außer für übliche Erhabungsmaßnahmen. Reparaturen	Kut	n
	- Attiv		Klasse:			0 K	Hubschrauber Regelasten	Kurz	n
	Faktor in R	chiung:	Ständig			1 T	Treppen und Treppenpodeste	Kurz	n
		191 B	C Lang			2 Z	Zugänge, Balkone und Ahnliches	Kurz	17
			O Sehnkur						
]		ОК	Abbr
; 6 9 4 4 4 4	, Kommentar		- 🕲						
(A) (A)				OV [these	=1L_				

Bild 8.30: Auswahl der KLED

Da ein Nachweis der Tragfähigkeit und der Gebrauchstauglichkeit durchgeführt werden soll, werden diese Kombinationsregeln entsprechend festgelegt. Ausführliche Informationen zur Definition der Lasten und zu den Kombinationsregeln finden sich wiederum im RFEM- Handbuch.

astfälle Einw	virkungen Kombinationsregel	Einwirkungskombinationen Lastkombinationen Ergebnisk	ombinationen
/orhandene K	Combinationsregeln	KR Nr. Kombinationsregel-Bezeich	nung Anwenden
SZT KR1	GZT	1 GZT	▼ ▼
Ch KR2	GZG	Racie	
	020	Remessurges ituation	EN 4000 + 400E I DIN
		CTT (STP (GEO) Standia (yanihamaha	
		C21 G21 (STR/GEO) - Standig / Vorubergene	
		Einstellungen	Optionen
		Berücksichtigen:	Schnee und Wind als begleitende Einwirkung nicht zusammen
		Günstige ständige Einwirkungen	Für Wind als maßgebende Einwirkung Schnee nicht
		Imperfektions-Lastfälle	berücksichtigen
		Ecklusive/inklusive Lastfälle	
		Anzahl von generierten Kombinationen	
		Peduzieren intoige:	
		Latenda veränderliche Finwirkungen wählen	
			Ergebniskombinationen
			Zusätzlich 'Entweder-Oder'-Ergebniskombination (Ergebnisumhüllende) erzeugen
			☑ Separate Entweder/Oder Ergebniskombination für jede Kombinationsregel erzeugen
		Nummerierung der generierten Kombinationen	Generierte Lastkombinationen
		Erste Nummer der generierten	Berechnungsart: I. Ordnung (geometrisch linear)
		Lastkombinationen: 1	
		Ergebniskombinationen: 1	
•		Kommentar	
<u>م</u>		X	- 🔄 🖉

Bild 8.31: Auswahl der Kombinationen

Wenn das System wie in Bild 8.26 gezeigt definiert ist, wechseln wir ins Modul RF-LAMINATE.

Der Dialog *Basisangaben* unterscheidet sich nicht wesentlich von den sicherlich bekannten Stahl- oder Stahlbeton-Bemessungsmodulen.

Die Bemessung soll gemäß DIN EN 1995-1-1 erfolgen:

Bemessung vo	n				Norm				
Flächen Nr.:					EN 19	95-1-1:2004-11	-		
1,2			X	V Alle	DIN	•	A 🔊		
Tragfähigkeit	Gebrauchstauglichkeit								
Vorhandene L	astfälle		Zu bemessen						
G LF1			G Ch EK2	GZG - Charakte	eristisch	Charakteristisch			
Qn A LF2			G Qs EK3	GZG - Quasi-st	ändig	<u>Q</u> uasi-stāndig	•		
Qn A LF3						Charakteristisch			
GZT LK1	1.35*LF1					Häufig			
GZT LK2	1.35*LF1 + 1.5*LF2					<u>Q</u> uasi-ständig			
GZT LK3	1.35*LF1 + 1.5*LF2 + 1.5*LF3								
GZT LK4	1.35*LF1 + 1.5*LF3	//						5	
G Ch LK5	LF1							E	
G Ch LK6	LF1 + LF2								1
G Ch LK7	LF1 + LF2 + LF3								
G Ch LK8	LF1 + LF3								
G Qs LK9	1.6*LF1								
G Qs LK10	1.6*LF1 + 0.48*LF2	4							
G Qs LK11	1.6*LF1 + 0.48*LF2 + 0.48*LF3							0	2
G Qs LK12	1.6*LF1 + 0.48*LF3								
GZT EK1	GZT (STR/GEO) - Ständig / vorüberg								
								Ber	echnung und Bemessun
								von	Laminatflächen
Alle (18) – 🛛 🕄						I .	2	
-									
Kommentar				Materi	almodell				
				 Ortho 	trop		•		
				-					
·									

Bild 8.32: Maske 1.1 Basisangaben



Die automatisch gebildete EK1 verwenden wir zur Bemessung der *Tragfähigkeit*, die EK2 und EK3 zur Bemessung der *Gebrauchstauglichkeit*.

Für die EK3 muss ggf. noch die Einwirkungssituation *Quasi-ständig* definiert werden. Die zur Einwirkung gehörenden Grenzwerte werden im Register *Gebrauchstauglichkeit-Grenzwerte* unter den Normparametern eingestellt.

Norm - EN 1995-1-1:20	04-11/DIN		X
Materialbeiwerte Gebr	rauchstauglichkeit-Grenzwerte		
Gebrauchstauglichkei	ts-Grenzwerte (Durchbiegung)		
Kombinationstyp:		Kragträger	
- CH : Charakteristisch	h L/ 300 ⊕ ►	Lc/ 150 -	
- HÄ: Häufig	L / 300 🕆 🕨	Lc/ 150 -	
- QS : Quasi-ständig	L / 300 🜩 🕨	Lc/ 150 🖈	
2 👼 🐧 🛛			OK Abbrechen

Bild 8.33: Dialog Norm, Register Gebrauchstauglichkeits-Grenzwerte

Als Querschnitt soll ein BBS XL 200 verwendet werden. Dazu wird in Maske 1.2 *Materialkenn-werte - Orthotrop* unter den Herstelleraufbauten der entsprechende Aufbau ausgewählt. Alternativ kann natürlich auch jede Schicht manuell definiert werden.

Schichte	n								
	A	В	С	D	E	F	G	Н	
Schicht	Material-	Beiwert	Dicke	Orthotropie-	Elastizitätsmo	dul [N/mm ²]	So	hubmodul [N/mm	
Nr.	Bezeichnung	Kategorie	t [mm]	richtungβ [°]	Ex	Ey	Gxz	Gyz	
1	Nadelholz C24 BBS XL	Sperrholz (Teil 2)	40.0	0.00	11000.0	370.0	690.0	50.0	
2	Nadelholz C24 BBS XL	Spenholz (Teil 2)	40.0	90.00	11000.0	370.0	690.0	50.0	
3	Nadelholz C24 BBS XL	Spenholz (Teil 2)	40.0	0.00	11000.0	370.0	690.0	50.0	
4	Nadelholz C24 BBS XL	Spertholz (Teil 2)	40.0	90.00	11000.0	370.0	690.0	50.0	ſ
5	Nadelholz C24 BBS XL	Sperrholz (Teil 2)	40.0	0.00	11000.0	370.0	690.0	50.0	
6									
7									
8									L
9									۲
•	4 III III III III III III III III III I								

Bild 8.34: Maske 1.2 Materialkennwerte - Orthotrop

Anhand dieses Aufbaus soll noch einmal der Effekt der unteren Grenze der Schubsteifigkeit aus Kapitel 2.3.2.3 erläutert werden.



Bei einer Plattenbreite von 3 m wie im Beispiel hat die erläuterte Grenze aus dem genannten Kapitel geringeren Einfluss. Die Schubsteifigkeit errechnet sich dabei zu:

$$D_{44,\text{calc}} = \frac{1}{\int_{-t/2}^{t/2} \frac{1}{G_{11}(z)} \left(\int_{-t/2}^{t/2} \frac{d_{11}(\overline{z})(\overline{z} - z_{0,x}) d\overline{z}}{\int_{-t/2}^{z} d_{11}(\overline{z})(\overline{z} - z_{0,x})^2 d\overline{z}} \right)^2 dz}, \ z_{0,x} = \int_{-t/2}^{t/2} \frac{d_{11}(\overline{z})\overline{z} d\overline{z}}{\int_{-t/2}^{z} d_{11}(\overline{z}) d\overline{z}} d\overline{z}}$$

Gemäß EN 1995 bzw. den zugehörigen Materialnormen wäre lediglich eine 10 % Abminderung der Schubfestigkeiten notwendig. Diese Abminderung berücksichtigt die geringere Festigkeit der parallel zueinander liegenden Fasern des Holzes.

In dem Bild unten ist ersichtlich, dass hiermit das Abscheren der Fasern in radialer bzw. tangentialer Richtung berücksichtigt wird.



Bild 8.35: Schema zum Abscheren der Fasern in G_{yz}

Für den gewählten	Ouerschnitt ergeben	sich folgende Steifi	akeiten der einzelnen	Lagen:
J		J	J	

Schicht	Material	Beiwert	Dicke	Orthotropie-	E-Modul	[N/mm²]	Schubmodul [N/mm ²]		
Nr.	Nadelholz	Kategorie	t [mm]	richtung β [°]	E _x	Ey	G _{xz}	G _{γz}	G _{xy}
1	C24 BBS XL	Sperrholz (Teil 2)	40,0	0,00	11000,0	370,0	690,0	50,0	690,0
2	C24 BBS XL	Sperrholz (Teil 2)	40,0	90,00	11000,0	370,0	690,0	50,0	690,0
3	C24 BBS XL	Sperrholz (Teil 2)	40.0	0.00	11000.0	370.0	690.0	50.0	690.0
4	C24 BBS XI	Sperrholz (Teil 2)	40.0	90.00	11000.0	370.0	690.0	50.0	690.0
	CE I DDD XE		10,0	50,00	11000,0	370,0	050,0	30,0	030,0
5	C24 BBS XL	Sperrholz (Teil 2)	40,0	0,00	11000,0	370,0	690,0	50,0	690,0

8 Beispiele

ı Dlubal

Für die Plattenmaße von 3 m x 5,2 m ergeben sich gemäß obiger Gleichung folgende Schubsteifigkeiten:

D44 = 15921,7 N/mm D55 = 9776,5 N/mm

Mit der unteren Begrenzung (siehe Theorieteil) ergeben sich folgende Schubsteifigkeiten:

$$\frac{pl^2}{8D_{44}} \leq \frac{5pl^4}{384} \left(\frac{1}{\sum_{i=1}^n E_{x,i} \frac{h_i^3}{12}} - \frac{1}{\sum_{i=1}^n E_{x,i} \frac{z_{i,\max}^3 - z_{i,\min}^3}{3}} \right) \Rightarrow D_{44,\min} \coloneqq \frac{48}{5l^2} \frac{1}{\frac{1}{\sum_{i=1}^n E_{x,i} \frac{h_i^3}{12}} - \frac{1}{\sum_{i=1}^n E_{x,i} \frac{z_{i,\max}^3 - z_{i,\min}^3}{3}} \leq D_{44}.$$

D44 = 98,9 N/mm

D55 = 75,8 N/mm

Diese untere Grenze wird jedoch aufgrund der Größe der Schubkraftübertragung erst bei einer sehr schmalen Platte maßgebend.

Wenn der gleiche Aufbau z. B. bei einer 10 cm x 20 cm Platte verwendet wird, wird folglich die untere Grenze berücksichtigt. Die Steifigkeiten ergeben sich dann zu:

D55 = 127452 N/mm

Die Steifigkeiten müssen logischerweise bei schmäleren Platten schubsteifer werden, da die Schubbeanspruchung auf eine kleinere Fläche verteilt wird.

Die Materialfestigkeiten werden entsprechend der Herstellervorgaben vom Programm eingestellt.



Bild 8.36: Maske 1.3 Materialfestigkeiten - Orthotrop



Die Biegesteifigkeiten einer Brettsperrholzplatte sind natürlich in alle Richtungen gleich, da der Werkstoff Holz immer die gleiche Biegefestigkeit besitzt. Allerdings wurde bereits bei der Definition der Steifigkeit in der Nebentragrichtung nur eine geringe Steifigkeit definiert. Wo keine Steifigkeit besteht, entstehen auch keine Spannungen. Demzufolge ist es irrelevant, in der Nebentragrichtung f_{b.90,k} Festigkeiten vorzugeben.

Bei der Betrachtung der einzelnen Lagen sollte man sich immer vor Augen führen, dass die Lagen jeweils um 90° zueinander versetzt angeordnet sind.

Ergebnisse

Wenn wie bei diesem Beispiel die Norm EN 1995 ausgewählt wurde, sind für die jeweiligen Nachweise die relevanten Spannungen in den Details voreingestellt.

Die Nachweise erfolgen gemäß Abschnitt NA 9.3 für Deutschland.

Folgende Nachweise sind erforderlich:

$$\frac{\sigma_{t,0,d}}{f_{t,0,d}} + \frac{\sigma_{m,d}}{f_{m,d}} \le 1 \tag{NA.130}$$

$$\frac{\sigma_{c,0,d}}{f_{c,0,d}} + \frac{\sigma_{m,d}}{f_{m,d}} \le 1 \tag{NA.131}$$

$$\left(\frac{\tau_{\rm d}}{f_{\rm v,d}}\right)^2 + \left(\frac{\tau_{\rm drill,d}}{f_{\rm v,d}}\right)^2 \le 1 \tag{NA.132}$$

$$\frac{\sigma_{t,90,d}}{f_{t,90,d}} + \frac{\tau_{Rd}}{f_{Rd}} \le 1 \tag{NA.133}$$

$$\frac{\sigma_{c,90,d}}{f_{c,90,d}} + \frac{r_{R,d}}{f_{R,d}} \le 1$$
(NA.134)

Bild 8.37: Relevante Spannungsnachweise

Wenn die Spannungsnachweise erfüllt sind, muss noch der Verformungsnachweis gemäß der jeweiligen Norm erfolgen.



9. Anhänge

9.1 Transformationsgleichungen

Es werden im Folgenden die Gleichungen, die für die Transformation der Spannungen, Dehnungen und Steifigkeitsmatrizen an der Drehung des Koordinatensystems x, y, z zum Koordinatensystem x', y', z des Winkels β zusammengefasst. Der Winkel β ist wie folgt definiert:



Die auf das System x,y,z bezogenen Größen wie Spannungen, Dehnungen und Elemente der Steifigkeitsmatrizen werden ohne Strich ('), die Größen des Systems x',y',z mit Strich gekennzeichnet. Es gelten folgende Transformationsverhältnisse für die ebenen Spannungen und Dehnungen:

$$\begin{cases} \sigma'_{x} \\ \sigma'_{y} \\ \tau'_{xy} \end{cases} = \begin{bmatrix} c^{2} & s^{2} & 2cs \\ s^{2} & c^{2} & -2cs \\ -cs & cs & c^{2} - s^{2} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \sigma_{x} \\ \sigma_{y} \\ \tau_{xy} \end{bmatrix}, \quad \begin{cases} \sigma_{b+t/c,0} \\ \sigma_{b+t/c,90} \\ \end{cases} \equiv \begin{bmatrix} \sigma'_{x} \\ \sigma'_{y} \\ \sigma'_{y} \end{bmatrix}$$
(8.11)
$$\frac{\varepsilon'_{x}}{\tau_{3\times3}^{-T}}$$
$$\begin{cases} \varepsilon'_{x} \\ \varepsilon'_{y} \\ \gamma'_{xy} \\ \gamma'_{xy} \\ \end{cases} = \begin{bmatrix} c^{2} & s^{2} & cs \\ s^{2} & c^{2} & -cs \\ -2cs & 2cs & c^{2} - s^{2} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \varepsilon_{x} \\ \varepsilon_{y} \\ \gamma'_{xy} \\ \gamma'_{xy} \\ \end{cases}$$
(8.12)

Die Steifigkeitsmatrix wird gemäß folgender Formel transformiert:

 $\mathbf{T}_{3 \times 3}$

$$\mathbf{d} = \mathbf{T}_{2\times 2}^{\mathsf{T}} \mathbf{d}' \mathbf{T}_{2\times 2} \quad \Leftrightarrow \quad \mathbf{d}' = \mathbf{T}_{2\times 2}^{-\mathsf{T}} \mathbf{d} \mathbf{T}_{2\times 2}^{-1}$$
(8.13)

$$\mathbf{d} = \begin{bmatrix} d_{11} & d_{12} & d_{13} \\ d_{22} & d_{23} \\ sym. & d_{33} \end{bmatrix}, \quad \mathbf{d}' = \begin{bmatrix} d_{11} & d_{12} & 0 \\ d'_{22} & 0 \\ sym. & d'_{33} \end{bmatrix}$$
(8.14)

Es gelten folgende Transformationsverhältnisse für Schubspannungen und Dehnungen

$$\begin{cases} \tau'_{xz} \\ \tau'_{yz} \end{cases} = \begin{bmatrix} c & s \\ -s & c \end{bmatrix} \begin{cases} \tau_{xz} \\ \tau_{yz} \end{cases}, \quad \begin{cases} \tau_d \\ \tau_R \end{cases} \equiv \begin{cases} \tau'_{xz} \\ \tau'_{yz} \end{cases}$$
(8.15)

$$\begin{cases} \gamma'_{xz} \\ \gamma'_{yz} \end{cases} = \begin{bmatrix} c & s \\ -s & c \\ \hline T_{2\times 2} \end{bmatrix} \begin{cases} \gamma_{xz} \\ \gamma_{yz} \end{cases}$$
(8.16)

Die Steifigkeitsmatrix wird gemäß folgender Formel transformiert:

$$\mathbf{G} = \mathbf{T}_{2\times 2}^{\mathsf{T}} \mathbf{G}' \mathbf{T}_{2\times 2} \quad \Leftrightarrow \quad \mathbf{G}' = \mathbf{T}_{2\times 2} \mathbf{G} \mathbf{T}_{2\times 2}^{\mathsf{T}}$$
(8.17)

$$\mathbf{G} = \begin{bmatrix} G_{11} & G_{12} \\ \text{sym.} & G_{22} \end{bmatrix}, \quad \mathbf{G}' = \begin{bmatrix} G'_{11} & 0 \\ 0 & G'_{22} \end{bmatrix}$$
(8.18)

9.2 Prüfung der positiven Definitheit der Steifigkeitsmatrix

Die positive Definitheit der Gesamtsteifigkeitsmatrix wird für die Berechnung benötigt.

Im Allgemeinen nimmt die Gesamtsteifigkeitsmatrix folgende Form an:

$$\mathbf{D}_{8\times8} = \begin{bmatrix} \mathbf{D}_{3\times3}^{\text{Biegung}} & \mathbf{0} & \mathbf{D}_{3\times3}^{\text{Exzentrizität}} \\ \mathbf{0} & \mathbf{D}_{2\times2}^{\text{Schub}} & \mathbf{0} \\ \mathbf{D}_{3\times3}^{\text{Exzentrizität}} & \mathbf{0} & \mathbf{D}_{3\times3}^{\text{Membran}} \end{bmatrix} = \\ \begin{bmatrix} D_{11} & D_{12} & D_{13} & D_{16} & D_{17} & D_{18} \\ D_{22} & D_{23} & \text{sym. } D_{27} & D_{28} \\ & D_{33} & \text{sym. } \text{sym. } D_{38} \\ & & D_{44} & D_{45} & & \\ & & & D_{55} & & \\ & & & & D_{66} & D_{67} & D_{68} \\ \text{sym.} & & & & D_{77} & D_{78} \\ & & & & & & & D_{88} \end{bmatrix}$$
(8.19)

Die folgenden Bedingungen werden überprüft:

- 1. Die Matrix **D** ist positiv definit (d. h. alle ihre führenden Hauptminoren sind positiv).
- 2. Ferner müssen alle Submatrizen $\mathbf{D}_{3\times3}^{\text{Biegung}}$, $\mathbf{D}_{2\times2}^{\text{Schub}}$, $\mathbf{D}_{3\times3}^{\text{Membran}}$ in einem engeren Sinn positiv definit sein, d.h. all führenden Hauptminoren müssen folgende Bedingung erfüllen:

$$\det \begin{bmatrix} D_{11} & & \\ & \ddots & \\ & & D_{ii} \end{bmatrix} \ge \sqrt{0.001} \prod_{i=1} |D_{ii}|, \text{ pro } i = 1, \dots, n \tag{8.20}$$



A Literatur

- ALTENBACH, Holm ; ALTENBACH, Johannes; NAUMENKO, Konstantin. Ebene Flächentragwerke. Grundlagen der Modellierung und Berechnung von Scheiben und Platten. Springer Verlag, 2008. 491 S.
- [2] DIN 1052. Entwurf, Berechnung und Bemessung von Holzbauwerken: Allgemeine Bemessungsregeln und Bemessungsregeln für den Hochbau. 2008. 239 S.
- [3] ČSN 73 1702. Navrhování, výpočet a posuzování dřevěných stavebních konstrukcí : Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby. Praha : Český normalizační institut, November 2007. 174 S.
- [4] HUBER M.T.: The theory of crosswise reinforced ferroconcrete slabs and its application to various constructional problems involving rectangular slabs, Der Bauingenieur, 1923, 4(12), 354-360 and 4(13), 392-395.

A



Aufruf von RF-LAMINATE 6
Ausdruckprotokoll
Ausnutzung
В
Bach
Basisangaben25
Beenden von RF-LAMINATE
Bemessen26
Benutzerdefiniertes Materialmodell15
Benutzerprofil68
Berechnung25, 41
Berechnung starten53
Bibliothek
Blättern in Masken25
Brettsperrholz ohne Schmalseitenverklebung 30
c
Charakteristische Festigkeit
D
Details
Details für Schichtenaufbau
Dezimalstellen
Durchbiegung
E
Eingabemasken25
Einheiten
Einwirkungskombination52
Ergebnisse
Export
F
FE-Netz-Punkt
Filter61
Formelzeichen
G
Gebrauchstauglichkeit-Grenzwerte52
Gebrauchstauglichkeitsparameter
Grafik
Grafikausdruck65
Grenzspannung
Grenzwerte28



н

Hybrides Materialmodell15
I
Importieren
Installation6
Isotropes Materialmodell
к
Kirchhoff
Kommentar
Koordinaten55
L
Lasteinwirkungsdauer
Lastfall25, 27, 28, 37
м
Materialbeiwerte
Materialbibliothek
Materialfestigkeit
Materialkennwerte
Materialmodell 10, 26
Max. Spannung/Ausnutzung belastungsweise 55
Max. Spannung/Ausnutzung flächenweise 60
Maximale Verschiebung 62
Mindlin 47
Mises 48
Modifikationsbeiwert
Ν
Navigator 25, 54
Norm
Nutzungsklasse
0
Orthotropes Materialmodell 10
Ρ
Panel7
Parallelfläche 40
Platten-Biegetheorie
Positiv definit41, 100
R
Rankine
Rasterpunkt 49, 55
Referenzebene
Referenzlänge



S

Schubverbund zwischen Schichten 19, 30, 74
Spannung82
Spannungen42
Spannungen punktweise60
Spannungskomponenten65
Steifigkeitsabminderung31
Steifigkeitsmatrix71
Stückliste63
Symbole 8

Т

eilsicherheitsbeiwert ۲	28
۲resca 4	18
U	
Jnverformtes System4	ŧ0
V	
/erformungsnachweis	39
/ergleichsspannung4	18
/erschobene Referenzebene4	10