Übersichtsskizze:



Prüfvermerk:

Auftraggeber des Verfassers:

Staatliches Amt für Landwirtschaft und Umwelt Westmecklenburg Am Elbberg 8/9 19258 Boizenburg



Bauherr:

Staatliches Amt für Landwirtschaft und Umwelt Westmecklenburg Am Elbberg 8/9 19258 Boizenburg



Projekt:

Hochwasserschutz Boizenburg

Bauteil / Gewerk:		Dokument-ID:	Revision:	
Sude S _i	HWSB_SP_PFU_STA_SP	ERRW_6005	0	
Teilbauteil / -gewerk:		Datum: Seiten:		
Hubtore, Rahmen o	20.10.2021			
Fachgebiet: Dokumentart:		Auftragsnummer:	1 - 102	
Berechnung	Standsicherheitsnachweis	eis 30100 0506		
Dokumenttitel:	Planungskoordination:			
Sude Sperrwerk - St	RAMBOLL	Zin	ßer	

Projektphase:

Entwurfsplanung

Verfasser:



Ramboll Deutschland GmbH Jürgen-Töpfer-Straße 48 22763 Hamburg

Tel.: +49-(0)40-32818-0 Fax.: +49-(0)40-32818-139 Bearbeitet: Karen Schok

Schuetz



RAMBOLL

Projekt: Hochwasserschutz Boizenburg

Sude Sperrwerk

Dokument-Titel: Sperrwerk - Stahlwasserbau

Dokument-Art: Standsicherheitsnachweis

Dokument-ID: HWSB_SP_PFU_STA_SPERRW_6005

<u>Verfasser:</u> Ramboll Deutschland GmbH

Jürgen-Töpfer-Straße 48 | 22763 Hamburg | GERMANY www.ramboll.de/services/transport/wasserbau-und-haefen

M.Sc. Karen Schuetz

Durchwahl: +49 40 32818-112 E-Mail: karen.schuetz@ramboll.com

Auftragsnummer: 30100 0506

<u>Auftraggeber:</u> Staatliches Amt für Landwirtschaft und Umwelt Westmecklenburg

Am Elbberg 8/9 19258 Boizenburg

<u>Bauherr:</u> Staatliches Amt für Landwirtschaft und Umwelt Westmecklenburg

Am Elbberg 8/9 19258 Boizenburg



<u>Inhaltsverzeichnis</u>

1 Dokumenthistorie	3
2 Allgemeines	4
2.1 Vorbemerkung	4
2.2 Bauteile	5
2.3 Verwendete Unterlagen	6
2.4 Verwendete Software	7
2.5 Baustoffe	7
3 Übersichtsskizzen	8
3.1 Übersicht - Bestand	8
3.2 Übersichtslageplan - Sperrwerk	8
4 Wasserstände	9
5 Hochwasserschutztore	9
5.1 Übersicht der Lastfälle und Lastkombinationen	9
5.2 Ausgabe FE Berechnung	11
6 Rahmentragwerk der Tore	59
6.1 Übersicht der Lastfälle und Lastkombinationen	59
6.2 Ausgabe der FE Berechnung	59
7 Antriebe	98
7.1 Massen	98
7.2 Hauptantrieb Vertikal	98
7.2.1 Berechnung der Hubkraft	98
7.2.2 Angebot Hubzylinder Vertikal	99
7.3 Antrieb Ouerfeststellung	100



1 Dokumenthistorie

Rev	Datum	Kapitel	Seiten	Verfasser	gesehen	Bemerkungen
00	04.10.2021	1 - 7	1 - 102	M.Sc. Karen	DiplIng.	
				Schuetz	Benjamin Brunn	
Letzte	Seite des D	okumentes	s:			102



2 Allgemeines

Hinweis Entwurfsstatik:

Diese Vorbemessung ist eine überschlägige statische Berechnung und Bemessung. Die nachfolgenden statischen Nachweise erfolgen im Rahmen der beauftragten Leistung mit der hier ausreichenden Genauigkeit. Die Nachweisverfahren werden ingenieurmäßig gewählt und angewendet. Es erfolgt eine überschlägige Bemessung der maßgebenden Bauteile, untergeordnete Bauteile werden ohne weiteren Nachweis gewählt.

Bei Abweichungen von den Zeichnungen des Objektplaners gelten die Angaben dieser Vorbemessung, Sollten sich im Rahmen der weiteren Bearbeitung die Planungsrandbedingungen ändern, sind die hiervon betroffenen Nachweise neu zu führen.

Diese statische Berechnung ersetzt nicht die im Rahmen der weiteren Planung verantwortlich zu erstellende Ausführungsstatik.

2.1 Vorbemerkung

Die Länder Mecklenburg-Vorpommern, Niedersachsen und Schleswig-Holstein haben sich im Jahr 2012 zusammen mit der BfG für die Aufstellung einer gemeinsamen Kooperationsvereinbarung zur Verbesserung des Hochwasserabflusses in der unteren Mittelelbe verabredet. Aufgrund der Ergebnisse erteilte das Ministerium für Landwirtschaft und Umwelt MV dem Staatlichen Amt für Landwirtschaft und Umwelt WM den Auftrag, eine Konzeption zur Verbesserung des Hochwasserschutzes mit weiteren baulichen Maßnahmen, wie z. B. Deichrückverlegungen, Anlage von Flutpoldern oder Erhöhung bestehender Anlagen zu erarbeiten.

Die Planung zur Behebung des Defizits der Hochwasserschutzlinie wurde in zwei Teilprojekte aufgeteilt. Teilprojekt 1 "Rückdeichung Hafendeich" beinhaltet die Planung der Hochwasserschutzlinie zwischen Hafenmauer Boizenburg bis zum Anschluss an den rechten Sudedeich nördlich der Ortschaft Gothmann. **Teilprojekt 2 "Sude Hochwassersperrwerk"** beinhaltet die Planung eines neuen Hochwassersperrwerks sowie die Erhöhung der Elbedeiche Boizenburg und Mahnkenwerder bis zu Landesgrenze.

Das Bauwerk setzt sich aus den folgenden Hauptteilen zusammen. Das Bauwerk wird ohne Wehrfunktion geplant. Das Sudeabschlussbauwerk übernimmt weiterhin die Funktion des Wehres.

- <u>Sperrwerk Massivbau</u>
- Stahlbetonbrücke Massivbau
- Technikgebäude Massivbau
- Spundwandbauwerke/Flügelwände Stahlwasserbau/Spezialtiefbau
- Hochwasserschutztore Stahlwasserbau
- (Spundwandkasten/Baugrube Spezialtiefbau)

Die vorliegende Statik befasst sich ausschließlich mit der den Hochwasserschutztoren des Stahlwasserbaus. Im Rahmen der statischen Berechnungen der Entwurfsplanung wird die Tragfähigkeit der Hochwasserschutztore, sowie des zugehörigen Rahmentragwerks nachgewiesen. Die Lagesicherheit der Hochwasserschutztore wird ebenfalls nachgewiesen. Abschließend werden die vorhandenen Massen zusammengestellt und die Berechnung der Hubkraft der notwendigen Hubzylinder dargestellt.



2.2 Bauteile

Innerhalb des folgenden Dokumentes werden die Hochwasserschutztore und die zu deren Aufhängung notwendigen Rahmentragwerke getrennt betrachtet. Die Betrachtung der Tore findet sich in Kapitel 5, das Rahmentragwerk folgt in Kapitel 6.



2.3 Verwendete Unterlagen

- [1] INGE Ramboll/IKD, Hochwasserschutz Boizenburg Sude Sperrwerk Design Basis Revision 0,
 Bericht Nr. HWSB_SP_LP4_BER_SPERRW_6002_Design Basis-Stahlwasserbau_Rev0 Stand 10.2021
- [2] **DIN EN 1993-1-1,** 12.10, Eurocode 3: Bemessung und Konstruktion von Stahlbauten, Teil 1-1: Allgemeine Bemessungsregeln und Regeln für den Hochbau
- [3] **DIN EN 1993-1-1/A1,** 07.14, Eurocode 3: Bemessung und Konstruktion von Stahlbauten, Teil 1-1: Allgemeine Bemessungsregeln und Regeln für den Hochbau; Änderung A1
- [4] **DIN EN 1993-1-1/NA,** 12.18, Nationaler Anhang National festgelegte Parameter Eurocode 3: Bemessungs und Konstruktion von Stahlbauten Teil 1-1: Allgemeine Bemessungsregeln und Regeln für den Hochbau
- [5] **DIN EN 1990,** 12.10, Eurocode 0: Grundlagen der Tragwerksplanung
- [6] **DIN EN 1990/NA,** 12.10, Nationaler Anhang National festgelegte Parameter Eurocode 0: Grundlagen der Tragwerksplanung
- [7] **DIN EN 1990/NA/A1,** 08.12, Nationaler Anhang National festgelegte Parameter Eurocode 0: Grundlagen der Tragwerksplanung; Änderung A1
- [8] **DIN EN 1991-1-7,** 12.10, Eurocode 1: Einwirkungen auf Tragwerke Teil 1-7: Allgemeine Einwirkungen Außergewähnliche Einwirkungen
- [9] **DIN 19704-1,** 11.14, Stahlwasserbauten Teil 1: Berechnungsgrundlagen
- [10] **DIN 19704-2,** 11.14, Stahlwasserbauten Teil 2: Bauliche Durchbildung und Herstellung
- [11] **DIN 19704 als fachspezifische Norm zu DIN EN 1993**, Kapitel 5 Stahlwasserbau neue Entwicklungen, in: Stahlbau Kalender 2015: Eurocode 3 Grundnorm, Leichtbau. Wiley-VCH Verlag GmbH, 2015



2.4 Verwendete Software

Programm	Version	Hersteller	Verwendung
VCMaster	2020.01	Veit Christoph GmbH	Erstellung des Dokuments
RFEM	5.26	Dlubal	Berechnung und Bemessung - Stahlbau

2.5 Baustoffe

Baustahl S355



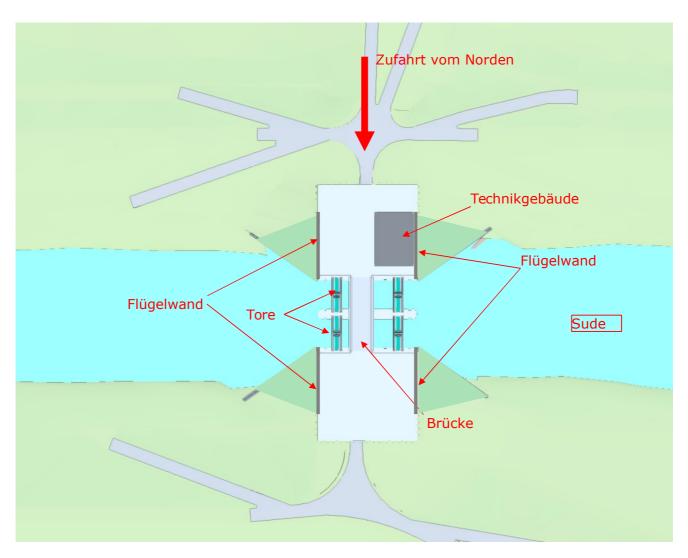
3 Übersichtsskizzen

Alle grafischen Darstellungen in diesem Dokument sind - wenn nicht anders angegeben - ohne Maßstab!

3.1 Übersicht - Bestand



3.2 Übersichtslageplan - Sperrwerk





4 Wasserstände

Hier werden die Angaben zu den angesetzten Wasserständen gem. der Design Basis [1] aufgeführt.

Tabelle 3-2: Bemessungswasserstände – Sperrwerk - Flussrichtung

Bemessungssituation	Elbewasserst	and	Sudewasserstand
	[m NHN]		[m NHN]
BS-P	BHW-EZ	+11,50	+8,50
BS-T	BHW-EZ + Eislast	+11,50	+8,50
D3-1	Sude HW - ∆h=2m	+7,81	+9,81
BS-A	bordvoll + Eis	+12,50	+8,50
D3-A	BHW-EZ + außerge- wöhnliche Last	+11,50	+8,50

5 Hochwasserschutztore

Die Hochwasserschutztore werden als Faltwerke ausgebildet. Sie werden mittels des Finite Elemente Programs RFEM nachgewiesen. Innerhalb der Entwurfsstatik erfolgt der Nachweis der Tragfähigkeit über den Spannungsnachweis entsprechend der aus [9] anzusetzenden Lastfälle und Bemessungssituationen. Die Lastfälle und Lastkombinationen sind folgend zusammengefasst.

5.1 Übersicht der Lastfälle und Lastkombinationen



Tabelle 3 - Lastfallübersicht auf Hochwasserschutztore

Lastfall	Lastursprung	Lastbeschrei- bung	Teilsicher- heitsbeiwert	Lastansatz
LF 1	Eigenlasten	Eigengewicht + Korrosionsschutz + Verschmut- zung	1,35	G+ 10%
LF 2	Hydrostatische	ВНЖ	1,35/1,25/1,10	$\Delta h = 3m$, +11,50 m Inkl. Wasserlast
LF 3	Einwirkungen	Bordvoll	1,25/1,10	$\Delta h = 4m$, $+12,50$ Inkl. Wasserlast
LF 4	Eis	Eisauflast	1,5/1,35/1,10	
LF 5	Eis	Eisdruck	1,35/1,10	150 kN/m ²
LF 6	Temperatur	Ungleichmäßige Temperaturände- rung	1,35/1,10	30 K
M 2 – LF 8	Störfall	Einwirkung An- trieb	1,35	390 kN
LF 13	Hydrostatische Einwirkung	Ungünstigster Wasserstand Tor ziehen	1,0	$\Delta h = -2m$, Sude Wasser- stand +7,81 m

Tabelle 5 – Übersicht der Lastkombinationen zum Nachweis der Tragfähigkeit

Lastkombination	Kombinierte Lastfälle	Bemessungsitu- ation	Beschreibung
LK 1	1,35*LF1+1,35*LF2+1,5*LF4	BS-P	BHW
LK 2	1,35*LF1+1,25*LF3+1,35*(LF4+LF5+LF6)	BS-T	Eisdruck, Bordvoll
M2 - LK 4	1,35*LF1+1,1*(LF2+LF4+LF5+LF6)+1,35*LF7	BS-A	BHW, Störfall

Neben der Tragfähigkeit des Tores müssen wird weiterhin die Lagesicherheit nachgewiesen.

Tabelle 5 - Übersicht der Lastkombinationen zum Nachweis der Lagesicherheit

Lastkombination	Kombinierte Lastfälle	Bemessungsitua- tion	Beschreibung	
LK 6	1,1*LF1+1,35*LF2	BS-P	BHW dstb	

Die Dichtheit der Aufstandsdichtung wird über einen notwendigen Schließdruck von 5 kN/m2 nachgewiesen. Der Nachweis erfolgt nach der folgenden Lastfallkombination.



Tabelle 6 - Lastkombination zur Ermittlung des Schließdrucks

Lastkombination	Kombinierte Lastfälle	Bemessungsitua- tion	Beschreibung
LK 9	LF1+LF2+LF5+LF6	BS-P	BHW

5.2 Ausgabe FE Berechnung

Wie in der Design Basis [1] erläutert wird die LK 4 aufgrund der veränderten Lagerbedingungen in einem zustätzlichen Modell M2 behandelt. Da sich lediglich die Lagerungsbedingungen, sowie die im Lastfall 8 aufgebrachten Lasten unterscheiden, werden nur beim Basismodell allgemeine Informationen zum Modell ausgegeben.





Ramboll GmbH

Stadtdeich 7, 20097 HAMBURG

Tel: 040/302020-185 - Fax: 040/302020-199

1/40 Blatt: **MODELL**

Projekt:

Modell: Faltwerk_Hubtore_LP3

Datum: 20.10.2021

■ MODELL-BASISANGABEN

Faltwerk_Hubtore_LP3 Allgemein ModelIname Faltwern I Budden - 3D SD Nach oben Nach Norm: EN 1990 Nationaler Anhang: DIN - Deutschland Modelltyp Positive Richtung der globalen Z-Achse Klassifizierung der Lastfälle und Kombinationen

FF-NETZ-FINSTELLUNGEN

FL-NL12-LINGTELLONGEN							
	Allgemein	Angestrebte Länge der Finiten Elemente	FE	:	0.500 m		
		Maximaler Abstand zwischen Knoten und Linie um in die Linie zu integrieren	з	:	0.001 m		
		Maximale Anzahl der FE-Netz-Knoten (in Tausenden)		:	500		
	Stäbe	Anzahl Teilungen von Stäben mit Seil,		:	10		
		Bettung, Voute oder plastischer Charakteristik					
		bzw. Durchschlagproblem intern teilen					
		☐ Teilung auch für gerade Stäbe,		:	Angestrebte Länge LFE der Finiten Elemente		
		die nicht in Flächen integriert sind, verwenden mit					
		Mindestanzahl der Stabteilungen:		:	2		
		☑ Teilung der Stäbe durch den Knoten, der auf den Stäten	en liegt				

: 1.800 : 0.50 Maximales Verhältnis der FE-Viereck-Diagonalen Δ_{D} Maximale Neigung von zwei Finiten Elementen aus der Ebene Form der Finiten Elemente:

Drei- und Vierecke
☑ Gleiche Quadrate generieren, wo
möglich



■ 1.1 KNOTEN

Knoten		Bezugs-	Koordinaten-	Knotenkoordinaten			
Nr.	Knotentyp	Knoten	System	X [m] ,	Y [m]	Z [m]	Kommentar
1	Standard	-	Kartesisch	0.015	-0.290	0.000	
2	Standard		Kartesisch	0.015	-0.290	0.100	
3	Standard	-	Kartesisch	0.015	0.290	0.587	
4	Standard		Kartesisch	0.015	0.290 0.290	1.704	
5	Standard	-	Kartesisch	0.015	-0.290	2.190	
6	Standard	-	Kartesisch	0.015	-0.290 -0.290	3.307	
7	Standard	-	Kartesisch	0.015	0.290 0.290	3.794	
8	Standard	-	Kartesisch	0.015	0.290	4.911	
9	Standard	-	Kartesisch	0.015	-0.290 -0.290	5.398	
10	Standard	-	Kartesisch	0.015	-0.290	6.515	
11	Standard	-	Kartesisch	0.015	0.290	7.001	
12	Standard	-	Kartesisch	0.015	0.290	7.100	
13	Standard	-	Kartesisch	0.015	-0.290	7.100	
14	Standard	-	Kartesisch	0.015	-0.290 -0.290	7.000	
15	Standard	-	Kartesisch	6.985	-0.290	0.000	
16	Standard	-	Kartesisch	6.985	-0.290	0.100	
17	Standard	-	Kartesisch	6.985	0.290	0.587	
18	Standard		Kartesisch	6.985	0.290	1.704	
19	Standard	-	Kartesisch	6.985	-0.290	2.190	
20	Standard		Kartesisch	6.985	-0.290	3.307	
21	Standard	-	Kartesisch	6.985	0.290	3.794	
22	Standard	-	Kartesisch	6.985	0.290	4.911	
23	Standard	-	Kartesisch	6.985	-0.290	5.398	
24	Standard		Kartesisch	6.985	-0.290	6.515	
25	Standard	-	Kartesisch	6.985	0.290 0.290	7.001	
26	Standard	-	Kartesisch	6.985	0.290	7.100	
27	Standard	-	Kartesisch	6.985	-0.290	7.100	
28	Standard	-	Kartesisch	6.985	-0.290	7.000	
87	Standard	-	Kartesisch	-0.142	0.307	0.000	
88	Standard	-	Kartesisch	0.015	0.307	0.000	
89	Standard	-	Kartesisch	0.015	-0.307	0.000	
90	Standard	-	Kartesisch	-0.142	-0.307	0.000	
91	Standard	-	Kartesisch	-0.142	0.307	7.100	
92	Standard	-	Kartesisch	0.015	0.307	7.100	
93	Standard	-	Kartesisch	0.015	-0.307	7.100	
94	Standard	-	Kartesisch	-0.142	-0.307	7.100	
95	Standard	-	Kartesisch	7.142	0.307	7.100	
96	Standard	-	Kartesisch	6.985	0.307	7.100	
97	Standard	-	Kartesisch	6.985	-0.307	7.100	
98	Standard	-	Kartesisch	7.142	-0.307	7.100	
99	Standard	-	Kartesisch	7.142	0.307	0.000	
100	Standard	-	Kartesisch	6.985	0.307	0.000	
101	Standard	-	Kartesisch	6.985	-0.307	0.000	
102	Standard	-	Kartesisch	7.142	-0.307	0.000	
103	Standard	-	Kartesisch	6.985	0.000	0.343	
104	Standard	-	Kartesisch	0.015	0.000	0.343	

1.2 LINIEN

Linie			Linienlänge		
Nr.	Linientyp	Knoten Nr.	L [m]		Kommentar
1	Polylinie	15,16	0.100	Z	
2	Polylinie	100,88	6.970	X	
3	Polylinie	15,1	6.970	X	
4	Polylinie	16,2	6.970	Χ	
5	Polylinie	17,3	6.970	X	

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





12 LINIEN

ie			Linienlänge		
۸r.	Linientyp	Knoten Nr.	L [m]		Kommentar
6	Polylinie	18,4	6.970	Х	
7	Polylinie	19.5	6.970	X	
8	Polylinie	20,6 21,7	6.970	X X X X X X X	
8 9	Polylinie	21.7	6.970	x	
10	Polylinie	22,8	6.970	x	
11	Polylinie	23,9	6.970	X	
12	Polylinie	24,10	6.970	Ŷ	
13	Polylinie	25,11	6.970	x	
14	Polylinie	26,12	6.970	x	
15	Polylinie	27,13	6.970	X	
16	Polylinie	14.28	6.970	x	
17	Polylinie	14,28 100,103	0.461	YZ	
18	Polylinie	88,104	0.461	YZ	
19	Polylinie	103,104	6.970	X	
20	Polylinie	27,97	0.017	X	
22	Polylinie	15,101	0.017	Υ	
24	Polylinie	1,89	0.017	Y	
25	Polylinie	25.26	0.099	Z	
26	Polylinie	13,93	0.017	Z Y	
26 27	Polylinie	27,28	0.100	Z	
28	Polylinie	1,2	0.100	Z Z	
38	Polylinie	11,12	0.099	Z	
40	Polylinie	13,14	0.100	Ž	
41	Polylinie	4,5	0.757	YZ	
42	Polylinie	12,13	0.580	Y	
43	Polylinie	18,19	0.757	YZ	
14	Polylinie	26.27	0.580	Y	
48	Polylinie	26,27 16,103	0.379	YZ	
49	Polylinie	20.21	0.757	YZ	
51	Polylinie	22 23	0.757	YZ	
53	Polylinie	22,23 24,25	0.757	YZ	
33	Polylinie	2,104	0.379	YZ	
64	Polylinie	6,7	0.757	YZ	
66	Polylinie	8.9	0.757	Y7	
68	Polylinie	8,9 10,11	0.757	YZ YZ	
18	Polylinie	17,18	1.117	7	
21	Polylinie	19,20	1.117	Z Z	
24	Polylinie	21,22	1.117	Z	
27	Polylinie	23,24	1.117	Ž	
30	Polylinie	9,10	1.117	Z	
33	Polylinie	7,8	1.117	Z	
36	Polylinie	5,6	1.117	Z	
39	Polylinie	3,4	1.117	Z	
40	Polylinie	87,88	0.157	Z Z X Y	
41	Polylinie	88,1	0.597	Y	
42	Polylinie	89,90	0.157		
43	Polylinie	91,92	0.157	X X Z Z Y	
44	Polylinie	87,91	7.100	Z	
45	Polylinie	88 92	7,100	Z	
46	Polylinie	92,12	0.017	Υ	
47	Polylinie	89,93	7.100	Z	
48	Polylinie	93,94	0.157	Z X Z	
49	Polylinie	90,94	7.100	Z	
50	Polylinie	95,96	0.157	X	
51	Polylinie	96,26	0.017	Υ	
52	Polylinie	97,98	0.157	X	
53	Polylinie	99,100	0.157	X	
54	Polylinie	95,99	7.100	Z	
55	Polylinie	96,100	7.100	X X Z Z Y	
56	Polylinie	100,15	0.597	Ÿ	
57	Polylinie	97,101	7.100	Z	
58	Polylinie	101,102	0.157	X	
59	Polylinie	98,102	7.100	Z X Z YZ	
60	Polylinie	103,17	0.379	YZ	
61	Polylinie	104,3	0.379	ΥZ	

■ 1.3 MATERIALIEN

11011	,, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	-' '									
Mat.	Modul	Modul	Querdehnzah	Spez. Gewicht	Wärmedehnz.	TeilsichBeiwert	Material-				
Nr.	E [kN/cm ²]	G [kN/cm ²]	v [-]	γ [kN/m³]	α [1/°C]	γм [-]	Mode ll				
1	1 Baustahl S 355 EN 1993-1-1:2005-05										
	21000.00	8076.92	0.300	78.50	1.20E-05	1.00	Isotrop linear elastisch				

■ 1.4 FLÄCHEN

Fläche	Flächentyp			Mat.	Dicke		Fläche	Gewicht
Nr.	Geometrie	Steifigkeit	Begrenzungslinien Nr.	Nr.	Тур	d [mm]	A [m ²]	G [kg]
1	Eben	Standard	1,3,28,4	1	Konstant	20.0	0.697	109.43
3	Eben	Standard	6,118,5,139	1	Konstant	20.0	7.785	1222.32
4	Eben	Standard	7,43,6,41	1	Konstant	20.0	5.277	828.53
5	Eben	Standard	8,121,7,136	1	Konstant	20.0	7.785	1222.32
6	Eben	Standard	9,49,8,64	1	Konstant	20.0	5.277	828.53
7	Eben	Standard	10,124,9,133	1	Konstant	20.0	7.785	1222.32
8	Eben	Standard	12,127,11,130	1	Konstant	20.0	7.785	1222.32
9	Eben	Standard	13,53,12,68	1	Konstant	20.0	5.277	828.53
10	Eben	Standard	14,25,13,38	1	Konstant	20.0	0.687	107.91
11	Eben	Standard	15,44,14,42	1	Konstant	30.0	4.043	952.03
12	Eben	Standard	40,16,27,15	1	Konstant	20.0	0.697	109.43
13	Eben	Standard	145,143,144,140	1	Konstant	26.0	1.113	227.10

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





Ramboll GmbH

Stadtdeich 7, 20097 HAMBURG
Tel: 040/302020-185 - Fax: 040/302020-199

Blatt: 1

MODELL

Projekt:

Modell: Faltwerk_Hubtore_LP3

Datum: 20.10.2021

Fläche	Flächentyp			Mat.	Dicke		Fläche	Gewicht
Nr.	Geometrie	Steifigkeit	Begrenzungslinien Nr.	Nr.	Тур	d [mm]	A [m ²]	G [kg]
14	Eben	Standard	147,26,42,146,145, 141,24	1	Konstant	13.5	4.359	461.99
15	Eben	Standard	142,147-149	1	Konstant	26.0	1.113	227.10
16	Eben	Standard	155,153,154,150	1	Konstant	26.0	1.113	227.10
17	Eben	Standard	20,44,151,155,156,22, 157	1	Konstant	13.5	4.359	461.99
18	Eben	Standard	152,157-159	1	Konstant	26.0	1.113	227.10
19	Eben	Standard	10,66,11,51	1	Konstant	20.0	5.277	828.53
20	Eben	Standard	156,3,141,2	1	Konstant	20.0	4.161	653.29
21	Eben	Standard	17,19,18,2	1	Konstant	20.0	3.210	504.01
22	Eben	Standard	160,19,161,5	1	Konstant	20.0	2.639	414.26
23	Eben	Standard	63,19,48,4	1	Konstant	20.0	2.639	414.26

■ 1.4.1 FLÄCHEN - EXZENTRIZITÄTEN

Fläche	Exzentrizität	
Nr.	e _z [mm]	Kommentar
20	-10.0	

■ 1.4.2 FLÄCHEN - INTEGRIERTE OBJEKTE

ſ	Fläche		Integrierte Objekte Nr.		
	Nr.	Knoten	Linien	Öffnungen	Kommentar
	14		18,28,38,40,41,63,64,66,68,130,133, 136,139,161		
	17		1,17,25,27,43,48,49,51,53,118,121, 124,127,160		

■ 1.8 LINIENLAGER

Lager		Bezugs-	Drehung	Wand	Feste Stützung bzw. Einspannung					
Nr.	Linien Nr.	system	β [°]	in Z	u _X	u _Y	u_Z	φх	φγ	_I φz
1	140-142,153,156,158	Global					Ausfall			

■ 1.8.3 LINIENLAGER - AUSFÄLLE

Lager		Aust	fall des Lagers bei [kN		
Nr.	Linien Nr.	u _{X'}	u _Y	Kommentar	
1	140-142,153,156,158	-	-	Ausfall falls +P	

♦ 1.9 FLÄCHENLAGER

1.01		-1 \					
Bettung		Federkonstanten	Stützu	ıng bzw. Feder [k	Schubfeder [kN/m]		
Nr.	Flächen Nr.	RF-SOILIN	u _x	u _y	u _z	V xz	V yz
1	18	-	100000.000		1000000.000		
2	13,15,16	-	100000.000		1000000.000		
3	20	-			⊠		

1.0.1	I D CHEILD	JEIN MOOI MEE				
Bettung	Ausfall des Lagers bei		Fließen ab Kontaktspannung	Reibungszahl		
Nr.	Flächen Nr.	σ_z	σ _{z'} [N/mm²]	μ z [-]		
1	18	Negativ				
2	13,15,16	Negativ				
3	20	Negativ				

■ 1.13 QUERSCHNITTE

Quers.	Mater.	I _⊤ [cm ⁴]	l _y [cm⁴]	I _z [cm ⁴]	Hauptachsen	Drehung	Gesamtabme	ssungen [mm]
Nr.	Nr.	A [cm ²]	A _y [cm ²]	A _z [cm ²]	α [°]	α' [°]	Breite b	Höhe h
1	UU 156.7.	/156.7/13.5/26/26/64	0/27					
	1	216.52	99739.25	3744.12	0.00	0.00	156.8	640.0
		160.89	25.72	78.20				

■ 1.15/1 STABEXZENTRIZITÄTEN - ABSOLUT

Exz.	Bezugs-	Stabanfang - Exzentrizität [mm]			Staber	nd - Exzentrizitä	Stabendgelenklage		
Nr.	system	e _{i,X}	e _{i,Y}	$e_{i,Z}$	$\mathbf{e}_{j,X}$	$e_{j,Y}$	$e_{j,Z}$	Stabanfang	Stabende
1	Global	-48.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	am Stab	am Stab
2	Global	0.0	-48.0	0.0	0.0	0.0	0.0	am Stab	am Stab
3	Global	-48.0	0.0	0.0	-48.0	0.0	0.0	am Stab	am Stab
4	Global	48.0	0.0	0.0	48.0	0.0	0.0	am Stab	am Stab

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM











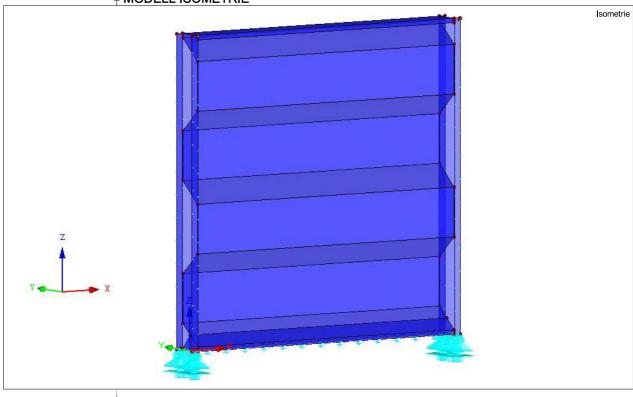
■ 1.15/2 STABEXZENTRIZITÄTEN - RELATIV

Exz.	Querschnit	tsanordnung	Quervers	atz vom Quersch	Axial. Versatz vom anliegenden			
Nr.	y-Achse	z-Achse	Objekttyp _I	Objekttyp Objekt Nr.		z-Achse	Stabanfang	Stabende
1	Mitte	Mitte	Kein	0	Mitte	Mitte		
2	Mitte	Mitte	Kein	0	Mitte	Mitte		
3	Mitte	Mitte	Kein	0	Mitte	Mitte		
4	Mitte	Mitte	Kein	0	Mitte	Mitte		

♦ 1.23 FE-NETZVERDICHTUNGEN

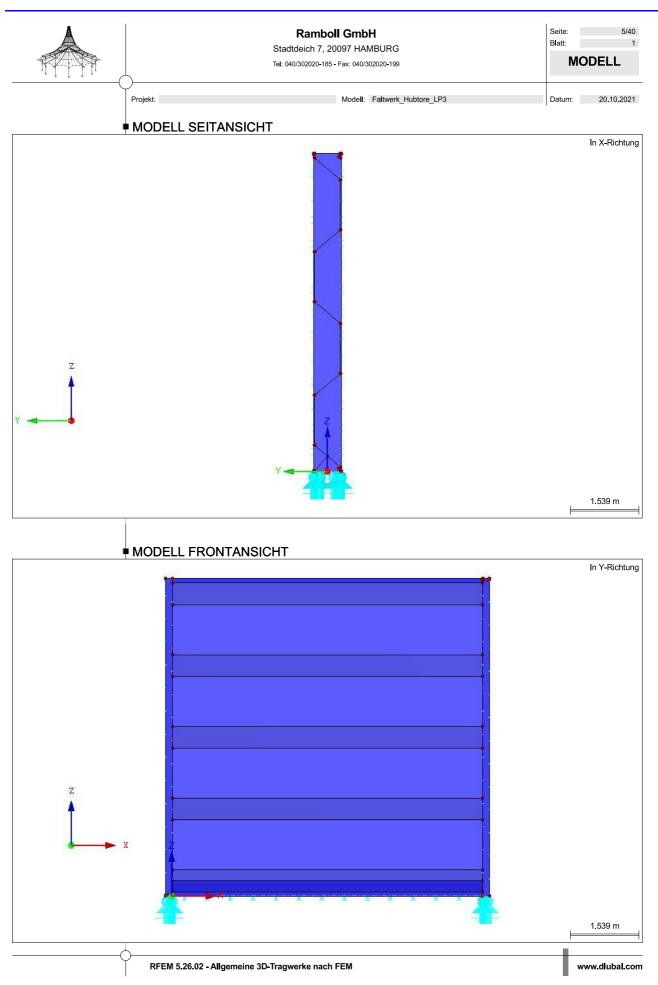
Verdicht.	FE-Netz Verdichtung	Knoten	Anzahl	Umkreis	Angestrebte	FE-Länge [m]	
Nr.	angewendet auf	Nr.	Teilungen	Radius [m]	Innen	Außen	Kommentar
1	Flächen	13-18		0.025			

■ MODELL ISOMETRIE

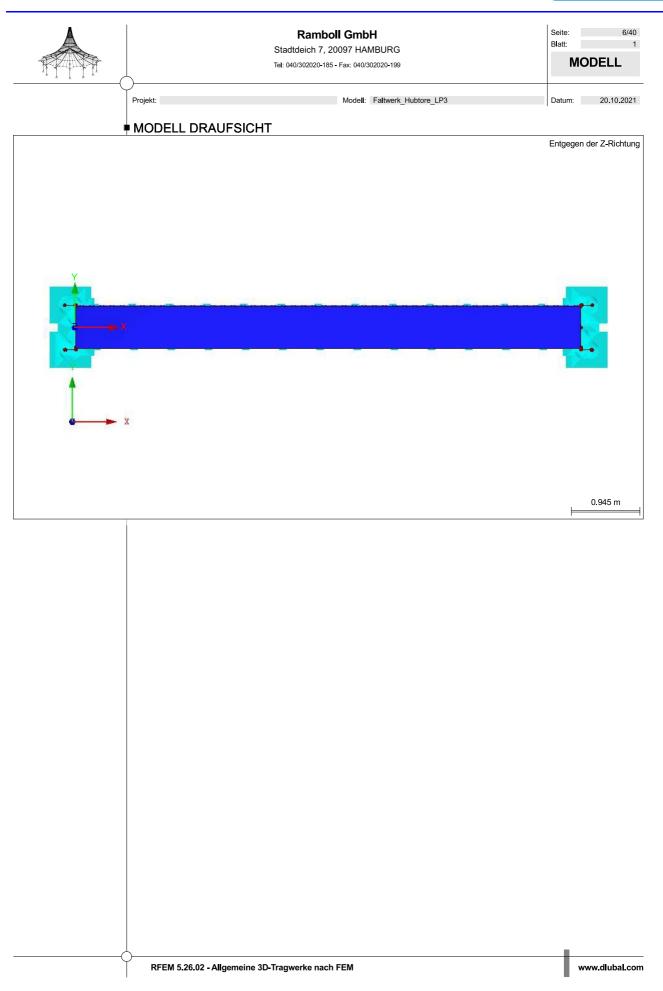


RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM













Last-	LF-Bezeichnung	EN 1990 DIN		Eigengewicht - Faktor in Richtung			
fall		Einwirkungskategorie	Aktiv	X	Y	z	
LF1	Eigenlasten	Ständig	⊠	0.000	0.000	-1.100	
LF2	Bemessungshochwasser	Andere					
LF3	Bordvoll	Andere					
LF4	Eisauflast	Andere					
LF5	Eisdruck	Andere					
LF6	Temperatur	Temperatur (ohne Brand)					
LF13	Hubkraft Sude 9,81 Elbe 7,81	Andere					
LF20	Gleichmäßige Temperaturänderung +35K	Temperatur (ohne Brand)					
LF21	Gleichmäßige Temperaturänderung -35K	Temperatur (ohne Brand)					
LF22	Ungleichmäßige Temperaturverteilung 30K	Temperatur (ohne Brand)					

■ 2.1.1 LASTFÄLLE - BERECHNUNGSPARAMETER

ast- all	LF-Bezeichnung		Berechnu	ingsparameter
.F1	Eigenlasten	Berechnungstheorie	: ●	Theorie I. Ordnung (linear)
		Berechnungsverfahren für das System der nichtlinearen algebraischen Gleichungen	: •	Newton-Raphson
		Steifigkeitsbeiwerte aktivieren für:	: ⊠	
	-	B		
LF2	Bemessungshochwasser	Berechnungstheorie Berechnungsverfahren für das System der nichtlinearen algebraischen Gleichungen	: ◎	Theorie I. Ordnung (linear) Newton-Raphson
		Steifigkeitsbeiwerte aktivieren für:	: ⊠	Querschnitte (Faktor für J, I _y , I _z , A, A _y , A _z)
			: ⊠	Stäbe (Faktor für GJ, El _y , El _z , EA, GA _y , GA _z)
LF3	Bordvoll	Berechnungstheorie Berechnungsverfahren für das System der nichtlinearen algebraischen Gleichungen	; ⊚	Theorie I. Ordnung (linear) Newton-Raphson
		Steifigkeitsbeiwerte aktivieren für:	: ⊠	Querschnitte (Faktor für J, I _y , I _z , A, A _y , A _z)
			: ⊠	Stäbe (Faktor für GJ, El _y , El _z , EA, GA _y , GA _z)
LF4	Eisauflast	Berechnungstheorie Berechnungsverfahren für das System der nichtlinearen	: • : •	Theorie I. Ordnung (linear) Newton-Raphson
		algebraischen Gleichungen		
		Steifigkeitsbeiwerte aktivieren für:	: ⊠	Querschnitte (Faktor für J, I _y , I _z , A, A _y , A _z)
			: ⊠	Stäbe (Faktor für GJ, El _v , El _z , EA, GA _v , GA _z)
LF5	Eisdruck	Berechnungstheorie	: •	Theorie I. Ordnung (linear)
-		Berechnungsverfahren für das System der nichtlinearen algebraischen Gleichungen	: ●	Newton-Raphson
		Steifigkeitsbeiwerte aktivieren für:	: ⊠	Querschnitte (Faktor für J, I _y , I _z , A, A _y , A _z)
			: ⊠	Stäbe (Faktor für GJ, El _y , El _z , EA, GA _y , GA _z)
LF6	Temperatur	Berechnungstheorie	: •	Theorie I. Ordnung (linear)
		Berechnungsverfahren für das System der nichtlinearen algebraischen Gleichungen	: ⊚	Newton-Raphson (
		Steifigkeitsbeiwerte aktivieren für:	: ⊠	Querschnitte (Faktor für J, I _y , I _z , A, A _y , A _z)
			: ⊠	Stäbe (Faktor für GJ, El _y , El _z , EA, GA _y , GA _z)
LF13	Hubkraft Sude 9,81 Elbe 7,81	Berechnungstheorie	: ●	Theorie I. Ordnung (linear)
		Berechnungsverfahren für das System der nichtlinearen algebraischen Gleichungen	: ●	Newton-Raphson
		Steifigkeitsbeiwerte aktivieren für:	: ⊠	Querschnitte (Faktor für J, I _y , I _z , A, A _y , A _z)
			: ⊠	Stäbe (Faktor für GJ, El _y , El _z , EA, GA _y , GA _z)
LF20	Gleichmäßige Temperaturänderung +35K	Berechnungstheorie	: ●	Theorie I. Ordnung (linear)
		Berechnungsverfahren für das System der nichtlinearen algebraischen Gleichungen	: ◎	Newton-Raphson
		Steifigkeitsbeiwerte aktivieren für:	: ⊠	Querschnitte (Faktor für J, I _y , I _z , A, A _y , A _z)
			: 🗵	Stäbe (Faktor für GJ, El _y , El _z , EA, GA _y , GA _z)
LF21	Gleichmäßige Temperaturänderung -35K	Berechnungstheorie	: ●	Theorie I. Ordnung (linear)
		Berechnungsverfahren für das System der nichtlinearen algebraischen Gleichungen	: ●	Newton-Raphson
		Steifigkeitsbeiwerte aktivieren für:	: ⊠	Querschnitte (Faktor für J, I _y , I _z , A, A _y , A _z)
			: ⊠	Stäbe (Faktor für GJ, El _y , El _z , EA, GA _y , GA _z)
LF22	Ungleichmäßige Temperaturverteilung 30K	Berechnungstheorie	; •	Theorie I. Ordnung (linear)
		Berechnungsverfahren für das System der nichtlinearen algebraischen Gleichungen	: ●	Newton-Raphson
		Steifigkeitsbeiwerte aktivieren für:	: ⊠	Querschnitte (Faktor für J, I _y , I _z , A, A _y , A _z)
		_	. 121	Stäbe (Faktor für GJ, El _y , El _z , EA, GA _y , GA _z)
		I	. ~	

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





■ 2.5 LASTKOMBINATIONEN

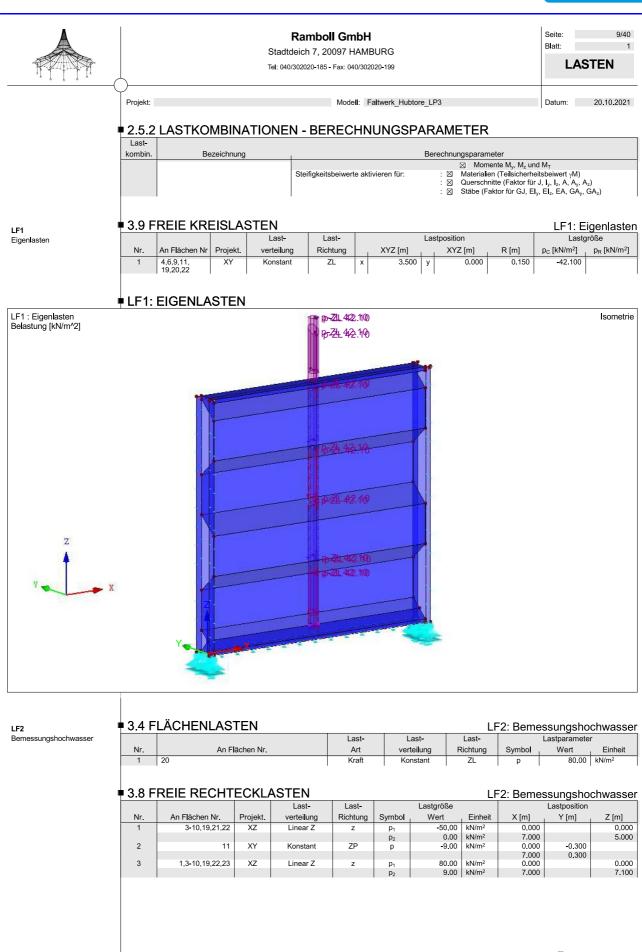
Last-		Lastkombination				
kombin.	BS	Bezeichnung	Nr.	Faktor	l	Lastfa ll
LK1		Ständige Bemessungsituation - BHW	1	1.35	LF1	Eigenlasten
			2	1.35	LF2	Bemessungshochwasser
			3	1.50	LF4	Eisauflast
LK2		Vorübergehende Bemessungssituation	1	1.35	LF1	Eigenlasten
			2	1.25		Bordvo ll
			3	1.35		Eisauflast
			4	1.35		Eisdruck
			5	1.35	LF6	Temperatur
LK6		Lagesicherheit BHW dstb	1	1.10	LF1	Eigenlasten
			2	1.35	LF2	Bemessungshochwasser
LK9		Dichtheit	1	1.00	LF1	Eigenlasten
			2	1.00	LF2	Bemessungshochwasser
			3	1.00	LF5	Eisdruck
			4	1.00	LF6	Temperatur
LK10		Temperatur	1	1.00	LF20	Gleichmäßige Temperaturänderung +35K
			2	1.00	LF22	Ungleichmäßige Temperaturverteilung 30K

■ 2.5.2 LASTKOMBINATIONEN - BERECHNUNGSPARAMETER

kombin.	Bezeichnung		Berechnu	ngsparameter
LK1	Ständige Bemessungsituation -	Berechnungstheorie	: ⊙	II. Ordnung (P-Delta)
	BHW	Berechnungsverfahren für das System der nichtlinearen algebraischen Gleichungen	: ●	Picard
		Optionen	: ⊠	Entlastende Wirkung von Zugkräften berücksichtigen Schnittgrößen auf das verformte System beziehen für: ☑ Normalkräfte N ☑ Querkräfte V _y und V _z ☑ Momente M _v , M _z und M _T
		Steifigkeitsbeiwerte aktivieren für:	: 🛭 : 🗷 : 🖂	Materialien (Teilsicherheitsbeiwert γ M) Querschnitte (Faktor für J, I _y , I _z , A, A _y , A _z) Stäbe (Faktor für GJ, EI _y , EI _z , EA, GA _y , GA _z)
LK2	Vorübergehende Bemessungssituation	Berechnungstheorie	: ●	II. Ordnung (P-Delta)
		Berechnungsverfahren für das System der nichtlinearen algebraischen Gleichungen	: ●	Picard
		Optionen	: ⊠	Entlastende Wirkung von Zugkräften berücksichtigen Schnittgrößen auf das verformte System beziehen für: ☑ Normalkräfte N ☑ Querkräfte V _y und V _z ☑ Momente M _v , M _y und M _T
		Steifigkeitsbeiwerte aktivieren für:	: 🛭 : 🗳 : 🗳	Materialien (Teilsicherheitsbeiwert γ M) Querschnitte (Faktor für J, I _y , I _z , A, A _y , A _z) Stäbe (Faktor für GJ, EI _y , EI _z , EA, GA _y , GA _z)
LK6	Lagesicherheit BHW dstb	Berechnungstheorie Berechnungsverfahren für das System der nichtlinearen algebraischen Gleichungen	: •	II. Ordnung (P-Delta) Picard
		Optionen	: ⊠	Entlastende Wirkung von Zugkräften berücksichtigen Schnittgrößen auf das verformte System beziehen für: ☑ Normalkräfte N ☑ Querkräfte V _y und V _z ☑ Momente M _v , M _v und M _T
		Steifigkeitsbeiwerte aktivieren für:	: 🛭 : 🗷 : 🗷	Materialien (Teilsicherheitsbeiwert γM) Querschnitte (Faktor für J, I_y , I_z , A, A _y , A _z) Stäbe (Faktor für GJ, EI _y , EI _z , EA, GA _y , GA _z)
LK9	Dichtheit	Berechnungstheorie Berechnungsverfahren für das System der nichtlinearen algebraischen Gleichungen	: 0	II. Ordnung (P-Delta) Picard
		Optionen	: ⊠	Entlastende Wirkung von Zugkräften berücksichtigen Schnittgrößen auf das verformte System beziehen für: ☑ Normalkräfte N ☑ Querkräfte V _y und V _z ☑ Momente M _v , M _v und M _T
		Steifigkeitsbeiwerte aktivieren für:	: 🗵 : 🗵	Materialien (Teilsicherheitsbeiwert γM) Querschnitte (Faktor für J, I _y , I _z , A, A _y , A _z) Stäbe (Faktor für GJ, EI _z , EA, GA _y , GA _z)
LK10	Temperatur	Berechnungstheorie Berechnungsverfahren für das System der nichtlinearen algebraischen Gleichungen Optionen	: © : ©	II. Ordnung (P-Delta) Picard Entlastende Wirkung von Zugkräften berücksichtigen Schnittgrößen auf das verformte System beziehen für: Normalkräfte N Querkräfte V, und V,

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM

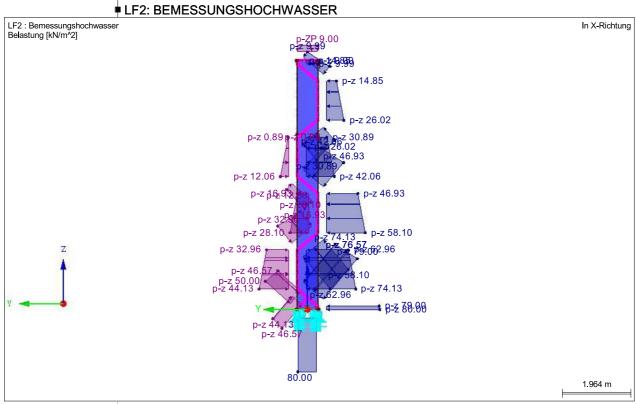




RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM







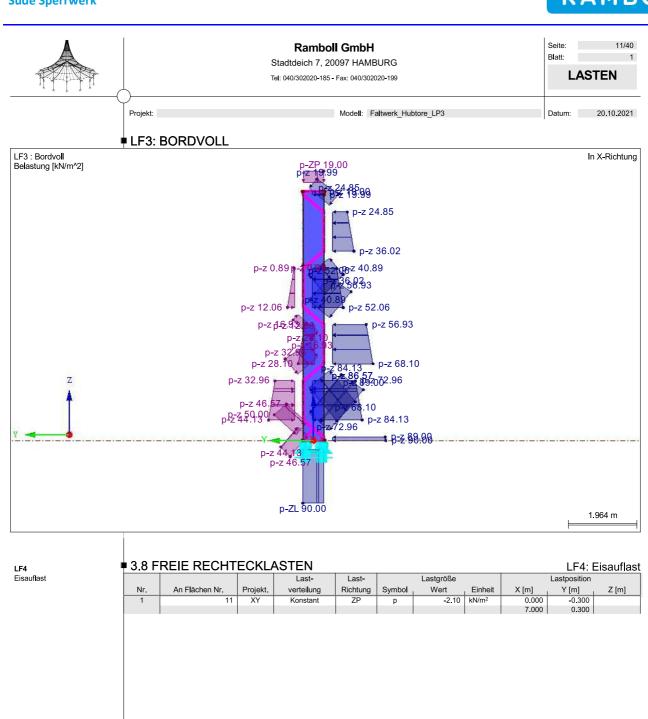
LF3 Bordvoll

3.8 FREIE	RECHTECKL	.ASTEN
-----------	-----------	--------

9.8 F	3.8 FREIE RECHTECKLASTEN LF3: Bordvoll													
			Last-	Last-	Lastgröße				Lastposition					
Nr.	An Flächen Nr.	Projekt.	verteilung	Richtung	Symbol	Wert	Einheit	X [m]	Y [m]	Z [m]				
1	3-10,19,21,22	XZ	Linear Z	z	p ₁	-50.00	kN/m ²	0.000		0.000				
					p ₂	0.00	kN/m ²	7.000		5.000				
2	11	XY	Konstant	ZP	р	-19.00	kN/m ²	0.000	-0.300					
								7.000	0.300					
3	1,3-10,19,22,23	XZ	Linear Z	z	p₁	90.00	kN/m ²	0.000		0.000				
					p ₂	19.00	kN/m ²	7.000		7.100				
4	20	XY	Konstant	ZL	р	90.00	kN/m ²	-10.000	10.000					
								10.000	-10.000					

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM

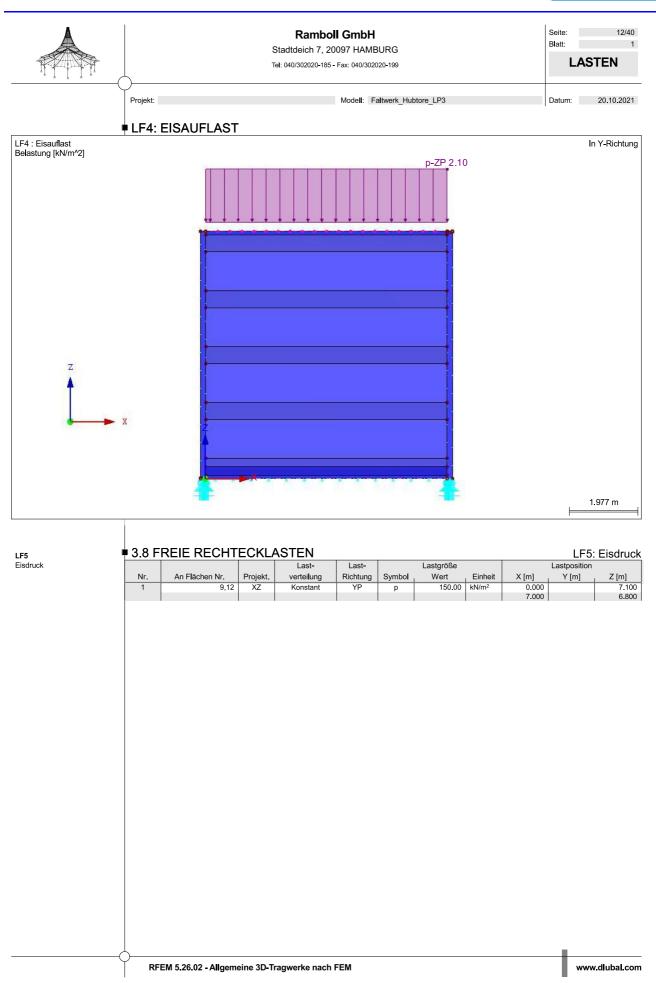




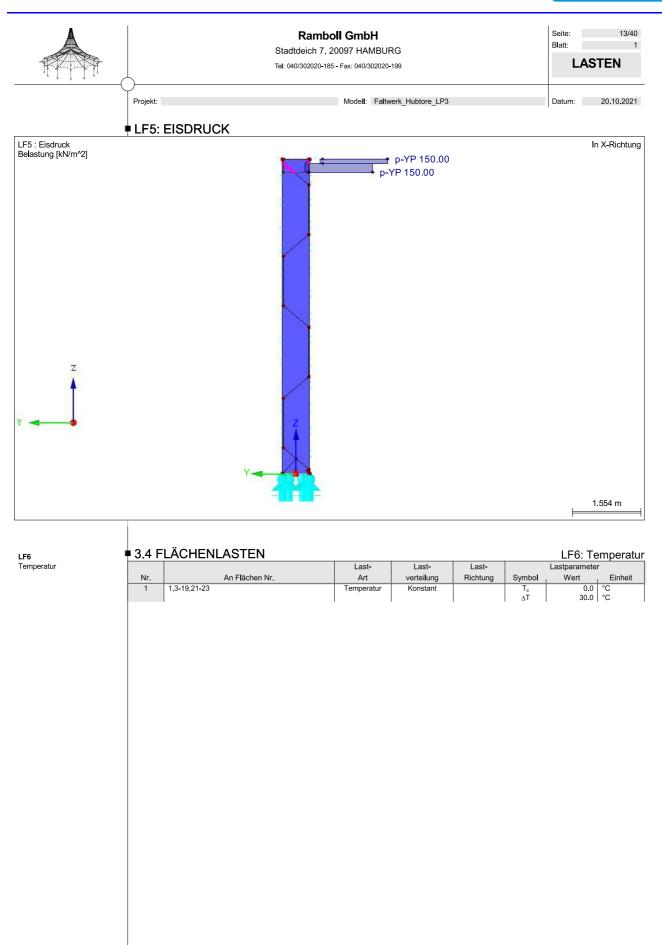
HWSB_SP_PFU_STA_SPER Sperrwerk - Stahlwasserbau

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





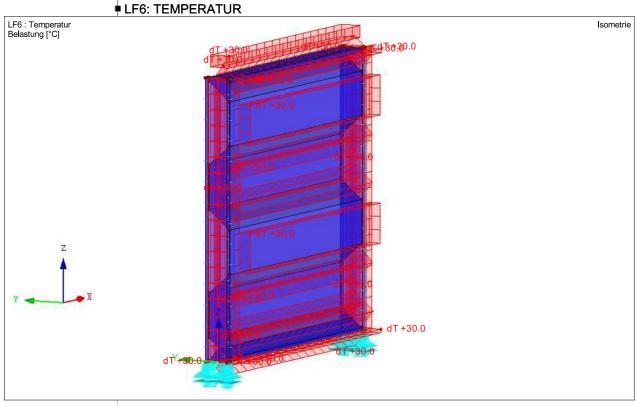




RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM







LF10Tor hochziehen

3.8 FREIE RECHTECKLASTEN

LF10: Tor hochziehen

			Last-	Last-	Lastgröße			Lastposition			
Nr.	An Flächen Nr.	Projekt.	verteilung	Richtung	Symbol	Wert	Einheit	X [m] ,	Y [m]	Z [m]	
1	1,3-10,19,22,23	XZ	Linear Z	z	p ₁	63.10	kN/m ²	0.000		0.000	
					p ₂	0.00	kN/m ²	7.000		6.310	
3	3-10,19,21,22	XZ	Linear Z	z	p ₁	-43.10	kN/m ²	0.000		0.000	
					p ₂	0.00	kN/m ²	7.000		4.310	
4	20	XY	Konstant	ZL	р	43.10	kN/m ²	-10.000	10.000		
								10.000	-10.000		

LF11Tor ziehen Elbe Hochwasser

■ 3.8 FREIE RECHTECKLASTEN

LF11: Tor ziehen Elbe Hochwasser

	osition [m]	
Nr. An Flächen Nr. Projekt. verteilung Richtung Symbol Wert Einheit X [m]	[m]	
	F111	Z [m]
1 3-10,19,21,22 XZ Linear Z z p ₁ -63.10 kN/m ² 0.000		0.000
p ₂ 0.00 kN/m ² 7.000		6.310
2 11 XY Konstant ZP p -12.10 kN/m ² 0.000	-0.300	
7.000	0.300	
3 1,3-10,19,22,23 XZ Linear Z z p ₁ 83.10 kN/m ² 0.000		0.000
$\left \begin{array}{c cccccccccccccccccccccccccccccccccc$		7.100
4 20 XY Konstant ZL p 83.10 kN/m ² -10.000	10.000	
10.000	10.000	

LF12 Hubkraft Elbe Hochwasser deltah=2m

sser J.

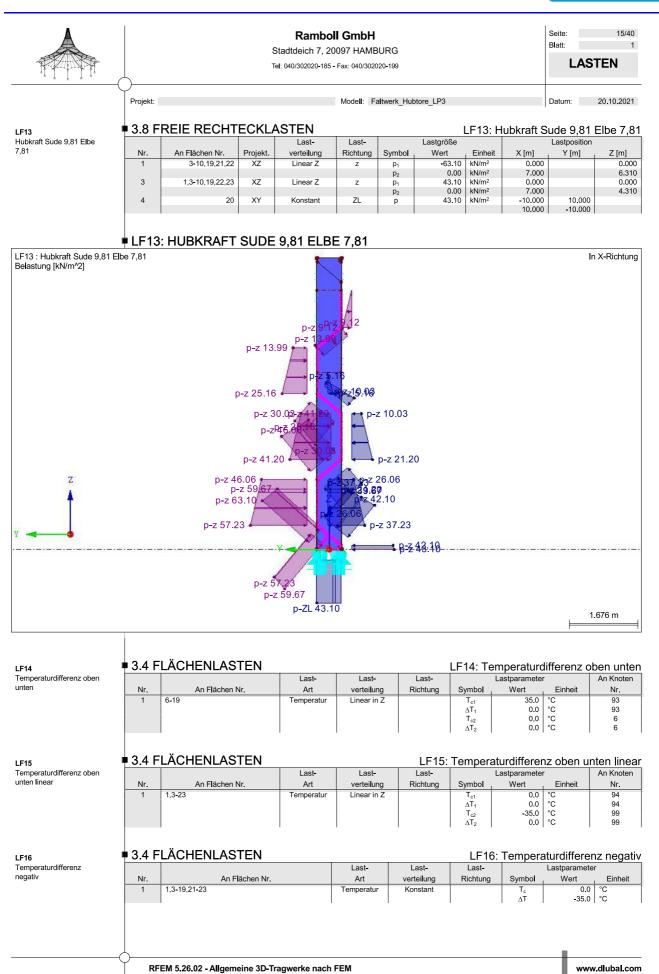
■ 3.8 FREIE RECHTECKLASTEN

LF12: Hubkraft Elbe Hochwasser deltah=2m

				Last-	Last-	Lastgröße			Lastposition		
	Nr.	An Flächen Nr.	Projekt.	verteilung	Richtung	Symbol	Wert	Einheit	X [m]	Y [m]	Z [m]
ı	1	3-10,19,21,22	XZ	Linear Z	z	p ₁	-63.10	kN/m ²	0.000		0.000
						p ₂	0.00	kN/m ²	7.000		6.310
ĺ	2	11	XY	Konstant	ZP	р	-2.10	kN/m ²	0.000	-0.300	
j									7.000	0.300	
	3	1,3-10,19,22,23	XZ	Linear Z	z	p ₁	73.10	kN/m ²	0.000		0.000
						p ₂	2.10	kN/m ²	7.000		7.100
ĺ	4	20	XY	Konstant	ZL	р	73.10	kN/m ²	-10.000	10.000	
									10.000	-10.000	

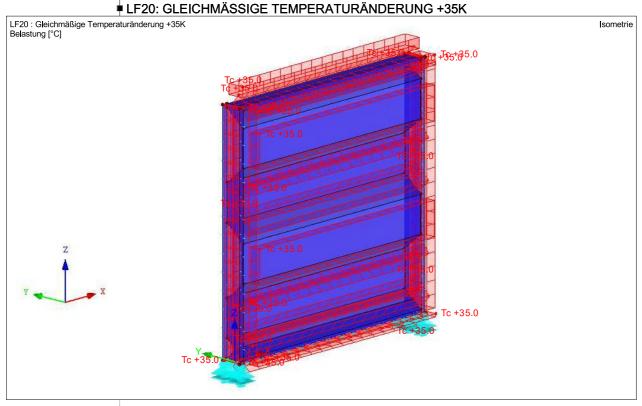
RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM











LF21Gleichmäßige
Temperaturänderung -35K

• 3.4 FLÄCHENLASTEN LF21:

LF21: Gleichmäßige Temperaturänderung -35K

		Last-	Last-	Last-	Lastparameter		r
Nr.	An Flächen Nr.	Art	verteilung	Richtung	Symbol	Wert	Einheit
1	1,3-19,21-23	Temperatur	Konstant		T _c	-35.0	°C
					ΔΤ	0.0	°C

LF22 Ungleichmäßige Temperaturverteilung 30K

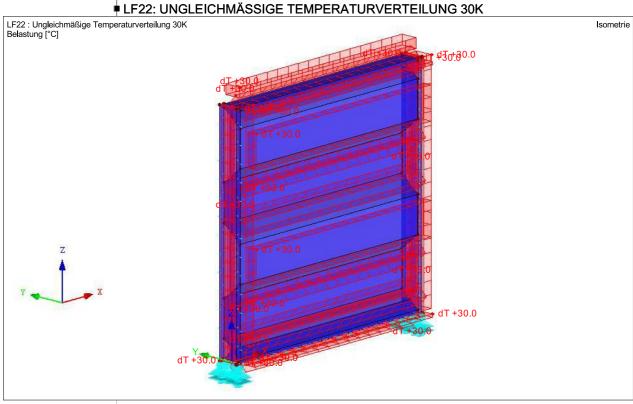
•	₱ 3.4 FLÄCHENLASTEN		LF22: Ungleichmäßige Temperaturverteilung					
			Last-	Last-	Last-	Lastparameter		

		Last-	Last-	Last-		Lastparamete	r
Nr.	An Flächen Nr.	Art	verteilung	Richtung	Symbol	Wert	Einheit
1	1,3-19,21-23	Temperatur	Konstant		T _c	0.0	°C
				İ	ΔT	30.0	°C

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM







RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





■ 4.0 ERGEBNISSE - ZUSAMMENFASSUNG

	Bezeichnung	Wert	Einheit	Kommentar
stfall LF1 - Eigenlasten	·			
Summe Belast	ung in Richtung X	0.00	kN	
Summe Lager	kräfte in X	0.00	kN	
Summe Belast	ung in Richtung Y	0.00	kN	
Summe Lager		0.00	kN	
Summe Belast	ung in Richtung Z	-169.74	kN	
Summe Lager	kräfte in Z	-169.74	kN	Abweichung -0.00%
Resultierende	der Reaktionen um X	-0.035	kNm	Im Schwerpunkt des Modells (X:3.500, Y:0.004, Z:3.531 m)
Resultierende	der Reaktionen um Y	0.000	kNm	Im Schwerpunkt des Modells
Resultierende	der Reaktionen um Z	0.000	kNm	Im Schwerpunkt des Modells
Max. Verschie	bung in X	-0.0	mm	FE-Netzknoten Nr. 13167 (X: -0.116, Y: -0.307, Z: 5.125 m)
Max. Verschie	bung in Y	0.5	mm	FE-Netzknoten Nr. 2759 (X: 3.500, Y: 0.000, Z: 6.758 m)
Max. Verschie	bung in Z	-1.5	mm	FE-Netzknoten Nr. 2835 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.100 m)
Max. Verschie	bung vektoriell	1.6	mm	FE-Netzknoten Nr. 3033 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
Max. Verdrehu	ing um X	2.2	mrad	FE-Netzknoten Nr. 2835 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.100 m)
Max. Verdrehu	ing um Y	-0.6	mrad	FE-Netzknoten Nr. 3038 (X: 5.989, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
Max. Verdrehu	ing um Z	0.2	mrad	FE-Netzknoten Nr. 14 (X: 0.015, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
Maximale Fläc	henverzerrung	0.000	%	FE-Netzknoten Nr. 0 (X: 0.000, Y: 0.000, Z: 0.000 m)
Berechnungst	neorie	I. Ordnung		Theorie I. Ordnung (linear)
Steifigkeitsred	uzierung	_		Querschnitte, Stäbe, Flächen
Anzahl der La	ststufen	1		
Anzahl der Ite	rationen	22		
	rt des Elementes der trix auf der Diagonale	2.612E+13		
Minimaler We	rt des Elementes der trix auf der Diagonale	8.081E+04		
	der Steifigkeitsmatrix	1.727E+1136 350		
Unendlich-Nor	m	2,613E+13		

Berechnungsstatus :			
			en eingestellten Wert 1.50 % der größten Modellabmessung (152.8 mm).
Summe Belastung in Richtung X	0.00		
Summe Lagerkräfte in X	0.00		
Summe Belastung in Richtung Y	1330.92		
Summe Lagerkräfte in Y	1330.92		Abweichung 0.00%
Summe Belastung in Richtung Z	39.83		
Summe Lagerkräfte in Z	39.67		Abweichung 0.39%
Resultierende der Reaktionen um X	-6.13E+06		Im Schwerpunkt des Modells (X:3.500, Y:0.004, Z:3.531 m)
Resultierende der Reaktionen um Y	0.000		Im Schwerpunkt des Modells
Resultierende der Reaktionen um Z	-0.002		Im Schwerpunkt des Modells
Max. Verschiebung in X	-0.5		FE-Netzknoten Nr. 23978 (X: 7.089, Y: -0.307, Z: 1.025 m)
Max. Verschiebung in Y	4.9		FE-Netzknoten Nr. 494 (X: 3.500, Y: 0.290, Z: 1.145 m)
Max. Verschiebung in Z	4606750.0		FE-Netzknoten Nr. 24512 (X: 3.002, Y: 0.307, Z: 0.000 m)
Max. Verschiebung vektoriell	4606750.0		FE-Netzknoten Nr. 24512 (X: 3.002, Y: 0.307, Z: 0.000 m)
Max. Verdrehung um X	3.9		FE-Netzknoten Nr. 2403 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 5.956 m)
Max. Verdrehung um Y	0.9	mrad	FE-Netzknoten Nr. 24550 (X: 6.927, Y: 0.009, Z: 0.000 m)
Max. Verdrehung um Z	-4.1	mrad	FE-Netzknoten Nr. 14124 (X: 6.985, Y: 0.307, Z: 1.150 m)
Maximale Flächenverzerrung	0.000	‰	FE-Netzknoten Nr. 0 (X: 0.000, Y: 0.000, Z: 0.000 m)
Berechnungstheorie	I. Ordnung		Theorie I. Ordnung (linear)
Steifigkeitsreduzierung			Querschnitte, Stäbe, Flächen
Anzahl der Laststufen	1		
Anzahl der Iterationen	71		
Maximaler Wert des Elementes der	1.884E+10		
Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale			
Minimaler Wert des Elementes der	8.081E+04		
Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale			
Determinante der Steifigkeitsmatrix	2.476E+1135		
	923		

Die Summe der Lasten und die Summe der Lagerl	kräfte in Richtung Z sind	nicht im	Gleichgewicht (Abweichung 266394496,00%).
Summe Belastung in Richtung X	0.00	kN	
Summe Lagerkräfte in X	0.00	kN	
Summe Belastung in Richtung Y	1825.79	kN	
Summe Lagerkräfte in Y	1825.79	kN	Abweichung 0.00%
Summe Belastung in Richtung Z	0.59	kN	·
Summe Lagerkräfte in Z	0.00	kN	
Resultierende der Reaktionen um X	404.562	kNm	Im Schwerpunkt des Modells (X:3.500, Y:0.004, Z:3.531 m)
Resultierende der Reaktionen um Y	0.000	kNm	Im Schwerpunkt des Modells
Resultierende der Reaktionen um Z	-0.002	kNm	Im Schwerpunkt des Modells
Max. Verschiebung in X	-0.7	mm	FE-Netzknoten Nr. 23973 (X: 7.063, Y: -0.307, Z: 1.050 m)
Max. Verschiebung in Y	6.6	mm	FE-Netzknoten Nr. 494 (X: 3.500, Y: 0.290, Z: 1.145 m)
Max. Verschiebung in Z	4.1	mm	FE-Netzknoten Nr. 3033 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
Max. Verschiebung vektoriell	6.6	mm	FE-Netzknoten Nr. 494 (X: 3.500, Y: 0.290, Z: 1.145 m)
Max. Verdrehung um X	7.0	mrad	FE-Netzknoten Nr. 3033 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
Max. Verdrehung um Y	-2.0	mrad	FE-Netzknoten Nr. 3040 (X: 6.487, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
Max. Verdrehung um Z	-5.5	mrad	FE-Netzknoten Nr. 14124 (X: 6.985, Y: 0.307, Z: 1.150 m)
Maximale Flächenverzerrung	0.000	‰	FE-Netzknoten Nr. 0 (X: 0.000, Y: 0.000, Z: 0.000 m)
Berechnungstheorie	I. Ordnung		Theorie I. Ordnung (linear)
Steifigkeitsreduzierung			Querschnitte, Stäbe, Flächen
Anzahl der Laststufen	1		
Anzahl der Iterationen	26		
Maximaler Wert des Elementes der	1.306E+13		
Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale			
Minimaler Wert des Elementes der	8.081E+04		
Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale			
Determinante der Steifigkeitsmatrix	3.580E+1135		

Lastfall LF4 - Eisauflast

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





Projekt:			Modell: Faltwerk_Hubtore_LP3	Datum: 20.10.2
0 ERGEBNISSE - ZUSAMMENFA	ASSUNG			
		F:114	Kananantan	
Bezeichnung Summe Belastung in Richtung X	0.00	Einheit	Kommentar	
Summe Lagerkräfte in X	0.00	kN		
Summe Belastung in Richtung Y	0.00	kN		
Summe Lagerkräfte in Y Summe Belastung in Richtung Z	0.00 -8.49	kN kN		
Summe Lagerkräfte in Z	-8.49	kN	Abweichung 0.00%	
Resultierende der Reaktionen um X	0.032	kNm	Im Schwerpunkt des Modells (X:3.500, Y:0.004, Z:3.531 m)	
Resultierende der Reaktionen um Y Resultierende der Reaktionen um Z	0.000	kNm	Im Schwerpunkt des Modells	
Max. Verschiebung in X	-0.0	kNm mm	Im Schwerpunkt des Modells FE-Netzknoten Nr. 3027 (X: 0.762, Y: -0.290, Z: 7.000 m)	
Max. Verschiebung in Y	0.1	mm	FE-Netzknoten Nr. 3033 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.000 m)	
Max. Verschiebung in Z	-0.5	mm	FE-Netzknoten Nr. 3033 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.000 m)	
Max. Verschiebung vektoriell Max. Verdrehung um X	0.5 0.8	mm mrad	FE-Netzknoten Nr. 3033 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.000 m) FE-Netzknoten Nr. 2835 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.100 m)	
Max. Verdrehung um Y	-0.2	mrad	FE-Netzknoten Nr. 3039 (X: 6.238, Y: 0.290, Z: 7.000 m)	
Max. Verdrehung um Z	0.1	mrad	FE-Netzknoten Nr. 5627 (X: 0.015, Y: -0.289, Z: 6.975 m)	
Maximale Flächenverzerrung	0.000	‰	FE-Netzknoten Nr. 0 (X: 0.000, Y: 0.000, Z: 0.000 m)	
Berechnungstheorie Steifigkeitsreduzierung	I. Ordnung		Theorie I. Ordnung (linear) Querschnitte, Stäbe, Flächen	
Anzahl der Laststufen	1		Quoi oo iiinko, okabo, i kasioii	
Anzahl der Iterationen	22			
Maximaler Wert des Elementes der Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale	2.612E+13			
Minimaler Wert des Elementes der	8.081E+04			
Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale				
Determinante der Steifigkeitsmatrix	9.248E+1136			
Unendlich-Norm	302 2.613E+13			
all LF5 - Eisdruck	, 210102 10			
Summe Belastung in Richtung X	0.00			
Summe Lagerkräfte in X	0.00			
Summe Belastung in Richtung Y Summe Lagerkräfte in Y	315.10 315.10	kN kN	Abweichung 0.00%	
Summe Belastung in Richtung Z	0.00		Abwelchung 0.00 %	
Summe Lagerkräfte in Z	0.00	kN		
Resultierende der Reaktionen um X	-1077.310	kNm	Im Schwerpunkt des Modells (X:3.500, Y:0.004, Z:3.531 m)	
Resultierende der Reaktionen um Y Resultierende der Reaktionen um Z	0.000	kNm kNm	Im Schwerpunkt des Modells Im Schwerpunkt des Modells	
Max. Verschiebung in X	-0.7	mm	FE-Netzknoten Nr. 4194 (X: -0.063, Y: 0.307, Z: 6.825 m)	
Max. Verschiebung in Y	6.8	mm	FE-Netzknoten Nr. 3033 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.000 m)	
Max. Verschiebung in Z Max. Verschiebung vektoriell	-5.0 8.4	mm mm	FE-Netzknoten Nr. 3033 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.000 m)	
Max. Verschiebung verkonell Max. Verdrehung um X	7.3	mrad	FE-Netzknoten Nr. 3033 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.000 m) FE-Netzknoten Nr. 2007 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 6.515 m)	
Max. Verdrehung um Y	-2.4	mrad	FE-Netzknoten Nr. 2841 (X: 6.238, Y: 0.290, Z: 7.100 m)	
Max. Verdrehung um Z	-5.0	mrad	FE-Netzknoten Nr. 96 (X: 6.985, Y: 0.307, Z: 7.100 m)	
Maximale Flächenverzerrung Berechnungstheorie	0.000 I. Ordnung	%	FE-Netzknoten Nr. 0 (X: 0.000, Y: 0.000, Z: 0.000 m) Theorie I. Ordnung (linear)	
Steifigkeitsreduzierung	i. Ordinarig		Querschnitte, Stäbe, Flächen	
Anzahl der Laststufen	1			
Anzahl der Iterationen	22			
Maximaler Wert des Elementes der Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale	1.306E+13			
Minimaler Wert des Elementes der	8.081E+04			
Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale				
Determinante der Steifigkeitsmatrix	3.730E+1135			
Unendlich-Norm	940 1.307E+13			
all LF6 - Temperatur	2.55	I t.N.		
Summe Belastung in Richtung X Summe Lagerkräfte in X	0.00 0.00			
Summe Belastung in Richtung Y	0.00	kN		
Summe Lagerkräfte in Y	0.00	kN		
Summe Belastung in Richtung Z	0.00			
Summe Lagerkräfte in Z Resultierende der Reaktionen um X	0.00	kN kNm	Im Schwerpunkt des Modells (X:3.500, Y:0.004, Z:3.531 m)	
Resultierende der Reaktionen um Y	0.000	kNm	Im Schwerpunkt des Modells (A.S.500, Y.0.004, Z.S.551 III)	
Resultierende der Reaktionen um Z	0.000	kNm	Im Schwerpunkt des Modells	
Max. Verschiebung in X	0.3	mm	FE-Netzknoten Nr. 8522 (X: 0.015, Y: 0.012, Z: 2.750 m)	
Max. Verschiebung in Y Max. Verschiebung in Z	-0.9 1.2	mm mm	FE-Netzknoten Nr. 2759 (X: 3.500, Y: 0.000, Z: 6.758 m) FE-Netzknoten Nr. 2835 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.100 m)	
Max. Verschiebung vektoriell	1.3	mm	FE-Netzknoten Nr. 3033 (X. 3.500, Y: -0.290, Z: 7.100 m)	
Max. Verdrehung um X	-6.6	mrad	FE-Netzknoten Nr. 2784 (X: 3.500, Y: 0.290, Z: 7.100 m)	
Max. Verdrehung um 7	-3.4	mrad	FE-Netzknoten Nr. 2884 (X: 0.015, Y: -0.013, Z: 7.100 m)	
Max. Verdrehung um Z Maximale Flächenverzerrung	-2.6 0.000	mrad ‰	FE-Netzknoten Nr. 957 (X: 0.015, Y: -0.290, Z: 2.761 m) FE-Netzknoten Nr. 0 (X: 0.000, Y: 0.000, Z: 0.000 m)	
Berechnungstheorie	I. Ordnung	/00	Theorie I. Ordnung (linear)	
Steifigkeitsreduzierung			Querschnitte, Stäbe, Flächen	
Anzahl der Laststufen	1			
Anzahl der Iterationen Maximaler Wert des Elementes der	6.778E+11			
Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale				
Minimaler Wert des Elementes der	8.081E+04			
Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale	5.890E+1136			
Determinante der Steifigkeitsmatrix	425			
Unendlich-Norm	1.536E+12	l		
all LF13 - Hubkraft Sude 9,81 Elbe 7,81	0.00	L PNI		
Summe Belastung in Richtung X Summe Lagerkräfte in X	0.00			
Summe Belastung in Richtung V	-740.21	LNI		

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





	Projekt:			Modell: Faltwerk_Hubtore_LP3	Datum: 20.10.202
4.0 ERGEBNISSE	- ZUSAMMENFAS	SUNG			
F	ezeichnung	Wert	Einheit	Kommentar	
Summe Belastung in R	Richtung Z	-40.93	kN		
Summe Lagerkräfte in Resultierende der Rea		-40.93 -624.025	kN kNm	Abweichung 0.00% Im Schwerpunkt des Modells (X:3.500, Y:0.004, Z:3.531 m)	
Resultierende der Rea	ktionen um Y	0.000	kNm	Im Schwerpunkt des Modells	
Resultierende der Rea Max. Verschiebung in	X	-0.4	kNm mm	Im Schwerpunkt des Modells FE-Netzknoten Nr. 11941 (X: -0.089, Y: -0.307, Z: 0.000 m)	
Max. Verschiebung in Max. Verschiebung in Max.		-3.0 -0.6	mm mm	FE-Netzknoten Nr. 494 (X: 3.500, Y: 0.290, Z: 1.145 m) FE-Netzknoten Nr. 2835 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.100 m)	
Max. Verschiebung vel	ktorie ll	3.0	mm	FE-Netzknoten Nr. 494 (X: 3.500, Y: 0.290, Z: 1.145 m)	
Max. Verdrehung um X Max. Verdrehung um Y	(2.7	mrad mrad	FE-Netzknoten Nr. 2403 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 5.956 m)	
Max. Verdrehung um Z		2.7	mrad	FE-Netzknoten Nr. 7110 (X: 0.015, Y: -0.135, Z: 2.250 m) FE-Netzknoten Nr. 24083 (X: 7.011, Y: -0.307, Z: 0.600 m)	
Maximale Flächenverz Berechnungstheorie	errung	0.000 I. Ordnung	‰	FE-Netzknoten Nr. 0 (X: 0.000, Y: 0.000, Z: 0.000 m) Theorie I. Ordnung (linear)	
Steifigkeitsreduzierung	1	1		Querschnitte, Stäbe, Flächen	
Anzahl der Laststufen Anzahl der Iterationen		21			
Maximaler Wert des El Steifigkeitsmatrix auf d		6.212E+11			
Minimaler Wert des Ele	ementes der	8.081E+04			
Steifigkeitsmatrix auf d Determinante der Steif		5.908E+1135			
	igheriamatix	948			
Unendlich-Norm		1.185E+12	I		
Lastfall LF20 - Gleichmäßige Tem Summe Belastung in R		0.00	kN		
Summe Lagerkräfte in	X -	0.00	kN		
Summe Belastung in R Summe Lagerkräfte in		0.00	kN kN		
Summe Belastung in R Summe Lagerkräfte in	tichtung Z	0.00	kN kN		
Resultierende der Rea	ktionen um X	0.000	kNm	Im Schwerpunkt des Modells (X:3.500, Y:0.004, Z:3.531 m)	
Resultierende der Rea Resultierende der Rea	ktionen um Y	0.000	kNm kNm	Im Schwerpunkt des Modells Im Schwerpunkt des Modells	
Max. Verschiebung in		-1.5	mm	FE-Netzknoten Nr. 91 (X: -0.142, Y: 0.307, Z: 7.100 m)	
Max. Verschiebung in Max. Verschiebung in		1.0	mm mm	FE-Netzknoten Nr. 890 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 0.000 m) FE-Netzknoten Nr. 2831 (X: 1.509, Y: -0.290, Z: 7.100 m)	
Max. Verschiebung vel	ktorie li	3.4	mm	FE-Netzknoten Nr. 92 (X: 0.015, Y: 0.307, Z: 7.100 m)	
Max. Verdrehung um X Max. Verdrehung um Y		1.4	mrad mrad	FE-Netzknoten Nr. 49 (X: 1.011, Y: -0.290, Z: 0.100 m) FE-Netzknoten Nr. 16025 (X: 6.985, Y: 0.257, Z: 0.027 m)	
Max. Verdrehung um Z		-1.5	mrad	FE-Netzknoten Nr. 16157 (X: 6.985, Y: -0.275, Z: 0.148 m)	
Maximale Flächenverz Berechnungstheorie	errung	0.000 I. Ordnung	‰	FE-Netzknoten Nr. 0 (X: 0.000, Y: 0.000, Z: 0.000 m) Theorie I. Ordnung (linear)	
Steifigkeitsreduzierung	1			Querschnitte, Stäbe, Flächen	
Anzahl der Laststufen Anzahl der Iterationen		1 1			
Maximaler Wert des El Steifigkeitsmatrix auf d	lementes der	6.778E+11			
Minimaler Wert des Ele	ementes der	8.081E+04			
Steifigkeitsmatrix auf d Determinante der Steif		5.890E+1136			
	ignotistitatiix	425			
Unendlich-Norm		1.536E+12	l		
Lastfall LF21 - Gleichmäßige Tem Summe Belastung in R		0.00	kN		
Summe Lagerkräfte in	X	0.00	kN		
Summe Belastung in R Summe Lagerkräfte in	Y	0.00	kN kN		
Summe Belastung in R	Richtung Z	0.00	kN		
Summe Lagerkräfte in Resultierende der Rea		0.00	kN kNm	Im Schwerpunkt des Modells (X:3.500, Y:0.004, Z:3.531 m)	
Resultierende der Rea	ktionen um Y	0.000		Im Schwerpunkt des Modells Im Schwerpunkt des Modells	
Resultierende der Rea Max. Verschiebung in	X	0.000	mm	FE-Netzknoten Nr. 91 (X: -0.142, Y: 0.307, Z: 7.100 m)	
Max. Verschiebung in Max. Verschiebung in	Υ	-1.0 -3.1	mm mm	FE-Netzknoten Nr. 890 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 0.000 m) FE-Netzknoten Nr. 2831 (X: 1.509, Y: -0.290, Z: 7.100 m)	
Max. Verschiebung vel	ktorie ll	3.4	mm	FE-Netzknoten Nr. 92 (X: 0.015, Y: 0.307, Z: 7.100 m)	
Max. Verdrehung um X Max. Verdrehung um Y		-1.4 -1.8	mrad mrad	FE-Netzknoten Nr. 49 (X: 1.011, Y: -0.290, Z: 0.100 m) FE-Netzknoten Nr. 16025 (X: 6.985, Y: 0.257, Z: 0.027 m)	
Max. Verdrehung um Z		1.5	mrad	FE-Netzknoten Nr. 16157 (X: 6.985, Y: 0.275, Z: 0.148 m)	
Maximale Flächenverz Berechnungstheorie	errung	0.000 I. Ordnung	‰	FE-Netzknoten Nr. 0 (X: 0.000, Y: 0.000, Z: 0.000 m) Theorie I. Ordnung (linear)	
Steifigkeitsreduzierung				Querschnitte, Stäbe, Flächen	
Anzahl der Laststufen Anzahl der Iterationen		1 1			
Maximaler Wert des El		6.778E+11			
Steifigkeitsmatrix auf d Minimaler Wert des Ele	ementes der	8.081E+04			
Steifigkeitsmatrix auf d Determinante der Steif	er Diagonale	5.890E+1136			
	igkeitsmatrix	425			
Unendlich-Norm		1.536E+12	l 	<u> </u>	
astfall LF22 - Ungleichmäßige Te Summe Belastung in R		0.00	kN		
Summe Lagerkräfte in	X	0.00	kN		
Summe Belastung in R Summe Lagerkräfte in		0.00	kN kN		
Summe Belastung in R	Richtung Z	0.00	kN		
	/	0.00	kN		
Summe Lagerkräfte in Resultierende der Rea		0.000	kNm	Im Schwerpunkt des Modells (X:3,500, Y:0,004, Z:3,531 m)	

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





■ 4.0 ERGEBNISSE - ZUSAMMENFASSUNG

Bezeichnung	Wert	Einheit	Kommentar
Resultierende der Reaktionen um Z	0.000	kNm	Im Schwerpunkt des Modells
Max. Verschiebung in X	0.3	mm	FE-Netzknoten Nr. 8522 (X: 0.015, Y: -0.012, Z: 2.750 m)
Max. Verschiebung in Y	-0.9	mm	FE-Netzknoten Nr. 2759 (X: 3.500, Y: 0.000, Z: 6.758 m)
Max. Verschiebung in Z	1.2	mm	FE-Netzknoten Nr. 2835 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.100 m)
Max. Verschiebung vektoriell	1.3	mm	FE-Netzknoten Nr. 3033 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
Max. Verdrehung um X	-6.6	mrad	FE-Netzknoten Nr. 2784 (X: 3.500, Y: 0.290, Z: 7.100 m)
Max. Verdrehung um Y	-3.4	mrad	FE-Netzknoten Nr. 2884 (X: 0.015, Y: -0.013, Z: 7.100 m)
Max. Verdrehung um Z	-2.6	mrad	FE-Netzknoten Nr. 957 (X: 0.015, Y: -0.290, Z: 2.761 m)
Maximale Flächenverzerrung	0.000	%	FE-Netzknoten Nr. 0 (X: 0.000, Y: 0.000, Z: 0.000 m)
Berechnungstheorie	I. Ordnung		Theorie I. Ordnung (linear)
Steifigkeitsreduzierung			Querschnitte, Stäbe, Flächen
Anzahl der Laststufen	1		
Anzahl der Iterationen	1		
Maximaler Wert des Elementes der	6.778E+11		
Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale			
Minimaler Wert des Elementes der	8.081E+04		
Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale			
Determinante der Steifigkeitsmatrix	5.890E+1136		
	425		
Unendlich-Norm	1.536E+12		

Summe Belastung in Richtung X	0.00	kN	
Summe Lagerkräfte in X	0.00	kN	
Summe Belastung in Richtung Y	1796.74	kN	
Summe Lagerkräfte in Y	1796.74	kN	Abweichung 0.00%
Summe Belastung in Richtung Z	-188.11	kN	0
Summe Lagerkräfte in Z	-188.11	kN	Abweichung 0.00%
Resultierende der Reaktionen um X	557.5	kNm	Im Schwerpunkt des Modells (X:3.5, Y:0.0, Z:3.5 m)
Resultierende der Reaktionen um Y	0.0	kNm	Im Schwerpunkt des Modells
Resultierende der Reaktionen um Z	0.0	kNm	Im Schwerpunkt des Modells
Max. Verschiebung in X	-0.7	mm	FE-Netzknoten Nr. 15700 (X: 6.985, Y: -0.307, Z: 0.850 m)
Max. Verschiebung in Y	6.6	mm	FE-Netzknoten Nr. 1240 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 2.749 m)
Max. Verschiebung in Z	-4.6	mm	FE-Netzknoten Nr. 3033 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
Max. Verschiebung vektoriell	6.6	mm	FE-Netzknoten Nr. 1240 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 2.749 m)
Max. Verdrehung um X	7.3	mrad	FE-Netzknoten Nr. 3033 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
Max. Verdrehung um Y	-2.0	mrad	
Max. Verdrehung um Z	5.4	mrad	
Maximale Flächenverzerrung	0.000	‰	FE-Netzknoten Nr. 0 (X: 0.000, Y: 0.000, Z: 0.000 m)
Berechnungstheorie	II. Ordnung		Theorie II. Ordnung (nichtlinear, Timoshenko)
Schnittgrößen bezogen auf verformtes System für	×		$N, V_y, V_z, M_y, M_z, M_T$
Steifigkeitsreduzierung			Materialien, Querschnitte, Stäbe, Flächen
Entlastende Wirkung der Zugkräfte berücksichtigen			
Ergebnisse durch LK-Faktor zurückdividieren			
Anzahl der Laststufen	1		
Anzahl der Iterationen	22		
Maximaler Wert des Elementes der Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale	2.612E+13		
Minimaler Wert des Elementes der Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale	8.081E+04		
Determinante der Steifigkeitsmatrix	2.650E+1137 150		
Unendlich-Norm	2,613E+13		

Summe Belastung in Richtung Y 2707.63 kN Summe Lagerkräfte in Y 2707.63 kN Abweicht Summe Belastung in Richtung Z -239.87 kN kN Summe Lagerkräfte in Z -239.87 kN Abweicht Resuttierende der Reaktionen um X -949.5 kNm Im Schwei	g 0.00% punkt des Modells (X:3.5, Y:0.0, Z:3.5 m) punkt des Modells
Summe Lagerkräfte in Y 2707.63 kN Abweicht Summe Belastung in Richtung Z -239.87 kN Summe Lagerkräfte in Z -239.87 kN Abweicht Resultierende der Reaktionen um X -949.5 kNm Im Schwe	g 0.00% punkt des Modells (X:3.5, Y:0.0, Z:3.5 m) punkt des Modells
Summe Belastung in Richtung Z -239.87 kN Summe Lagerkräfte in Z Resultierende der Reaktionen um X -949.5 kNm Im Schwe	g 0.00% punkt des Modells (X:3.5, Y:0.0, Z:3.5 m) punkt des Modells
Summe Lagerkräfte in Z -239.87 kN Abweicht Resultierende der Reaktionen um X -949.5 kNm Im Schwe	punkt des Modells (X:3.5, Y:0.0, Z:3.5 m) punkt des Modells
Resultierende der Reaktionen um X -949.5 kNm Im Schwe	punkt des Modells (X:3.5, Y:0.0, Z:3.5 m) punkt des Modells
	punkt des Modells
Resultierende der Reaktionen um V 0.0 kNm Im Schwe	
	rounkt des Modells
Max. Verschiebung in X -1.5 mm FE-Netzk	oten Nr. 4192 (X: -0.063, Y: 0.307, Z: 6.775 m)
Max. Verschiebung in Y 16.3 mm FE-Netzk	oten Nr. 3033 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
Max. Verschiebung in Z -14.4 mm FE-Netzk	oten Nr. 3033 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
Max. Verschiebung vektoriell 21.7 mm FE-Netzk	oten Nr. 3033 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
	oten Nr. 3033 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
Max. Verdrehung um Y -6.6 mrad FE-Netzk	oten Nr. 2841 (X: 6.238, Y: -0.290, Z: 7.100 m)
	oten Nr. 3593 (X: 0.015, Y: 0.307, Z: 6.575 m)
	oten Nr. 0 (X: 0.000, Y: 0.000, Z: 0.000 m)
	Ordnung (nichtlinear, Timoshenko)
	M_y, M_z, M_T
für	
	n, Querschnitte, Stäbe, Flächen
Entlastende Wirkung der Zugkräfte ⊠ □	
berücksichtigen	
Ergebnisse durch LK-Faktor zurückdividieren	
Anzahl der Laststufen 1	
Anzahl der Iterationen 26	
Maximaler Wert des Elementes der 2.612E+13	
Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale	
Minimaler Wert des Elementes der 8.081E+04	
Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale	
Determinante der Steifigkeitsmatrix 1.507E+1137	
046	
Unendlich-Norm 2.613E+13	

Lastkombination LK6 - Lagesicherheit BHW dstb

Summe Belastung in Richtung X
Summe Lagerkräfte in X
0.00 kN

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





Bezeichnung	Wert	Einheit	Kommentar
Summe Belastung in Richtung Y	1796.74	kN	
Summe Lagerkräfte in Y	1796.74	kN	Abweichung 0.00%
Summe Belastung in Richtung Z	-132.94	kN	E _{d,dstb} <r<sub>d,stb</r<sub>
Summe Lagerkräfte in Z	-132.94	kN	Abweichung 0.00%
Resultierende der Reaktionen um X	557.5	kNm	Im Schwerpunkt des Modells (X:3.5, Y:0.0, Z:3.5 m)
Resultierende der Reaktionen um Y	0.0	kNm	Im Schwerpunkt des Modells
Resultierende der Reaktionen um Z	0.0	kNm	Im Schwerpunkt des Modells
Max. Verschiebung in X	-0.7	mm	FE-Netzknoten Nr. 15701 (X: 6.985, Y: 0.307, Z: 0.875 m)
Max. Verschiebung in Y	6.6	mm	FE-Netzknoten Nr. 1240 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 2.749 m)
Max. Verschiebung in Z	-3.5	mm	FE-Netzknoten Nr. 3033 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
Max. Verschiebung vektoriell	6.6	mm	FE-Netzknoten Nr. 1240 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 2.749 m)
Max. Verdrehung um X	5.7	mrad	FE-Netzknoten Nr. 3033 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
Max. Verdrehung um Y	-1.6	mrad	FE-Netzknoten Nr. 3040 (X: 6.487, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
Max. Verdrehung um Z	5.4	mrad	FE-Netzknoten Nr. 3161 (X: 0.015, Y: 0.307, Z: 1.175 m)
Maximale Flächenverzerrung	0.000	‰	FE-Netzknoten Nr. 0 (X: 0.000, Y: 0.000, Z: 0.000 m)
Berechnungstheorie	II. Ordnung		Theorie II. Ordnung (nichtlinear, Timoshenko)
Schnittgrößen bezogen auf verformtes System für	⊠		$N, V_y, V_z, M_y, M_z, M_T$
Steifigkeitsreduzierung			Materialien, Querschnitte, Stäbe, Flächen
Entlastende Wirkung der Zugkräfte berücksichtigen	⊠		
Ergebnisse durch LK-Faktor zurückdividieren			
Anzahl der Laststufen	1		
Anzahl der Iterationen	22		
Maximaler Wert des Elementes der Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale	2.612E+13		
Minimaler Wert des Elementes der	8.081E+04		
Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale			
Determinante der Steifigkeitsmatrix	1.082E+1137 137		
Unendlich-Norm	2.613E+13		
nation LK9 - Dichtheit			
Summe Belastung in Richtung X	0.00	kN	
Summe Lagerkräfte in X	0.00	kN	
Summe Belastung in Richtung Y	1646.02	kN	
Summe Lagerkräfte in Y	1646.02	kN	Abweichung 0.00%

Summe Belastung in Richtung X	0.00	kN	
Summe Lagerkräfte in X	0.00	kN	
Summe Belastung in Richtung Y	1646.02	kN	
Summe Lagerkräfte in Y	1646.02	kN	Abweichung 0.00%
Summe Belastung in Richtung Z	-129.91	kN	
Summe Lagerkräfte in Z	-129.91	kN	Abweichung 0.00%
Resultierende der Reaktionen um X	-664.2	Nm	Im Schwerpunkt des Modells (X:3.5, Y:0.0, Z:3.5 m)
Resultierende der Reaktionen um Y	0.0	kNm	Im Schwerpunkt des Modells
Resultierende der Reaktionen um Z	0.0		
Max. Verschiebung in X	-1.0	mm	FE-Netzknoten Nr. 4477 (X: -0.089, Y: 0.307, Z: 6.775 m)
Max. Verschiebung in Y	10.2		FE-Netzknoten Nr. 3033 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
Max. Verschiebung in Z	-7.6	mm `	FE-Netzknoten Nr. 3033 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
Max. Verschiebung vektoriell	12.7	mm	E-Netzknoten Nr. 3033 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
Max. Verdrehung um X	16.4	mrad	FE-Netzknoten Nr. 3033 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
Max. Verdrehung um Y	-3.5	mrad	FE-Netzknoten Nr. 2841 (X: 6.238, Y: -0.290, Z: 7.100 m)
Max. Verdrehung um Z	8.6		
Maximale Flächenverzerrung	0.000	‰	FE-Net knoten Nr. 0 (X: 0.000, Y: 0.000, Z: 0.000 m)
Berechnungstheorie	II. Ordnung		Theorie N. Ordnung (nichtlinear, Timoshenko)
Schnittgrößen bezogen auf verformtes System für			$N, V_y, V_z, M_y, M_z, M_T$
Steifigkeitsreduzierung			Materialien, Querschnitte, Stäbe, Flächen
Entlastende Wirkung der Zugkräfte	\boxtimes		' \
berücksichtigen			400111/-
Ergebnisse durch LK-Faktor zurückdividieren			129 kN / 7 m = 18,4 kN/m
Anzahl der Laststufen	1		,
Anzahl der Iterationen	26		
Maximaler Wert des Elementes der	2.612E+13		> 5 kN/m
Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale			
Minimaler Wert des Elementes der	8.081E+04		notwendiger
Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale			
Determinante der Steifigkeitsmatrix	1.100E+1137		Schließdruck
Unendlich-Norm	143 2.613E+13		

Chandian Hom	1 2.0102.10		
ombination LK10 - Temperatur			
Summe Belastung in Richtung X	0.00	kN	
Summe Lagerkräfte in X	0.00		
Summe Belastung in Richtung Y	0.00		
Summe Lagerkräfte in Y	0.00	kN	
Summe Belastung in Richtung Z	0.00	kN	
Summe Lagerkräfte in Z	0.00	kN	
Resultierende der Reaktionen um X	-0.1	kNm	Im Schwerpunkt des Modells (X:3.5, Y:0.0, Z:3.5 m)
Resultierende der Reaktionen um Y	0.0	kNm	Im Schwerpunkt des Modells
Resultierende der Reaktionen um Z	0.0		Im Schwerpunkt des Modells
Max. Verschiebung in X	-1.7	mm	FE-Netzknoten Nr. 13474 (X: -0.142, Y: -0.307, Z: 6.400 m)
Max. Verschiebung in Y	-1.0	mm	FE-Netzknoten Nr. 2759 (X: 3.500, Y: 0.000, Z: 6.758 m)
Max. Verschiebung in Z	4.3	mm	FE-Netzknoten Nr. 2835 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.100 m)
Max. Verschiebung vektoriell	4.3	mm	FE-Netzknoten Nr. 2835 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.100 m)
Max. Verdrehung um X	-6.7	mrad	FE-Netzknoten Nr. 2784 (X: 3.500, Y: 0.290, Z: 7.100 m)
Max. Verdrehung um Y	-3.6		FE-Netzknoten Nr. 2884 (X: 0.015, Y: -0.013, Z: 7.100 m)
Max. Verdrehung um Z	-3.4		FE-Netzknoten Nr. 957 (X: 0.015, Y: -0.290, Z: 2.761 m)
Maximale Flächenverzerrung	0.000		FE-Netzknoten Nr. 0 (X: 0.000, Y: 0.000, Z: 0.000 m)
Berechnungstheorie	II. Ordnung		Theorie II. Ordnung (nichtlinear, Timoshenko)
Schnittgrößen bezogen auf verformtes System			$N, V_y, V_z, M_y, M_z, M_T$
für			
Steifigkeitsreduzierung			Materialien, Querschnitte, Stäbe, Flächen
Entlastende Wirkung der Zugkräfte			
berücksichtigen			
Ergebnisse durch LK-Faktor zurückdividieren			
Anzahl der Laststufen	1		
Anzahl der Iterationen	23		

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





■ 4.0 ERGEBNISSE - ZUSAMMENFASSUNG

Bezeichnung	Wert	Einheit	Kommentar
Maximaler Wert des Elementes der Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale	2.612E+13		
Minimaler Wert des Elementes der Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale	8.081E+04		
Determinante der Steifigkeitsmatrix	1.339E+1136 987		
Unendlich-Norm	2.613E+13		

Offendict-North	2.013E+13		
Berechnungsstatus: Problem in LF2, LF3			
Max. Verschiebung in X	-1.7	mm	LK10, FE-Netzknoten Nr. 13474 (X: -0.142, Y: -0.307, Z: 6.400 m)
Max. Verschiebung in Y	16.3	mm	LK2, FE-Netzknoten Nr. 3033 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
Max. Verschiebung in Z	4606750.0	mm	LF2, FE-Netzknoten Nr. 24512 (X: 3.002, Y: 0.307, Z: 0.000 m)
Max, Verschiebung vektoriell	4606750.0	mm	LF2, FE-Netzknoten Nr. 24512 (X: 3,002, Y: 0,307, Z: 0,000 m)
Max, Verdrehung um X	28.5	mrad	LK2, FE-Netzknoten Nr. 3033 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
Max. Verdrehung um Y	-6.6	mrad	LK2, FE-Netzknoten Nr. 2841 (X: 6.238, Y: -0.290, Z: 7.100 m)
Max. Verdrehung um Z	13.0	mrad	LK2, FE-Netzknoten Nr. 3593 (X: 0.015, Y: 0.307, Z: 6.575 m)
Sonstige Einstellungen:			
Anzahl 1D-Finite-Elemente	0		
Anzahl 2D-Finite-Elemente	25535		
Anzahl 3D-Finite-Elemente	0		
Anzahl FE-Netzknoten	25040		
Anzahl der Gleichungen	150240		
Schnittgrößen bezogen auf verformtes System für:			
Maximale Anzahl Iterationen	100		
Anzahl der Stabteilungen für Ergebnisverläufe	10		
Stabteilung Seil-, Bettungs- und Voutenstäbe	10		
Anzahl der Stabteilungen für das Suchen der	10		
Maximalwerte			
Unterteilungen des FE-Netzes für grafische	0		
Ergebnisse			
Prozentuelle Anzahl der Iterationen der Methode	5	%	
nach Picard kombiniert mit der Methode nach		/*	
Newton-Raphson			
Ausgefallene Lager aktivieren			
Optionen:			
Schubsteifigkeit (Ay, Az) der Stäbe aktivieren		1	
Stäbe bei Theorie III. Ordnung bzw.			
Durchschlagproblem teilen			
Die eingestellten Steifigkeitsänderungen aktivieren			
Rotationsfreiheitsgrade ignorieren			
Kontrolle der kritischen Kräfte der Stäbe	\boxtimes		
Unsymmetrischer direkter Gleichungslöser, falls			
für nichtlineares Modell erfordert			
Lösungsmethode für das Gleichungssystem	Gerade		
Platten-Biegetheorie	Mindlin		
Solver-Version	64-bit		
Genauigkeit und Toleranz:			
Standardeinstellung ändern			
Nichtlineare Effekte - Aktivieren:	_		
Lager und elastische Bettungen			

■ 4.3 LINIEN - LAGERKRÄFTE

Linie		Knoten	Stelle	1	Lagerkräfte [kN/m]			Lagermomente [kNm/m]			
Nr.	LF/LK	Nr.	x [m]	p _X	p _Y	p _Z	m _X	m _Y	m_Z		
140	LF1	87	0.000	0.00	0.00	-102.09	0.00	0.00	0.00		
			0.026	0.00	0.00	-154.44	0.00	0.00	0.00		
			0.052	0.00	0.00	-135.78	0.00	0.00	0.00		
			0.078	0.00	0.00	-121.92	0.00	0.00	0.00		
			0.104	0.00	0.00	-112.75	0.00	0.00	0.00		
			0.131	0.00	0.00	-101.92	0.00	0.00	0.00		
		88	0.157	0.00	0.00	-61.57	0.00	0.00	0.00		
	LF2	87	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
			0.026	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
			0.052	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
			0.078	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
			0.104	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
			0.131	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
		88	0.157	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
	LF3	87	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
			0.026	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
			0.052	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
			0.078	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
			0.104	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
			0.131	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
		88	0.157	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
	LF4	87	0.000	0.00	0.00	-5.64	0.00	0.00	0.00		
			0.026	0.00	0.00	-8.63	0.00	0.00	0.00		
			0.052	0.00	0.00	-7.69	0.00	0.00	0.00		
			0.078	0.00	0.00	-7.00	0.00	0.00	0.00		
			0.104	0.00	0.00	-6.56	0.00	0.00	0.00		
			0.131	0.00	0.00	-6.04	0.00	0.00	0.00		
		88	0.157	0.00	0.00	-3.96	0.00	0.00	0.00		
	LF5	87	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
			0.026	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
			0.052	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





■ 4.3 LINIEN - LAGERKRÄFTE

Linie	IIVILIV	Knoten	RKRAFTE Stelle		Lagerkräfte [kN/m]		La	germomente [kNm/r	m]	
Nr.	LF/LK	Nr.	x [m]	p_X	p _Y	p _Z	m _X	m _Y	m _Z	
140	LF5	87	0.078	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.104 0.131	0.00	0.00	0.00 0.00 0.00	0.00	0.00	0.00	
	LF6	88 87	0.157	0.00	0.00	0.00 -56.29	0.00	0.00	0.00	
			0.026 0.052	0.00	0.00 0.00	-76.14 -58.71	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.078	0.00	0.00	-47.69	0.00	0.00	0.00	
			0.104 0.131	0.00 0.00	0.00 0.00	-41.27 -23.51	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
	LF13	88 87	0.157 0.000	0.00	0.00	403.67 0.00	0.00	0.00	0.00 0.00	
	LF13	01	0.026	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.052 0.078	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.104	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	0.00 0.00	
		88	0.131 0.157	0.00	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	
	LF20	87	0.000 0.026	0.00	0.00	-621.62 -802.48	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.052	0.00	0.00	- 522.65	0.00	0.00	0.00	
			0.078 0.104	0.00 0.00	0.00 0.00	-296.78 -147.76	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		88	0.131 0.157	0.00 0.00	0.00 0.00	-143.58 -291.46	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
	LF21	87	0.000	0.00	0.00	621.62	0.00	0.00	0.00	
			0.026 0.052	0.00 0.00	0.00 0.00	802.48 522.65	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.078 0.104	0.00 0.00	0.00 0.00	296.78 147.76	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.131	0.00	0.00	143.58	0.00	0.00	0.00	
	LF22	88 87	0.157 0.000	0.00	0.00	291.46 -56.29	0.00	0.00	0.00	
			0.026 0.052	0.00	0.00	-76.14	0.00	0.00	0.00	
			0.078	0.00 0.00	0.00 0.00	-58.71 -47.69	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.104 0.131	0.00	0.00	-41.27 -23.51	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		88 87	0.157	0.00	0.00	403.67	0.00	0.00	0.00	
	LK1	8/	0.000 0.026	0.00 0.00	0.00 0.00	-361.68 -464.16	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.052 0.078	0.00 0.00	0.00 0.00	-314.92 -187.85	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.104	0.00	0.00	- 26.32	0.00	0.00	0.00	
		88	0.131 0.157	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
	LK2	87	0.000 0.026	0.00 0.00	0.00 0.00	-249.51 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.052	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.078 0.104	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	0.00 0.00	
		00	0.131	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00 0.00	
	LK6	88 87	0.157 0.000	0.00	0.00	0.00 -329.55	0.00	0.00	0.00	
			0.026 0.052	0.00 0.00	0.00 0.00	-417.21 -275.72	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.078	0.00	0.00	-154.29 0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.104 0.131	0.00 0.00	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
	LK9	88 87	0.157 0.000	0.00	0.00	0.00 -234.62	0.00	0.00	0.00 0.00	
		ŭ.	0.026	0.00	0.00	- 226.55	0.00	0.00	0.00	
			0.052 0.078	0.00	0.00 0.00	-21.56 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.104 0.131	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
	LK10	88	0.157	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
	LK10	87	0.000 0.026	0.00 0.00	0.00 0.00	-847.89 -831.33	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.052 0.078	0.00	0.00 0.00	-31.71 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.104	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		88	0.131 0.157	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
141	LF1	88	0.000 0.025	0.00 0.00	0.00 0.00	-61.57 -51.16	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.050	0.00	0.00	-46.32	0.00	0.00	0.00	
			0.075 0.100	0.00 0.00	0.00	-46.98 -47.25	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.124 0.149	0.00	0.00	-47.58 -47.70	0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.174	0.00	0.00	-47.72	0.00	0.00	0.00	
			0.199 0.224	0.00 0.00	0.00 0.00	-47.38 -47.25	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.249 0.274	0.00 0.00	0.00 0.00	-47.14 -46.50	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.299	0.00	0.00	-46.22	0.00	0.00	0.00	
			0.323 0.348	0.00 0.00	0.00 0.00	-46.02 -45.04	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.373 0.398	0.00	0.00	-44.62 -44.27	0.00	0.00 0.00	0.00	
			0.423	0.00	0.00	-42.79	0.00	0.00	0.00	
			0.448 0.473	0.00	0.00 0.00	-42.16 -41.32	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		Ī								

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





		Knoten	Stelle		Lagerkräfte [kN/m]		La	germomente [kNm/n	ո]	
r.	LF/LK	Nr.	x [m]	p _X	p _Y	p _z	m _X	m _Y	m_Z	
11	LF1	88	0.498 0.522	0.00	0.00 0.00	-38.78 -37.42	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.547 0.572	0.00	0.00	-34.92 -34.69	0.00	0.00	0.00	
		1	0.572 0.597	0.00 0.00	0.00 0.00	-34.69 -116.20	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
	LF2	88	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.025 0.050	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.075	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.100 0.124	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.149	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.174 0.199	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.224	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.249 0.274	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.274	0.00	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	
			0.323	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.348 0.373	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.398	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.423 0.448	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.473	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.498 0.522	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.547	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		1	0.572 0.597	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
F	LF3	88	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.025 0.050	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
i			0.030 0.075 0.100	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.100	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.124 0.149	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.174	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.199 0.224	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.249	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.274 0.299	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.323	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.348 0.373	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.398	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.423 0.448	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.473	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.498	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.522 0.547	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		_	0.572	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
-	LF4	1 88	0.597 0.000	0.00	0.00	0.00 -3.96	0.00	0.00	0.00	
			0.025	0.00	0.00	-3.11	0.00	0.00	0.00	
			0.050 0.075	0.00 0.00	0.00 0.00	-2.76 -2.79	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
į			0.100	0.00	0.00	-2.80	0.00	0.00	0.00	
			0.124 0.149	0.00 0.00	0.00 0.00	-2.81 -2.82	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.174	0.00	0.00	-2.83	0.00	0.00	0.00	
			0.199 0.224	0.00	0.00 0.00	-2.83 -2.85	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.249	0.00	0.00	-2.86	0.00	0.00 0.00	0.00	
			0.274 0.299	0.00 0.00	0.00 0.00	-2.85 -2.87	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.323	0.00	0.00	-2.88	0.00	0.00	0.00	
			0.348 0.373	0.00 0.00	0.00 0.00	-2.86 -2.87	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	
			0.398	0.00	0.00	-2.87	0.00	0.00	0.00	
			0.423 0.448	0.00 0.00	0.00 0.00	-2.83 -2.82	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.473	0.00	0.00	-2.79	0.00	0.00	0.00	
			0.498 0.522	0.00 0.00	0.00 0.00	-2.68 -2.61	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.547	0.00	0.00	2.46	0.00	0.00	0.00	
			0.572	0.00	0.00	-2.48	0.00	0.00	0.00	
H	LF5	1 88	0.597	0.00	0.00	-8.16 0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.025	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.050 0.075	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.100	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.124 0.149	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	
			0.174	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.199 0.224	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.249	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.274 0.299	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





Linie		Knoten	Ste ll e		Lagerkräfte [kN/m]		La	germomente [kNm/	m]	
Nr.	LF/LK	Nr.	x [m]	p _X	p _Y	p _Z	m _X	m _Y	m _Z	
141	LF5	88	0.348	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.373 0.398	0.00	0.00	0.00	0.00 0.00 0.00	0.00	0.00	
			0.423 0.448	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	
			0.473	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.498	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.522 0.547	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.572	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	
	LF6	1 88	0.597 0.000	0.00	0.00	403.67	0.00	0.00	0.00	
			0.025	0.00	0.00	-61.77	0.00	0.00	0.00	
			0.050 0.075	0.00 0.00	0.00	64.10 31.43	0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.100	0.00	0.00	44.17	0.00	0.00	0.00	
			0.124 0.149	0.00 0.00	0.00 0.00	42.35 32.95	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.174	0.00	0.00	32.95 45.23	0.00	0.00	0.00	
			0.199 0.224	0.00 0.00	0.00	46.07 37.45	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.249	0.00	0.00	52.68	0.00	0.00	0.00	
			0.274 0.299	0.00	0.00	57.50 48.17	0.00	0.00	0.00	
			0.323	0.00	0.00	64.66	0.00	0.00	0.00	
			0.348 0.373	0.00 0.00	0.00	67.66	0.00	0.00	0.00	
			0.398	0.00	0.00	54.64 73.23	0.00	0.00	0.00	
			0.423 0.448	0.00 0.00	0.00 0.00	75.69 59.36	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.473	0.00	0.00	75.80	0.00	0.00	0.00	
			0.498	0.00	0.00	70 45	0.00	0.00	0.00	
			0.522 0.547	0.00 0.00	0.00	48.53 61.92 112.20	0.00	0.00	0.00	
			0.547 0.572	0.00	0.00	112.20	0.00	0.00	0.00	
	LF13	88	0.597 0.000	0.00	0.00	73.23 0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.025	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.050 0.075	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.100	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.124 0.149	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	
			0.174	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.199 0.224	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.249	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.274 0.299	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.323	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.348 0.373	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.373	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.423 0.448	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.473	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.498	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.522 0.547	0.00 0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.572	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
	LF20	1 88	0.597 0.000	0.00	0.00	0.00 -291.46	0.00	0.00	0.00	
			0.025 0.050	0.00 0.00	0.00	-134.34 -90.24	0.00	0.00	0.00	
			0.075	0.00	0.00	93.05	0.00	0.00	0.00	
			0.100	0.00	0.00	93.05 107.28 124.02	0.00	0.00	0.00	
			0.124 0.149	0.00	0.00	174.18	0.00	0.00	0.00	
			0.174	0.00	0.00	178.97	0.00	0.00	0.00	
			0.199 0.224	0.00 0.00	0.00 0.00	167.25 184.66	0.00	0.00	0.00	
			0.249	0.00	0.00	174.82	0.00	0.00	0.00	
			0.274 0.299	0.00 0.00	0.00 0.00	164.34 163.24	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.323	0.00	0.00	141.55	0.00	0.00	0.00	
			0.348 0.373	0.00 0.00	0.00	138.62 122.94	0.00	0.00	0.00	
			0.398	0.00	0.00	85.37	0.00	0.00	0.00	
			0.423 0.448	0.00 0.00	0.00	85.83 51.15	0.00	0.00	0.00	
			0.473	0.00	0.00	-14.43	0.00	0.00	0.00	
			0.498 0.522	0.00 0.00	0.00 0.00	-27.01 -108.56	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.547	0.00	0.00	- 289.33	0.00	0.00	0.00	
		1	0.572 0.597	0.00	0.00	-399.94 -2369.17	0.00	0.00	0.00	
	LF21	88	0.000	0.00	0.00	291.46	0.00	0.00	0.00	
			0.025 0.050	0.00 0.00	0.00	134.34 90.24	0.00	0.00	0.00	
			0.075	0.00	0.00	-93.05	0.00	0.00	0.00	
			0.100 0.124	0.00 0.00	0.00 0.00	-107.28 -124.02	0.00	0.00	0.00	
			0.149	0.00	0.00	-174.18	0.00	0.00	0.00	
			0.174	0.00	0.00	-178.97	0.00	0.00	0.00	

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





inie	IINIEIN	Knoten	Stelle	<u> </u>	Lagerkräfte [kN/m]		La	germomente [kNm/i	ml	
Nr.	LF/LK	Nr.	x [m]	p _X	p _Y	pz	m _X	m _Y	m _Z	
141	LF21	88	0.199 0.224	0.00 0.00	0.00 0.00	-167.25 -184.66	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.249	0.00	0.00 0.00 0.00	-174.82	0.00 0.00 0.00	0.00 0.00 0.00	0.00	
			0.274 0.299	0.00 0.00	0.00 0.00	-174.82 -164.34 -163.24 -141.55	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.323	0.00	0.00	-141.55	0.00	0.00	0.00	
			0.348 0.373	0.00 0.00	0.00	-138.62	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.398	0.00	0.00	-85.37	0.00	0.00	0.00	
			0.423	0.00	0.00	-85.83	0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.423 0.448 0.473	0.00 0.00 0.00	0.00 0.00 0.00 0.00	-85.37 -85.83 -51.15 14.43	0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00	0.00 0.00 0.00 0.00	0.00	
			0.498 0.522	0.00 0.00	0.00 0.00	27.01 108.56	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.522	0.00	0.00	289.33	0.00	0.00	0.00	
			0.572	0.00	0.00	289.33 399.94	0.00	0.00	0.00	
-	LF22	1 88	0.597 0.000	0.00 0.00	0.00	399.94 2369.17 403.67 -61.77 64.10 31.43 44.17 42.35 32.95	0.00 0.00 0.00 0.00 0.00	0.00	0.00	
			0.025	0.00	0.00	-61.77	0.00	0.00	0.00	
			0.050 0.075	0.00 0.00	0.00 0.00	64.10	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.100	0.00	0.00	44.17	0.00	0.00	0.00	
			0.124 0.149	0.00 0.00	0.00 0.00	42.35 32.95	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.174	0.00	0.00	45.23 46.07 37.45 52.68	0.00	0.00	0.00	
			0.199 0.224	0.00 0.00	0.00 0.00	46.07 37.45	0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.249	0.00	0.00	52.68	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	
			0.274 0.299	0.00 0.00	0.00 0.00	57.50 48.17	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.323	0.00	0.00	64.66	0.00	0.00	0.00	
			0.348	0.00	0.00	67.66	0.00	0.00	0.00	
i			0.373 0.398	0.00 0.00	0.00 0.00	73.23	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.423 0.448	0.00	0.00	54.64 73.23 75.69 59.36 75.80 72.45	0.00	0.00	0.00	
			0.448 0.473	0.00 0.00	0.00 0.00	59.36 75.80	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.498	0.00	0.00	72.45	0.00	0.00	0.00	
			0.522 0.547	0.00 0.00	0.00 0.00	48.53	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.572 0.597	0.00	0.00	48.53 61.92 112.20 73.23	0.00 0.00 0.00	0.00	0.00	
	LK1	1 88	0.597 0.000	0.00 0.00	0.00	73.23 0.00	0.00	0.00	0.00	
	LKI	00	0.025	0.00	0.00	0.00	0.00 0.00 0.00 0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	
			0.050	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.075 0.100	0.00 0.00	0.00	-57.09 -107.50	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.124	0.00	0.00	107.21	0.00	0.00	0.00	
			0.149 0.174	0.00 0.00	0.00 0.00	-107.21 -117.66 -124.71 -118.35 -126.04 -130.25 -125.22	0.00 0.00 0.00 0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.199	0.00	0.00	-118.35	0.00	0.00	0.00	
			0.224 0.249	0.00 0.00	0.00	-126.04 -130.25	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.274	0.00	0.00	-125.22	0.00	0.00	0.00	
			0.299 0.323	0.00 0.00	0.00	131.99	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.348	0.00	0.00 0.00	135.93	0.00	0.00	0.00	
			0.373	0.00	0.00	-143.43	0.00	0.00	0.00	
			0.398 0.423	0.00 0.00	0.00 0.00	-153.12 -151.06	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.448	0.00	0.00	-135.49 -135.93 -143.43 -153.12 -151.06 -160.75	0.00	0.00	0.00	
			0.473 0.498	0.00 0.00	0.00	-169.16 -166.41	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.522	0.00	0.00	-176.17	0.00	0.00	0.00	
			0.547 0.572	0.00 0.00	0.00 0.00	-177.57 -202.41	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		1	0.597	0.00	0.00	-716.19	0.00	0.00	0.00	
	LK2	88	0.000 0.025	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
į			0.050	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.075 0.100	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.124	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.149 0.174	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.199	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.224 0.249	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.249	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.299	0.00	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	
			0.323 0.348	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.373	0.00	0.00	-32.39	0.00	0.00	0.00	
			0.398 0.423	0.00 0.00	0.00	-46.59 -43.48	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.448	0.00	0.00	-100.32	0.00	0.00	0.00	
			0.473 0.498	0.00 0.00	0.00	-123.10 -146.39	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.522	0.00	0.00	-204.64	0.00	0.00	0.00	
			0.547	0.00	0.00	-184.55 151.52	0.00	0.00	0.00	
		1	0.572 0.597	0.00 0.00	0.00 0.00	-151.52 -1133.54	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
						0.00			0.00	
	LK6	88	0.000 0.025	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





Linie		Knoten	Stelle		Lagerkräfte [kN/m]		l a	germomente [kNm/n	m]	
Nr.	LF/LK	Nr.	x [m]	p _X	p _Y	p _z	m _X	m _Y	m _Z	
141	LK6	88	0.050	0.00	0.00	0.00 -48.43	0.00	0.00	0.00	
			0.075 0.100	0.00	0.00 0.00 0.00	-48.43 -97.19	0.00 0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.124 0.149	0.00	0.00 0.00	-100.52	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.174	0.00	0.00	-97.19 -100.52 -110.26 -116.75	0.00	0.00	0.00	
			0.199 0.224	0.00	0.00 0.00	-110.53	0.00 0.00	0.00	0.00	
			0.249	0.00	0.00	-119.97	0.00	0.00	0.00	
			0.274 0.299 0.323	0.00 0.00 0.00	0.00	-114.74 -120.24	0.00	0.00	0.00	
			0.323	0.00	0.00 0.00 0.00 0.00	-119.97 -114.74 -120.24 -125.72	0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00	0.00 0.00 0.00 0.00	0.00	
			0.348 0.373	0.00	0.00 0.00	-122.77 -128.54	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.398	0.00	0.00	-136.69	0.00	0.00	0.00	
			0.423 0.448	0.00	0.00 0.00	-133.68 -142.70	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	
			0.473	0.00	0.00 0.00	-149.61	0.00	0.00	0.00	
			0.498 0.522	0.00	0.00	-142.70 -149.61 -149.22 -158.86 -160.80	0.00 0.00 0.00 0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.547 0.572	0.00 0.00	0.00 0.00	-160.80 -184.92	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		1	0.597	0.00	0.00	-642.19	0.00	0.00	0.00	
	LK9	88	0.000 0.025	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.023 0.050 0.075	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.075 0.100	0.00 0.00	0.00 0.00 0.00	0.00 0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.124	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.149 0.174	0.00	0.00 0.00	0.00 -2.67	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.199	0.00	0.00	5.54	0.00	0.00	0.00	
			0.224 0.249	0.00	0.00 0.00	-26.10 -25.60	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.274 0.299	0.00	0.00	-26.10 -25.60 -13.86 -31.07 -24.33 -15.54	0.00 0.00	0.00	0.00	
			0.323	0.00 0.00	0.00 0.00	-24.33	0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.348 0.373	0.00	0.00	-15.54	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.398	0.00	0.00 0.00	-37.62 -28.43	0.00	0.00	0.00	
			0.423	0.00	0.00 0.00 0.00 0.00	-26.43 -20.74 -47.45 -45.03 -61.98 -98.34 -76.68 -31.87	0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.448 0.473 0.498	0.00 0.00	0.00	-45.03	0.00	0.00 0.00 0.00	0.00	
			0.498	0.00	0.00	-61.98 -98.34	0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.522 0.547	0.00	0.00	-76.68	0.00	0.00	0.00	
		1	0.572 0.597	0.00	0.00 0.00	-31.87 -439.83	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
	LK10	88	0.000	0.00	0.00	-31.87 -439.83 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	
			0.025 0.050 0.075	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.075 0.100	0.00	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.124	0.00 0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.149 0.174	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.199	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.224 0.249	0.00 0.00	0.00	0.00	0.00 0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.274	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.299 0.323	0.00	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.348 0.373	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	
			0.398	0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.423 0.448	0.00	0.00	0.00 0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.473	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.498	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.547	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		1	0.572 0.597	0.00	0.00 0.00	-60.60 -2478.75	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
142	LF1	89	0.000 0.026	0.00 0.00 0.00 0.00	0.00 0.00	-88.84 -87.01	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.052	0.00	0.00	-94.18	0.00 0.00	0.00	0.00	
			0.078 0.104	0.00 0.00	0.00 0.00	-103.39 -117.74	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.131	0.00	0.00	-135.11	0.00	0.00	0.00	
	LF2	90 89	0.157 0.000	0.00	0.00	-88.97 0.00	0.00	0.00	0.00	
	_		0.026 0.052	0.00	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	
			0.052	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00	
			0.104	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		90	0.131 0.157	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
	LF3	89	0.000 0.026	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.052	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.078 0.104	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.131	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		90	0.157	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			,							

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





= 4.3 L	IINIEIN	- LAGEI	RKRAFTE	_						
Linie		Knoten	Stelle		Lagerkräfte [kN/m]		La	germomente [kNm/r	m]	
Nr.	LF/LK	Nr.	x [m]	p _X	p _Y	pz	m _X	m _Y ,	m _z	ı İ
142	LF4	89	0.000	0.00	0.00	-6.28	0.00	0.00	0.00	
			0.026	0.00	0.00	-5 95	0.00 0.00 0.00 0.00	0.00	0.00	
			0.052 0.078	0.00 0.00	0.00 0.00	-6.13 -6.40	0.00	0.00	0.00	
			0.078	0.00	0.00	-6.40	0.00	0.00	0.00	
			0.104 0.131	0.00 0.00	0.00 0.00	-6.94 -7.65	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		90	0.157	0.00	0.00	-7.03 -4.91	0.00	0.00	0.00	
	LF5	89	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.026	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.052 0.078	0.00 0.00	0.00 0.00 0.00	0.00	0.00 0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.104	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.131	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		90	0.157	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
	LF6	89	0.000	0.00	0.00	233.17	0.00	0.00	0.00	
			0.026 0.052	0.00 0.00	0.00 0.00	43.43 -27.81	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.032	0.00	0.00	-83.44	0.00	0.00	0.00	
			0.104	0.00	0.00 0.00	-141.26	0.00	0.00	0.00	
			0.131	0.00	0.00	-213.96	0.00	0.00	0.00	
	LF13	90 89	0.157 0.000	0.00	0.00	-167.45 0.00	0.00	0.00	0.00	
	LF13	09	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.052	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.078	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.104	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		90	0.131 0.157	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
	LF20	89	0.000	0.00	0.00	2136.19	0.00	0.00	0.00	
			0.026	0.00	0.00	-1033.09	0.00	0.00	0.00	
			0.052	0.00	0.00	-542.42	0.00	0.00	0.00	
			0.078 0.104	0.00 0.00	0.00 0.00	-221.10 17.89	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.104	0.00	0.00	17.89 236.60	0.00	0.00	0.00	
		90	0.157	0.00	0.00 0.00	235.18	0.00	0.00	0.00	
	LF21	89	0.000	0.00	0.00	2136.19	0.00	0.00	0.00	
			0.026 0.052	0.00 0.00	0.00	1033.09 542.42	0.00	0.00 0.00	0.00	
			0.052	0.00	0.00 0.00	221.10	0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.104	0.00	0.00	-17.89	0.00	0.00	0.00	
			0.131	0.00	0.00	-236 60	0.00	0.00	0.00	
	1.500	90	0.157	0.00	0.00	-235.18 233.17	0.00	0.00	0.00	
	LF22	89	0.000 0.026	0.00 0.00	0.00 0.00	43.43	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.052	0.00	0.00	-27.81	0.00	0.00	0.00	
			0.078	0.00	0.00	-83.44	0.00	0.00	0.00	
			0.104	0.00	0.00	-141.26	0.00	0.00	0.00	
		90	0.131 0.157	0.00 0.00	0.00 0.00	-213.96 -167.45	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
	LK1	89	0.000	0.00	0.00	-593.52	0.00	0.00	0.00	
			0.026	0.00	0.00 0.00	-503.43	0.00	0.00	0.00	
			0.052	0.00	0.00	-463.67	0.00	0.00	0.00	
			0.078 0.104	0.00 0.00	0.00 0.00	-429.08 -411.19	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.131	0.00	0.00	-402.24	0.00	0.00	0.00	
		90	0.157	0.00	0.00	-238.67	0.00	0.00	0.00	
	LK2	89	0.000	0.00	0.00	-676.13	0.00	0.00	0.00	
			0.026 0.052	0.00 0.00	0.00	-742.02 -771.11	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.032	0.00	0.00 0.00	813.59	0.00	0.00	0.00	
			0.104	0.00	0.00	-904.83	0.00	0.00	0.00	
			0.131	0.00	0.00	-1042.23	0.00	0.00	0.00	
	LK6	90 89	0.157 0.000	0.00	0.00	-700.35 -529.38	0.00	0.00	0.00	
	LINO	03	0.026	0.00	0.00	-455.29	0.00	0.00	0.00	
			0.052	0.00	0.00 0.00 0.00	-455.29 -420.39 -387.68	0.00 0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	
			0.078	0.00	0.00	-387.68	0.00	0.00	0.00	
			0.104 0.131	0.00 0.00	0.00 0.00	-368.61 -357.11	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		90	0.157	0.00	0.00	-210.38	0.00	0.00	0.00	
	LK9	89	0.000	0.00	0.00	-154.33	0.00	0.00	0.00	
			0.026	0.00	0.00	-326.90	0.00	0.00	0.00	
			0.052 0.078	0.00 0.00	0.00 0.00	-409.98 -486.07	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.104	0.00	0.00	-586.44	0.00	0.00	0.00	
			0.131	0.00	0.00	-717.47	0.00	0.00	0.00	
		90	0.157	0.00	0.00	-498.81	0.00	0.00	0.00	
	LK10	89	0.000 0.026	0.00 0.00	0.00 0.00	-1990.77 -948.55	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.052	0.00	0.00	-447.81	0.00	0.00	0.00	
			0.078	0.00	0.00	-40.53	0.00	0.00	0.00	
			0.104	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		00	0.131	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
153	LF1	90 99	0.157 0.000	0.00	0.00	-102.09	0.00	0.00	0.00	
		50	0.026	0.00	0.00	-154.44	0.00	0.00	0.00	
			0.052	0.00	0.00	-135.78	0.00	0.00	0.00	
			0.078	0.00	0.00 0.00	-121.92 -112.75	0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.104 0.131	0.00 0.00	0.00	-112.75 -101.92	0.00	0.00	0.00	
		100	0.157	0.00	0.00	-61.57	0.00	0.00	0.00	
	LF2	99	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.026	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		1	0.052	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





е	15024	Knoten	Stelle		Lagerkräfte [kN/m]			igermomente [kNm/i		
-	LF/LK LF2	Nr. 99	x [m] 0.078	p _X	P _Y 0.00	Pz 0.00	m _X 0.00	m _Y 0.00	0.00	
	LF2	99	0.078 0.104	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.131	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	
ŀ	LF3	100 99	0.157 0.000	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
	LIS	33	0.026	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.052	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.078 0.104	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00	
			0.131 0.157	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	
-	LF4	100 99	0.157	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 -5.64	0.00	0.00	0.00	
	LI 4	99	0.026	0.00	0.00	-8.63	0.00	0.00	0.00	
į			0.052	0.00	0.00	-8.63 -7.69	0.00 0.00	0.00	0.00	
			0.078 0.104	0.00 0.00	0.00 0.00	-7.00 -6.56	0.00	0.00 0.00	0.00	
			0.131	0.00	0.00	6.04	0.00	0.00	0.00	
-	1.55	100 99	0.157	0.00	0.00	-3.96	0.00	0.00	0.00	
ŀ	LF5	99	0.000 0.026	0.00 0.00	0.00 0.00	-3.96 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.052	0.00	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	
			0.078 0.104	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	
			0.104	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		100	0.157	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
	LF6	99	0.000 0.026	0.00 0.00	0.00	3.88 -1.62	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.052	0.00	0.00 0.00	-8.69	0.00	0.00	0.00	
			0.078	0.00	0.00	-12.53	0.00	0.00	0.00	
			0.104 0.131	0.00 0.00	0.00 0.00	-12.39 0.41	0.00	0.00 0.00	0.00	
		100	0.157	0.00	0.00	236.52	0.00	0.00	0.00	
	LF13	99	0.000	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00	
			0.026 0.052	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.078	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.104 0.131	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00	
		100	0.157	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
	LF20	99	0.000	0.00	0.00	621.62	0.00	0.00	0.00	
			0.026	0.00 0.00	0.00	-802.48 -522.65	0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.052 0.078 0.104	0.00	0.00 0.00 0.00 0.00	-802.48 -522.65 -296.78 -147.76 -143.58	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	
			0.104	0.00	0.00	-147.76	0.00	0.00	0.00	
		100	0.131 0.157	0.00 0.00	0.00 0.00	-143.56	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
Ī	LF21	99	0.000	0.00	0.00	-291.46 621.62	0.00	0.00	0.00	
			0.026 0.052	0.00 0.00	0.00	802.48	0.00	0.00 0.00	0.00	
			0.032	0.00	0.00 0.00	296.78	0.00	0.00	0.00	
			0.104	0.00	0.00	522.65 296.78 147.76 143.58 291.46	0.00 0.00 0.00 0.00 0.00	0.00	0.00	
		100	0.131 0.157	0.00 0.00	0.00 0.00	143.58	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
ı	LF22	99	0.000	0.00	0.00	3.88	0.00	0.00	0.00	
			0.026	0.00	0.00	-1.62	0.00	0.00	0.00	
			0.052 0.078	0.00 0.00	0.00	-8.69 -12.53	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.104	0.00	0.00 0.00 0.00 0.00 0.00	-12.39	0.00	0.00	0.00	
ı		100	0.131 0.157	0.00 0.00	0.00	0.41 236.52	0.00	0.00 0.00	0.00	
ŀ	LK1	99	0.000	0.00	0.00	-361.68	0.00	0.00	0.00	
			0.026	0.00	0.00	-464.16	0.00	0.00	0.00	
			0.052 0.078	0.00 0.00	0.00 0.00	-314.92 -187.85	0.00	0.00 0.00	0.00	
			0.104	0.00	0.00 0.00 0.00	-26.32 0.00	0.00	0.00	0.00	
		100	0.131	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
-	LK2	100 99	0.157 0.000	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.026	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.052 0.078	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.104	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		465	0.131	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
-	LK6	100 99	0.157 0.000	0.00 0.00	0.00	0.00 -329.55	0.00	0.00	0.00	
	LINO	33	0.026	0.00	0.00	-417.21	0.00	0.00	0.00	
			0.052	0.00	0.00	-275.72	0.00	0.00	0.00	
			0.078 0.104	0.00 0.00	0.00 0.00	-154.29 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00	
			0.131	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
ŀ	LK9	100 99	0.157	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
	LN9	99	0.000 0.026	0.00 0.00	0.00 0.00	-128.50 -93.26	0.00 0.00	0.00	0.00	
			0.052	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.078	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00	
			0.104 0.131	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
	11/40	100	0.157	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
	LK10	99	0.000 0.026	0.00 0.00	0.00 0.00	-783.90 -770.62	0.00	0.00	0.00	
			0.052	0.00	0.00	-27.07	0.00	0.00	0.00	
			0.078	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.104 0.131	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.101	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





			KKKAFI	<u> </u>						
Linie		Knoten	Stelle		Lagerkräfte [kN/m]		La	germomente [kNm/i	m]	
Nr.	LF/LK	Nr.	x [m]	p _X	l p _Y	p _z	m _X	m _Y	m_Z	
153	LK10	100	0.157		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
156	LF1	100	0.000 0.025	0.00	0.00	-61.57	0.00	0.00 0.00	0.00	
			0.023	0.00	0.00 0.00	-51.16 -46.32	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.075	0.00	0.00	-46.98	0.00	0.00	0.00	
			0.100	0.00	0.00	-46.98 -47.25	0.00	0.00	0.00	
			0.124	0.00	0.00	-47.58	0.00	0.00	0.00	
			0.149 0.174	0.00	0.00	-47.70 -47.72	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.199	0.00	0.00	47.72	0.00	0.00	0.00	
			0.224 0.249	0.00	0.00	-47.25	0.00	0.00	0.00	
			0.249	0.00	0.00 0.00 0.00 0.00	-47.14	0.00 0.00 0.00 0.00	0.00	0.00	
			0.274 0.299	0.00	0.00 0.00	-47.72 -47.38 -47.25 -47.14 -46.50 -46.22	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.323	0.00	0.00	-46.02	0.00	0.00	0.00	
			0.348	0.00	0.00	-45.04	0.00	0.00	0.00	
			0.373	0.00	0.00	-44.62	0.00	0.00	0.00	
			0.398 0.423	0.00	0.00	-44.27	0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.423	0.00	0.00 0.00 0.00 0.00	-42.79 -42.16	0.00 0.00 0.00	0.00	0.00	
			0.473	0.00	0.00	-41.32	0.00	0.00	0.00	
			0.498	0.00	0.00	-38.78	0.00	0.00	0.00	
			0.522 0.547	0.00	0.00 0.00	-37.42 -34.92	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.572	0.00	0.00	-34.69	0.00	0.00	0.00	
		15	0.597	0.00	0.00	-116.20	0.00	0.00	0.00	
	LF2	100	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.025 0.050	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.050	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.100	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.124	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.149 0.174	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.174	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.224	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.249	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.274 0.299	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.299	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.348	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.373	0.00 0.00	0.00 0.00 0.00	0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00	0.00 0.00 0.00 0.00	0.00	0.00	
			0.398 0.423	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00	
			0.423	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.473	0.00	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	
			0.498	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.522	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.547 0.572	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		15	0.597	0.00	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	
	LF3	100	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.025 0.050	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.075	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.100	0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.124	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.149 0.174	0.00 0.00	0.00 0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.199	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.224	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.249 0.274	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.274	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.323	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.348	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.373 0.398	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.396	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.448	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.473	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.498 0.522	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.547	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.547 0.572	0.00 0.00 0.00	0.00	0.00	0.00 0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	
	LF4	15 100	0.597 0.000	0.00	0.00	0.00 -3.96	0.00	0.00	0.00	
	-14	100	0.000	0.00	0.00	-3.11	0.00	0.00	0.00	
			0.050	0.00	0.00	-2.76	0.00	0.00	0.00	
			0.075	0.00	0.00	-2.79	0.00	0.00	0.00	
			0.100 0.124	0.00	0.00 0.00	-2.80 -2.81	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.149	0.00	0.00	2.82	0.00 0.00 0.00	0.00	0.00	
			0.174	0.00	0.00	-2.81 -2.82 -2.83	0.00	0.00	0.00	
			0.199	0.00	0.00	-2.83	0.00	0.00	0.00	
			0.224 0.249	0.00	0.00	-2.85 -2.86	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.274	0.00	0.00	-2.85	0.00	0.00	0.00	
			0.299	0.00	0.00	-2.87	0.00	0.00	0.00	
			0.323		0.00	-2.88	0.00	0.00	0.00	
			0.348 0.373	0.00	0.00 0.00	-2.86 -2.87	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.398	0.00	0.00	-2.87	0.00	0.00	0.00	
			0.423		0.00	-2.83	0.00	0.00	0.00	

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





■ 4.3 L	INIEN	- LAGEI	RKRAFTI	<u> </u>						
Linie		Knoten	Stelle		Lagerkräfte [kN/m]		La	germomente [kNm/r	m]	
Nr.	LF/LK	Nr.	x [m]	p _X	p_{Y}	p_Z	m _X	m _Y	m_Z	
156	LF4	100	0.448	0.00	0.00	-2.82	0.00	0.00	0.00	
			0.473	0.00	0.00	-2.79	0.00 0.00 0.00	0.00	0.00	
			0.498 0.522	0.00 0.00	0.00 0.00	-2.68 -2.61	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.522	0.00	0.00	-2.46	0.00	0.00	0.00	
			0.572	0.00	0.00	-2.48	0.00	0.00	0.00	
		15	0.597	0.00	0.00	-8.16	0.00	0.00	0.00	
	LF5	100	0.000 0.025	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.023	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.075	0.00	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	
			0.100	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.124	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.149 0.174	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.199	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.224	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.249 0.274	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.299	0.00	0.00 0.00 0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.323	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.348	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.373 0.398	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.423	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.448	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.473	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.498 0.522	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.522	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.572	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
	LEC	15	0.597	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
	LF6	100	0.000 0.025	0.00 0.00	0.00 0.00	236.52 -222.11	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.050	0.00	0.00	-108.41	0.00	0.00	0.00	
			0.075	0.00	0.00	-106.61	0.00	0.00	0.00	
			0.100	0.00	0.00	-119.42	0.00	0.00	0.00	
			0.124 0.149	0.00 0.00	0.00 0.00	-121.89 -102.40	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.174	0.00	0.00	-118.49	0.00	0.00	0.00	
			0.199	0.00	0.00	-116 33	0.00	0.00	0.00	
			0.224 0.249	0.00 0.00	0.00 0.00	-95.59	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	
			0.249	0.00	0.00	-110.62 -108.81	0.00	0.00	0.00 0.00	
			0.299	0.00	0.00	-90.39	0.00	0.00	0.00	
			0.323	0.00	0.00	-102.07	0.00	0.00	0.00	
			0.348 0.373	0.00 0.00	0.00 0.00	-97.90 -80.76	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.373	0.00	0.00	-92.12	0.00	0.00	0.00	
			0.423	0.00	0.00 0.00 0.00	-92.49	0.00	0.00	0.00	
			0.448	0.00	0.00	-79.82	0.00	0.00	0.00	
			0.473 0.498	0.00 0.00	0.00	-92.60 -94.44	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.522	0.00	0.00 0.00	-88.36	0.00	0.00	0.00	
			0.547	0.00	0.00	-106.07	0.00	0.00	0.00	
		45	0.572	0.00	0.00 0.00	-47.71 -240.48	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
	LF13	15 100	0.597 0.000	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.025	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.050	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.075 0.100	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.124	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.149	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.174 0.199	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.133	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.249	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.274	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.299 0.323	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.348	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.373	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.398	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.423 0.448	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.473	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.498	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.522 0.547	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.572	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		15	0.597	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
	LF20	100	0.000	0.00	0.00	-291.46	0.00	0.00	0.00	
			0.025 0.050	0.00 0.00	0.00 0.00	-134.35 -90.24	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.030	0.00	0.00	93.05	0.00	0.00	0.00	
			0.100	0.00	0.00	107.27	0.00	0.00	0.00	
			0.124	0.00 0.00	0.00 0.00	124.02 174.18	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.149 0.174	0.00	0.00	174.18	0.00	0.00	0.00	
			0.199	0.00	0.00	167.26	0.00	0.00	0.00	
			0.224	0.00	0.00	184.67	0.00	0.00	0.00	
			0.249 0.274	0.00 0.00	0.00 0.00	174.83 164.36	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
1			0.274	0.00	0.00	107.00	5.00	0.00	0.00	
		1								

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





LETTY	Knoten	Stelle v [m]		Lagerkräfte [kN/m]	n_		germomente [kNm/m	-	
LF/LK	Nr. 100	x [m] 0.299	9x 0.00	P _Y 0.00	p _Z 163.24	m _X	m _Y 0.00	m _z	
LF20	100	0.323	0.00	0.00	141 53	0.00	0.00	0.00	
		0.348 0.373	0.00	0.00	138.58 122.92	0.00	0.00	0.00	
		0.373	0.00	0.00	122.92	0.00	0.00	0.00	
		0.398 0.423	0.00 0.00	0.00 0.00	85.40 85.85	0.00 0.00	0.00	0.00	
		0.448	0.00	0.00	51.16	0.00	0.00	0.00	
		0.473	0.00	0.00	-14.43	0.00	0.00	0.00	
		0.498 0.522	0.00 0.00	0.00 0.00	-27.02 -108.57	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.522	0.00	0.00	-289.34	0.00	0.00	0.00	
		0.572	0.00	0.00	-399.94	0.00	0.00	0.00	
1504	15	0.597	0.00	0.00	-2369.16	0.00	0.00	0.00	
LF21	100	0.000 0.025	0.00 0.00	0.00 0.00	291.46 134.35	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.050	0.00	0.00	90.24	0.00	0.00	0.00	
		0.075	0.00	0.00	-93.05	0.00	0.00	0.00	
		0.100 0.124	0.00 0.00	0.00	-107.27	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.124	0.00	0.00 0.00	-124.02 -174.18	0.00	0.00	0.00	
		0.174	0.00	0.00	-178.97	0.00	0.00	0.00	
		0.199	0.00	0.00	-167.26	0.00	0.00	0.00	
		0.224 0.249	0.00 0.00	0.00 0.00	-184.67 -174.83	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
		0.274	0.00	0.00	-164.36	0.00	0.00	0.00	
		0.299	0.00	0.00	-163.24	0.00	0.00	0.00	
		0.323	0.00	0.00	-141.53	0.00	0.00	0.00	
		0.348 0.373	0.00 0.00	0.00 0.00	-138.58 -122.92	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	
		0.398	0.00	0.00	-85.40	0.00	0.00	0.00	
		0.423	0.00	0.00	-85.85	0.00	0.00	0.00	
		0.448	0.00	0.00	-51.16	0.00	0.00	0.00	
		0.473 0.498	0.00 0.00	0.00 0.00	14.43 27.02	0.00 0.00	0.00	0.00	
		0.522	0.00	0.00	108.57	0.00	0.00	0.00	
		0.547	0.00	0.00	289.34 399.94	0.00	0.00	0.00	
	15	0.572	0.00	0.00 0.00	399.94	0.00 0.00	0.00	0.00	
LF22	15 100	0.597 0.000	0.00	0.00	2369.16 236.52	0.00	0.00	0.00	
	100	0.025	0.00	0.00	-222.11	0.00	0.00	0.00	
		0.050	0.00	0.00	-108.41	0.00	0.00	0.00	
		0.075 0.100	0.00 0.00	0.00 0.00	-106.61 -119.42	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
		0.100	0.00	0.00	-121.89	0.00	0.00	0.00	
		0.149	0.00	0.00	-102.40	0.00	0.00	0.00	
		0.174	0.00	0.00	-118.49	0.00	0.00	0.00	
		0.199 0.224	0.00 0.00	0.00 0.00	-116.33 -95.59	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.249	0.00	0.00	-110.62	0.00	0.00	0.00	
		0.274	0.00	0.00	-108.81	0.00	0.00	0.00	
		0.299	0.00	0.00	-90.39	0.00	0.00	0.00	
		0.323 0.348	0.00 0.00	0.00 0.00	-102.07 -97.90	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.373	0.00	0.00	-80.76	0.00	0.00	0.00	
		0.398	0.00	0.00	-92.12	0.00	0.00	0.00	
		0.423	0.00	0.00	-92.49	0.00	0.00	0.00	
		0.448 0.473	0.00 0.00	0.00 0.00	-79.82 -92.60	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.498	0.00	0.00	-94.44	0.00	0.00	0.00	
		0.522	0.00	0.00	-94.44 -88.36	0.00	0.00	0.00	
		0.547	0.00	0.00	-106.07	0.00	0.00	0.00	
	15	0.572 0.597	0.00 0.00	0.00 0.00	-47.71 -240.48	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
LK1	100	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		0.025	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00	
		0.050 0.075	0.00	0.00 0.00	0.00 -57.09	0.00 0.00	0.00	0.00	
		0.100	0.00	0.00	-107.50	0.00	0.00	0.00	
		0.124	0.00	0.00	-107.21	0.00	0.00	0.00	
		0.149	0.00	0.00	-117.66 124.70	0.00	0.00	0.00	
		0.174 0.199	0.00 0.00	0.00 0.00	-124.70 -118.34	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.224	0.00	0.00	-126 04	0.00	0.00	0.00	
		0.249	0.00	0.00	-130.25 -125.21	0.00	0.00	0.00	
		0.274 0.299	0.00	0.00 0.00	-125.21 -131.99	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.299	0.00	0.00	-138.49	0.00	0.00	0.00	
		0.348	0.00	0.00	-135.93	0.00	0.00	0.00	
		0.373 0.398	0.00	0.00 0.00	-143.43 -153.12	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
		0.398	0.00	0.00	-151.07	0.00	0.00	0.00	
		0.448	0.00	0.00	-160.76	0.00	0.00	0.00	
		0.473	0.00	0.00	-169.17	0.00	0.00	0.00	
		0.498	0.00	0.00	-166.41	0.00	0.00	0.00	
		0.522 0.547	0.00	0.00 0.00	-176.17 -177.57	0.00 0.00	0.00	0.00	
		0.572	0.00	0.00	-202.41	0.00	0.00	0.00	
	15 100	0.597	0.00	0.00	-716.19	0.00	0.00	0.00	
LK2	100	0.000	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	0.00	
		0.025 0.050	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
		0.075	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		0.100	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		0.124	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





LF/LK	Knoten Nr.	Stelle x [m]	p _X	Lagerkräfte [kN/m]	p _z	m _X	germomente [kNm/r m _Y	nj m _z	
LK2	100	0.149	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		0.174 0.199	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.224	0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		0.249 0.274	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 -86.73	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.299	0.00	0.00	-125.79	0.00	0.00	0.00	
		0.323 0.348	0.00 0.00	0.00	-171.04 -156.83	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.373	0.00	0.00	-186.68	0.00	0.00	0.00	
		0.398 0.423	0.00	0.00 0.00 0.00 0.00	-186.68 -220.24 -212.40	0.00 0.00 0.00 0.00	0.00	0.00	
		0.423	0.00 0.00	0.00	-254.83	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.473	0.00	0.00 0.00	-285.67	0.00	0.00	0.00	
		0.498 0.522	0.00 0.00	0.00 0.00	-289.68 -337.51	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.547	0.00	0.00	-349.96	0.00	0.00	0.00	
	15	0.572 0.597	0.00 0.00	0.00 0.00	-409.83 -2236.33	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
LK6	100	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		0.025 0.050	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.075	0.00	0.00	-48.43	0.00	0.00	0.00	
		0.100 0.124	0.00 0.00	0.00	-97.19 -100.52	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.149	0.00 0.00	0.00	-110.26	0.00	0.00	0.00	
		0.174	0.00	0.00 0.00 0.00 0.00	-116.75	0.00	0.00	0.00	
		0.199 0.224	0.00 0.00	0.00	-110.53 -116.70	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.249	0.00	0.00	-119.97	0.00	0.00	0.00	
		0.274 0.299	0.00 0.00	0.00 0.00	-114.74 -120.24	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.323	0.00	0.00	-125.72 -122.77	0.00	0.00	0.00	
		0.348 0.373	0.00 0.00	0.00	-122.77 -128.54	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	
		0.373	0.00	0.00 0.00	-136.69	0.00	0.00	0.00	
		0.423	0.00	0.00	-133.68	0.00	0.00	0.00	
		0.448 0.473	0.00 0.00	0.00 0.00	-142.71 -149.61	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.498	0.00	0.00	-149.23	0.00	0.00	0.00	
		0.522	0.00 0.00	0.00 0.00 0.00	-158.86 -160.80	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.547 0.572	0.00	0.00	-184.92 -642.19	0.00 0.00	0.00	0.00	
11/0	15	0.597	0.00	0.00	-642.19	0.00	0.00	0.00	
LK9	100	0.000 0.025	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.050	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		0.075 0.100	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 -66.58	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.124	0.00	0.00	-67 14	0.00 0.00 0.00	0.00	0.00	
		0.149	0.00	0.00 0.00	-82.76 -97.28 -98.85	0.00	0.00	0.00	
		0.174 0.199	0.00 0.00	0.00	-97.28 -98.85	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.224	0.00	0.00	-111.90	0.00	0.00	0.00	
		0.249 0.274	0.00 0.00	0.00	-131.17 -132.26	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.299	0.00	0.00	-138.65	0.00	0.00	0.00	
		0.323 0.348	0.00 0.00	0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00	-152.68 -139.06	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.373	0.00	0.00	-145.90	0.00	0.00	0.00	
		0.398	0.00	0.00	-155.93	0.00	0.00	0.00	
		0.423 0.448	0.00 0.00	0.00	-148.26 -165.15	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.473	0.00	0.00	-175.61	0.00	0.00	0.00	
		0.498 0.522	0.00 0.00	0.00	-176.75 -197.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.547	0.00	0.00 0.00 0.00 0.00	-194.84	0.00	0.00	0.00	
	15	0.572	0.00	0.00	-213.31 1204.05	0.00	0.00	0.00	
LK10	100	0.597	0.00	0.00	-1204.05 0.00	0.00	0.00	0.00	
		0.025	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		0.050 0.075	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.100	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		0.124 0.149	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.174	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		0.199 0.224	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.224	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		0.274	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		0.299 0.323	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.348	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		0.373 0.398	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.398	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		0.448	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		0.473 0.498	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
			0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		0.522		0.00				0.00	
		0.522 0.547 0.572	0.00 0.00 0.00	0.00 0.00 0.00	0.00 0.00 -154.41	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





LF/LK	Knoten Nr.	Ste ll e x [m]	p _X	Lagerkräfte [kN/m]	p _z	m _X	germomente [kNm/r m _Y	m _Z	
LF1	101	0.000	0.00	0.00	-88.84	0.00	0.00	0.00	
		0.026 0.052	0.00	0.00	-87.01	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
		0.078	0.00 0.00	0.00 0.00	-94.18 -103.39	0.00	0.00	0.00	
		0.104	0.00	0.00	-117.74	0.00	0.00	0.00	
	102	0.131 0.157	0.00	0.00 0.00	-135.11 -88.97	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
LF2	101	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		0.026	0.00	0.00 0.00 0.00 0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		0.052	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00 0.00	
		0.078 0.104	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00	0.00 0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	
		0.131	0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
LF3	102 101	0.157	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
LIG	101	0.026	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		0.052	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		0.078 0.104	0.00 0.00	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
		0.131	0.00	0.00 0.00 0.00 0.00 0.00	0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00	0.00	0.00	0.00	
LF4	102 101	0.157	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00 0.00	
LF4	101	0.000 0.026	0.00	0.00 0.00	-6.28 -5.95	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	
		0.052	0.00	0.00	6.13	0.00	0.00	0.00	
		0.078 0.104	0.00	0.00 0.00 0.00 0.00 0.00	-6.40 -6.94	0.00	0.00	0.00 0.00	
		0.104	0.00 0.00 0.00	0.00	-7.65	0.00 0.00 0.00	0.00	0.00	
	102	0.157	0.00	0.00	-4.91	0.00	0.00	0.00	
LF5	101	0.000 0.026	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.052	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		0.078	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		0.104 0.131	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
	102	0.157	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
LF6	101	0.000	0.00	0.00	307.61	0.00	0.00	0.00	
		0.026 0.052	0.00	0.00 0.00	1.77 -33.64	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
		0.078	0.00	0.00	-53.81	0.00	0.00	0.00	
		0.104 0.131	0.00 0.00	0.00 0.00	-79.39	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
	102	0.157	0.00	0.00	-114.43 -88.58	0.00	0.00	0.00	
LF13	101	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		0.026 0.052	0.00 0.00	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
		0.078	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	0.00	
		0.104	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
	102	0.131	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00	0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
LF20	102 101	0.157 0.000	0.00	0.00	0.00 -2136.19	0.00 0.00 0.00	0.00	0.00	
		0.026	0.00	0.00 0.00 0.00 0.00 0.00	-1033.09 -542.42	0.00	0.00	0.00	
		0.052 0.078	0.00	0.00	-221.09	0.00 0.00	0.00	0.00 0.00	
		0.104	0.00	0.00	-221.09 17.89 236.60	0.00	0.00	0.00	
	102	0.131 0.157	0.00 0.00	0.00 0.00	235 18	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
LF21	101	0.000	0.00	0.00	2136.19	0.00	0.00	0.00	
		0.026	0.00 0.00	0.00	1033.09	0.00 0.00	0.00	0.00	
		0.052 0.078	0.00 0.00	0.00 0.00 0.00 0.00 0.00	2136.19 1033.09 542.42 221.09	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.104	0.00	0.00	-17.89	0.00	0.00	0.00	
	100	0.131	0.00	0.00	-236.60	0.00	0.00	0.00 0.00	
LF22	102 101	0.157 0.000	0.00	0.00	-235.18 307.61	0.00	0.00	0.00	
	.,,	0.026	0.00	0.00 0.00 0.00 0.00	1.77	0.00	0.00	0.00	
		0.052 0.078	0.00	0.00	-33.64 -53.81	0.00	0.00	0.00 0.00	
		0.104	0.00	0.00	-79.39	0.00	0.00	0.00	
	400	0.131	0.00	0.00	-114.43	0.00	0.00	0.00	
LK1	102 101	0.157 0.000	0.00	0.00	-88.58 -593.52	0.00	0.00	0.00	
	.51	0.026	0.00	0.00	-503.42	0.00	0.00	0.00	
		0.052	0.00	0.00	-463.67	0.00	0.00	0.00	
		0.078 0.104	0.00 0.00	0.00 0.00	-429.08 -411.19	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.131	0.00	0.00	-402.24	0.00	0.00	0.00	
LK2	102 101	0.157 0.000	0.00	0.00 0.00	-238.68 -1284.99	0.00	0.00	0.00 0.00	
LINZ	101	0.026	0.00	0.00	-1074.01	0.00	0.00	0.00	
		0.052	0.00	0.00	-824.02	0.00	0.00	0.00	
		0.078 0.104	0.00 0.00	0.00 0.00	-613.85 -441.77	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.131	0.00	0.00	-277.34	0.00	0.00	0.00	
LVC	102	0.157	0.00	0.00	-92.06	0.00	0.00	0.00	
LK6	101	0.000 0.026	0.00 0.00	0.00 0.00	-529.38 -455.29	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.052	0.00	0.00	-420.38	0.00	0.00	0.00	
		0.078	0.00	0.00 0.00	-387.68 368.61	0.00	0.00	0.00 0.00	
		0.104 0.131	0.00	0.00	-368.61 -357.11	0.00 0.00	0.00	0.00	
	102	0.157	0.00	0.00	-210.38	0.00	0.00	0.00	
LK9	101	0.000 0.026	0.00 0.00	0.00 0.00	-560.61 -550.32	0.00 0.00	0.00 0.00	0.00 0.00	
		0.026	0.00	0.00	-440.42	0.00	0.00	0.00	

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





	-11411-14		XIXIV II I							
Linie		Knoten	Stelle		Lagerkräfte [kN/m]		Lag	germomente [kNm/n	n]	
Nr.	LF/LK	Nr.	x [m]	p _X	PY	pz	m _X	m _Y	m_Z	
158	LK9	101	0.078	0.00	0.00	-340.79	0.00	0.00	0.00	
			0.104	0.00	0.00	-257.25	0.00	0.00	0.00	
			0.131	0.00	0.00	-176.73	0.00	0.00	0.00	
		102	0.157	0.00	0.00	-69.40	0.00	0.00	0.00	
	LK10	101	0.000	0.00	0.00	-1828.32	0.00	0.00	0.00	
			0.026	0.00	0.00	-951.03	0.00	0.00	0.00	
			0.052	0.00	0.00	-448.83	0.00	0.00	0.00	
			0.078	0.00	0.00	-34.70	0.00	0.00	0.00	
			0.104	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
			0.131	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		102	0.157	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
Σ Lager	LF1			0.00	0.00	-124.96				
Σ Laste	LF1			0.00	0.00	-169.74				
Σ Lager	LF2			0.00	0.00	0.00				
Σ Laste	LF2			0.00	1330.92	39.83				
Σ Lager	LF3			0.00	0.00	0.00				
Σ Laste	LF3			0.00	1825.79	0.59				
Σ Lager	LF4			0.00	0.00	-7.65				
Σ Laste	LF4			0.00	0.00	-8.49				
Σ Lager	LF5			0.00	0.00	0.00				
Σ Laste	LF5			0.00	315.10	0.00				
Σ Lager	LF6			0.00	0.00	-38.02				
Σ Laste	LF6			0.00	0.00	0.00				
Σ Lager	LF13			0.00	0.00	0.00				
Σ Laste	LF13			0.00	-740.21	-40.93				
Σ Lager	LF20			0.00	0.00	-265.79				
Σ Laste	LF20			0.00	0.00	0.00				
Σ Lager	LF21			0.00	0.00	265.79				
Σ Laste	LF21 LF22			0.00	0.00	0.00				
Σ Lager Σ Laste	LF22 LF22			0.00 0.00	0.00 0.00	-38.02 0.00				
	LF22 LK1			0.00	0.00	-361.61				
Σ Lager Σ Laste	LK1			0.00	1796.74					
Σ Laste	LK2			0.00	0.00	-188.11 -379.64				
Σ Lager Σ Laste	LK2 LK2			0.00	2707.63	-239.87				
Σ Laste Σ Lager	LK2 LK6			0.00	0.00	-323.85				
Σ Lager	LK6			0.00	1796.74	-132.94				
Σ Laste Σ Lager	LK9			0.00	0.00	-247.15				
Σ Lager	LK9			0.00	1646.02	120.01				
Σ Laste Σ Lager	LK10			0.00	0.00	-129.91 -259.10				
Σ Lager	LK10			0.00	0.00	0.00				
∠ Lasie	LLKIU	١.		0.00	0.00	0.00	I	I	I	

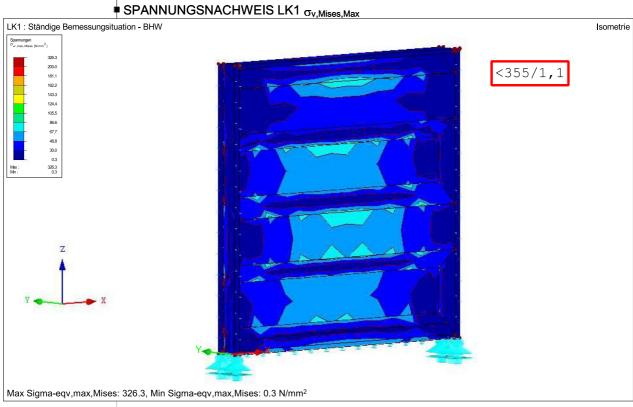
RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM

www.dlubal.com

20.10.2021

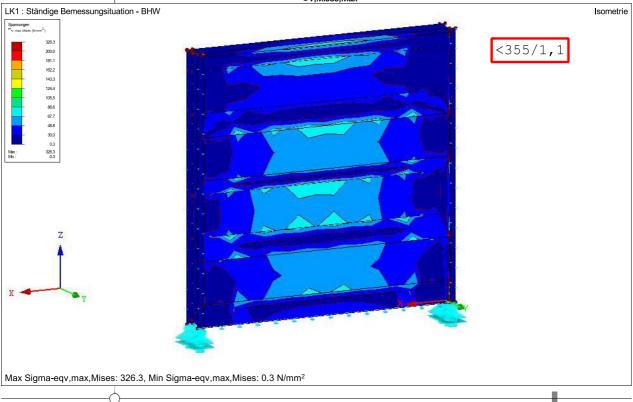






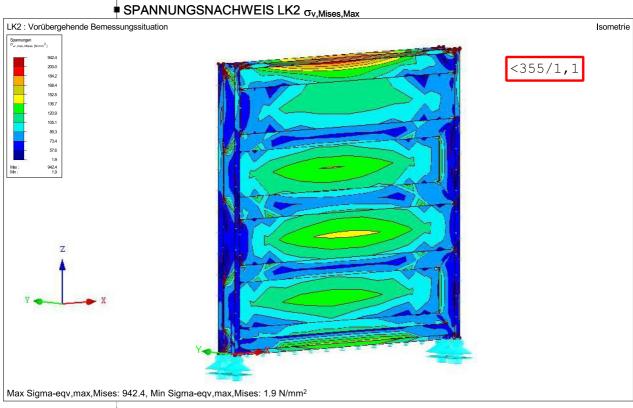
SPANNUNGSNACHWEIS LK1 Ov, Mises, Max

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM

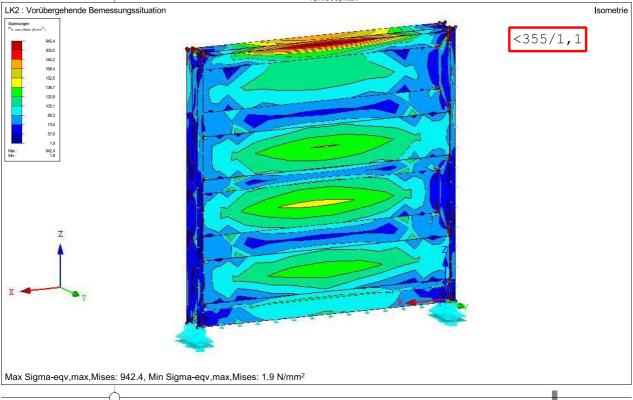






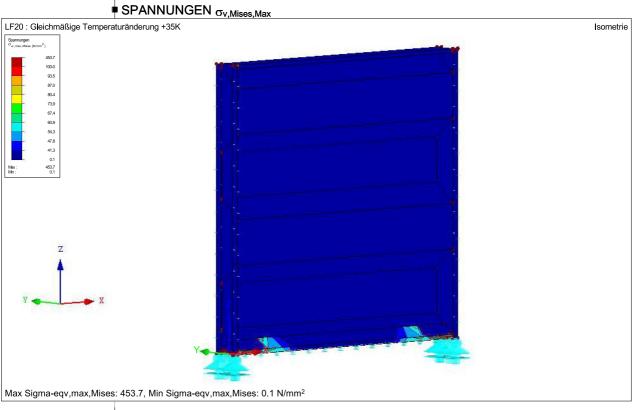




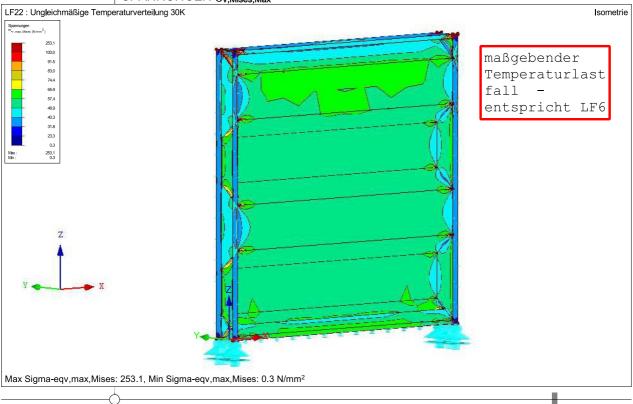






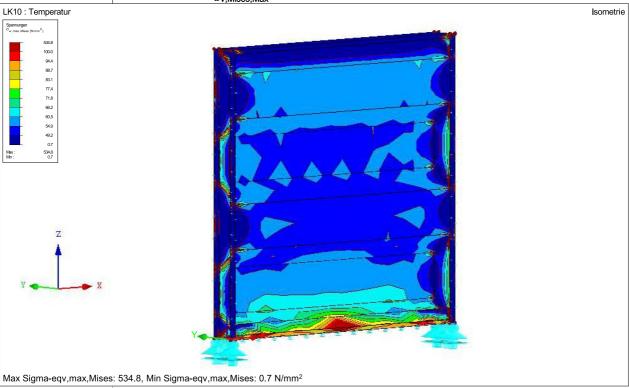






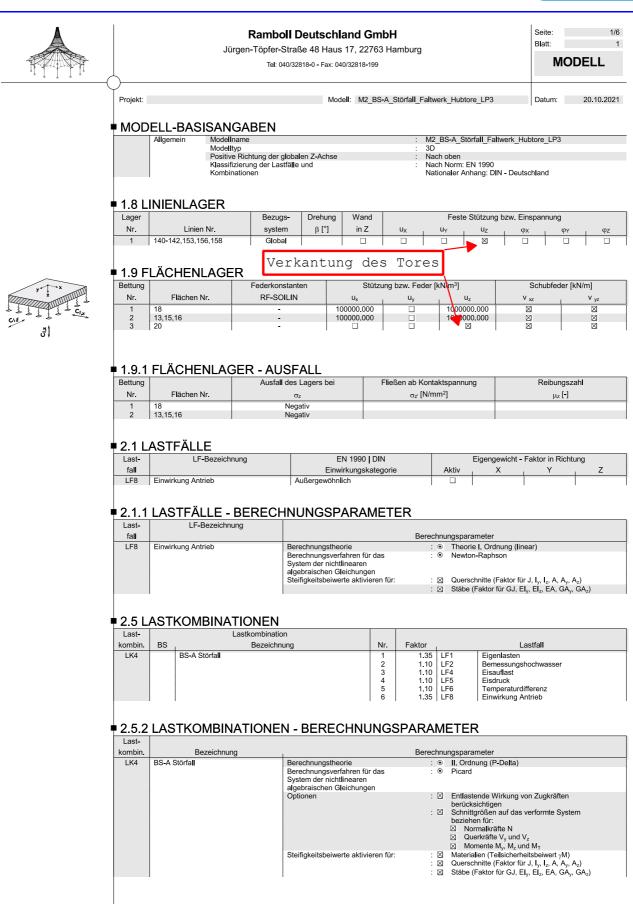




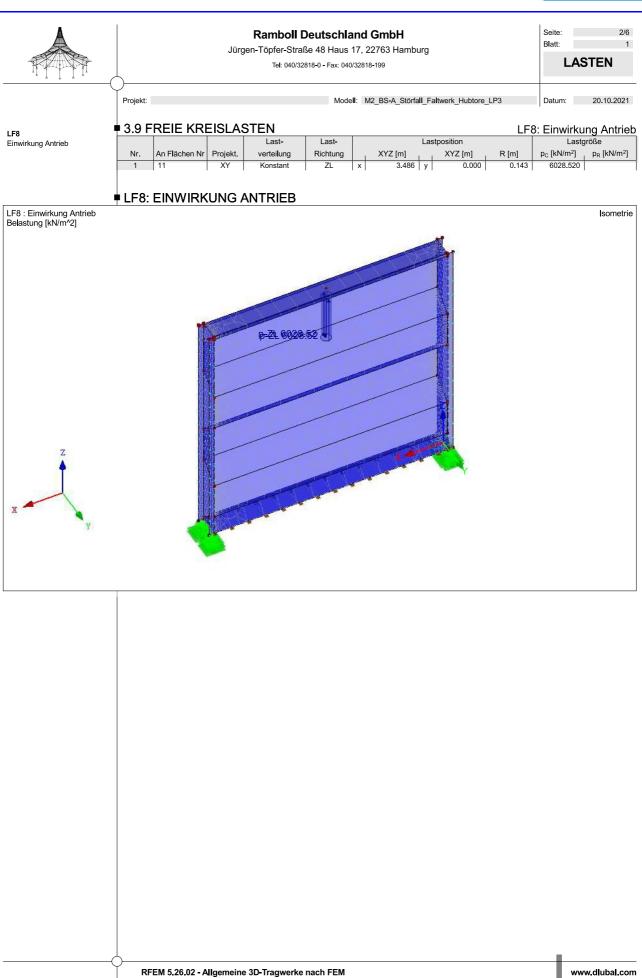
















■ 4.0 ERGEBNISSE - ZUSAMMENFASSUNG

Bezeichnung	Wert	Einheit	Kommentar
stfall LF8 - Einwirkung Antrieb	<u> </u>		
Summe Belastung in Richtung X	0.00	kN	
Summe Lagerkräfte in X	0.00	kN	
Summe Belastung in Richtung Y	0.00	kN	
Summe Lagerkräfte in Y	0.00	kN	Hubkraft des Hubzylinders
Summe Belastung in Richtung Z	390.00	kN	Habitate accomably infacts
Summe Lagerkräfte in Z	390.00	kN	Abweichung 0.00%
Resultierende der Reaktionen um X			Im Schwerpunkt des Modells (X:3.500, Y:0.004, Z:3.531 m)
Resultierende der Reaktionen um Y	5.265	kNm	Im Schwerpunkt des Modells
Resultierende der Reaktionen um Z	0.000	kNm	Im Schwerpunkt des Modells
Max. Verschiebung in X	-1.6	mm	FE-Netzknoten Nr. 3035 (X: 4.496, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
Max. Verschiebung in Y	-11.5	mm	FE-Netzknoten Nr. 3033 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
Max. Verschiebung in Z	48.3	mm	FE-Netzknoten Nr. 2835 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.100 m)
Max. Verschiebung vektoriell	49.6	mm	FE-Netzknoten Nr. 3033 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
Max. Verdrehung um X	-78.7	mrad	FE-Netzknoten Nr. 2835 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.100 m)
Max, Verdrehung um Y	20.8	mrad	FE-Netzknoten Nr. 3035 (X: 4.496, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
Max. Verdrehung um Z	-4.3	mrad	FE-Netzknoten Nr. 3030 (X: 2.006, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
Maximale Flächenverzerrung	0.000	‰	FE-Netzknoten Nr. 0 (X: 0.000, Y: 0.000, Z: 0.000 m)
Berechnungstheorie	I. Ordnung		Theorie I. Ordnung (linear)
Steifigkeitsreduzierung			Querschnitte, Stäbe, Flächen
Anzahl der Laststufen	1		
Anzahl der Iterationen	52		
Maximaler Wert des Elementes der Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale	6.778E+11		
Minimaler Wert des Elementes der Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale	8.081E+04		
Determinante der Steifigkeitsmatrix	3.957E+1135 483		
Unendlich-Norm	1.536E+12		

mbination LK4 - BS-A Störfall	0.00	LANI	
Summe Belastung in Richtung X	0.00		
Summe Lagerkräfte in X	0.00		
Summe Belastung in Richtung Y	1810.63		
Summe Lagerkräfte in Y	1810.63		Abweichung 0.00%
Summe Belastung in Richtung Z	331.83		
Summe Lagerkräfte in Z	331.83		Abweichung 0.00%
Resultierende der Reaktionen um X	-732.7		Im Schwerpunkt des Modells (X:3.5, Y:0.0, Z:3.5 m)
Resultierende der Reaktionen um Y	7.0		Im Schwerpunkt des Modells
Resultierende der Reaktionen um Z	0.0	kNm	Im Schwerpunkt des Modells
Max. Verschiebung in X	2.2	mm	FE-Netzknoten Nr. 3031 (X: 2.504, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
Max. Verschiebung in Y	10.7	mm	FE-Netzknoten Nr. 2403 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 5.956 m)
Max. Verschiebung in Z	53.2	mm	FE-Netzknoten Nr. 2835 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.100 m)
Max. Verschiebung vektoriell	53.4	mm	FE-Netzknoten Nr. 2835 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.100 m)
Max. Verdrehung um X	-84.8		FE-Netzknoten Nr. 2835 (X: 3.500, Y: -0.290, Z: 7.100 m)
Max. Verdrehung um Y	24.2		FE-Netzknoten Nr. 3035 (X: 4.496, Y: -0.290, Z: 7.000 m)
Max. Verdrehung um Z	9.4		FE-Netzknoten Nr. 3593 (X: 0.015, Y: 0.307, Z: 6.575 m)
Maximale Flächenverzerrung	0.000	%	FE-Netzknoten Nr. 0 (X: 0.000, Y: 0.000, Z: 0.000 m)
Berechnungstheorie	II. Ordnung		Theorie II. Ordnung (nichtlinear, Timoshenko)
Schnittgrößen bezogen auf verformtes System	×		$N, V_y, V_z, M_y, M_z, M_T$
für			, - ,
Steifigkeitsreduzierung			Materialien, Querschnitte, Stäbe, Flächen
Entlastende Wirkung der Zugkräfte	\boxtimes		
berücksichtigen			
Ergebnisse durch LK-Faktor zurückdividieren			
Anzahl der Laststufen	1		
Anzahl der Iterationen	10		
Maximaler Wert des Elementes der	6.778E+11		
Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale	1		
Minimaler Wert des Elementes der	8.081E+04		
Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale			
Determinante der Steifigkeitsmatrix	9.211E+1136		
	384		
Unendlich-Norm	1.536E+12		

amt			
Sonstige Einstellungen:			
Anzahl 1D-Finite-Elemente	0		
Anzahl 2D-Finite-Elemente	25535		
Anzahl 3D-Finite-Elemente	0		
Anzahl FE-Netzknoten	25040		
Anzahl der Gleichungen	150240		
Schnittgrößen bezogen auf verformtes System			
Maximale Anzahl Iterationen	100		
Anzahl der Stabteilungen für Ergebnisverläufe	100		
Stabteilung Seil-, Bettungs- und Voutenstäbe	10		
Anzahl der Stabteilungen für das Suchen der Maximalwerte	10		
Unterteilungen des FE-Netzes für grafische Ergebnisse	0		
Prozentuelle Anzahl der Iterationen der Methode nach Picard kombiniert mit der Methode nach Newton-Raphson	5	%	
Ausgefallene Lager aktivieren	\boxtimes		
Optionen:	_		
Schubsteifigkeit (Ay, Az) der Stäbe aktivieren			
Stäbe bei Theorie III. Ordnung bzw.	⊠		
Durchschlagproblem teilen	571		
Die eingestellten Steifigkeitsänderungen aktivieren Rotationsfreiheitsgrade ignorieren			
Kontrolle der kritischen Kräfte der Stäbe			
Unsymmetrischer direkter Gleichungslöser, falls f			

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM



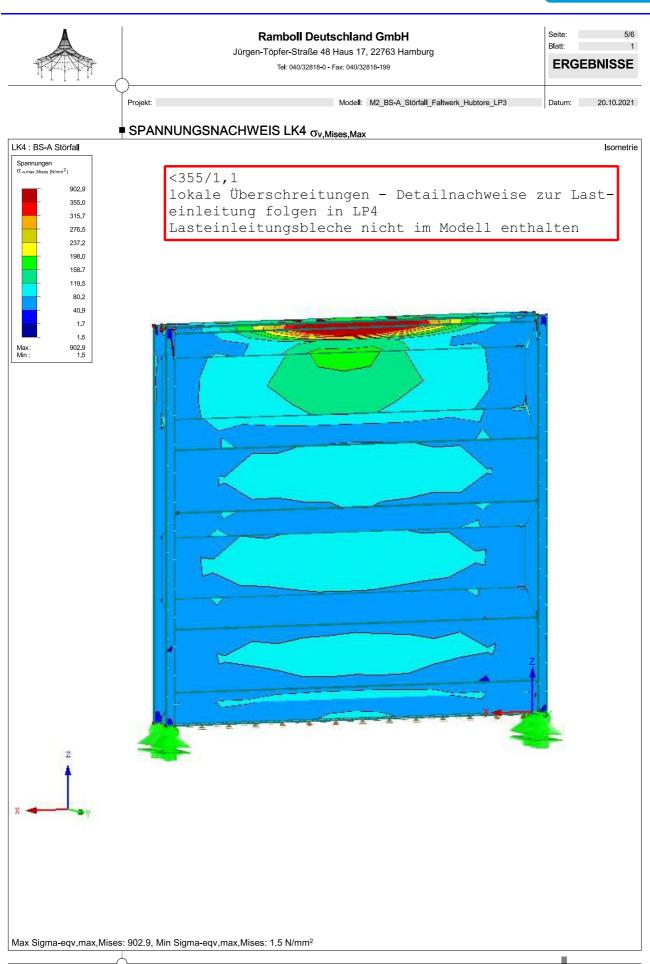
Ramboll Deutschland GmbH Jürgen-Töpfer-Straße 48 Haus 17, 22763 Hamburg	Seite: Blatt:	4/6	
Tel: 040/32818-0 - Fax: 040/32818-199	ERG	ERGEBNISSE	
Projekt: Modell: M2_BS-A_Störfall_Faltwerk_Hubtore_LP3	Datum:	20.10.2021	

■ 4.0 ERGEBNISSE - ZUSAMMENFASSUNG

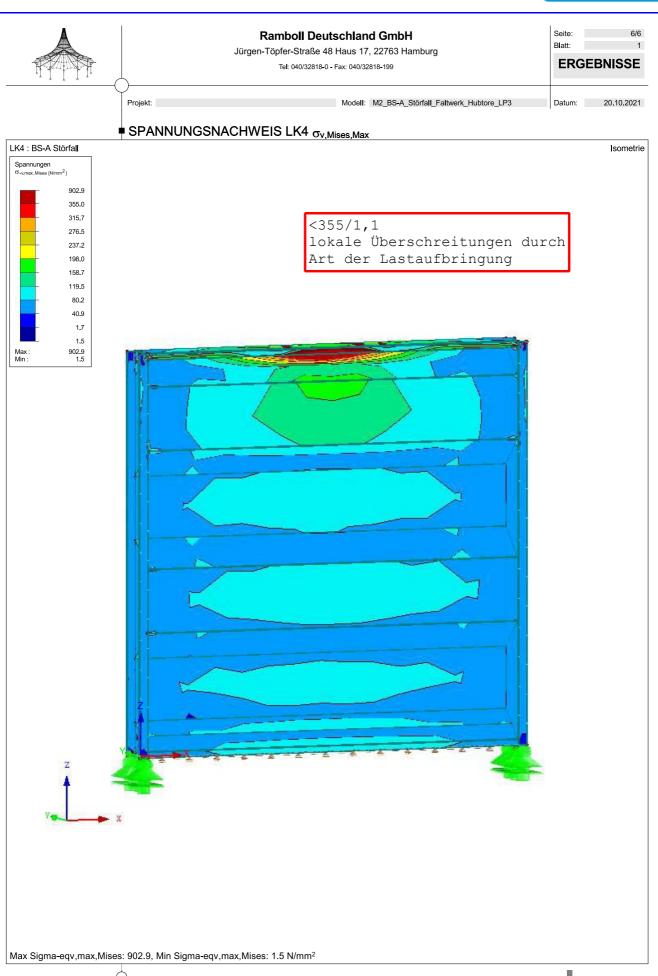
T.U L	F.O ENGERNIOSE - ZOGANINIENT AGGOING								
	für nichtlineares Modell erfordert								
	Lösungsmethode für das Gleichungssystem	Gerade							
[Platten-Biegetheorie	Mindlin							
	Solver-Version	64 - bit							
	Genauigkeit und Toleranz:								
	Standardeinstellung ändern								
[
	Nichtlineare Effekte - Aktivieren:								
	Lager und elastische Bettungen	\boxtimes							

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM











6 Rahmentragwerk der Tore

Die Hochwasserschutztore sind jeweils an dreieckigen Stahlrahmen aufgehängt. Die Tore werden durch einen Hubzylinder nach oben gezogen. In der oberen Position werden die Tore durch eine Arretierung gehalten.

6.1 Übersicht der Lastfälle und Lastkombinationen

Tabelle 4 - Übersicht Lastfälle Rahmentragwerk

Lastfall	Lastursprung	Lastbeschrei- bung	Teilsicher- heitsbeiwert	Lastansatz
LF 1	Eigenlasten	Eigengewicht des Rahmentragwerk	1,35	Querarretierung ~10 kN
LF 2	Wind	Wind senkrecht zum Tor	1,5	
LF 3		Eg an Hubzylin- der	1,35	~167 kN
LF 4	Eigengewicht Tor	Eg an Querarre- tierung	1,35	~167 kN
LF 5		Eg an Querarre- tierung asym.	1,35	~167 kN

Tabelle 7 - Übersicht Lastkombinationen Rahmen

Lastkombination	Kombinierte Lastfälle	Bemessungsituation	Beschreibung
LK 2	1,35*LF1+1,5*LF2+1,35*LF3	BS-P	Last Tor am vert. Hubzylinder
LK 3	1,35*LF1+1,5*LF2+1,35*LF4	BS-P	Last Tor an Querarretierung
LK 4	1,35*LF1+1,5*LF2+1,35*LF5	BS-P	Last Tor an Querarretierung (asym)

6.2 Ausgabe der FE Berechnung





Ramboll GmbH

Stadtdeich 7, 20097 HAMBURG

Tel: 040/302020-185 - Fax: 040/302020-199

1/38 Blatt: **MODELL**

Projekt:

Modell: Rahmentragwerk_Hubtore_LP3

Datum: 20.10.2021

MODELL-BASISANGABEN

Allgemein

Flächen

Rahmentragwerk_Hubtore_LP3 Allgemein ModelIname Nach oben
Nach Norm: EN 1990
Nationaler Anhang: DIN - Deutschland Modellname Modelltyp Positive Richtung der globalen Z-Achse Klassifizierung der Lastfälle und Kombinationen

FE-NETZ-EINSTELLUNGEN

Angestrebte Länge der Finiten Elemente
Maximaler Abstand zwischen Knoten und Linie
um in die Linie zu integrieren
Maximale Anzahl der FE-Netz-Knoten (in Tausenden) : 0.500 m : 0.001 m I FE

: 500

Anzahl Teilungen von Stäben mit Seil,
Bettung, Voute oder plastischer Charakteristik
Stäbe bei Theorie III. Ordnung
bzw. Durchschlagproblem intern teilen
Teilung der Stäbe durch den Knoten, der auf den Stäben liegt 10 Stäbe

Maximales Verhältnis der FE-Viereck-Diagonalen 1.800 Δ_{D} Maximale Neigung von zwei Finiten Elementen aus der Ebene Form der Finiten Elemente: 0.50

Drei- und Vierecke ☑ Gleiche Quadrate generieren, wo möglich



1 1 KNOTEN

Knoten		Bezugs-		Koordinaten- Knotenkoordinaten				
Nr.	Knotentyp	Knoten	System	X [m]	Y [m]	Z [m]	Kommentar	
1	Standard	-	Kartesisch	1.000	0.000	13.000		
2	Standard	-	Kartesisch	1.000	2.000	13.000		
3	Standard	-	Kartesisch	5.500	2.000	19.363		
4	Standard	-	Kartesisch	10.140	1.000	9.810	Gelagert	
5	Standard	-	Kartesisch	10.000	0.000	13.000	_	
6	Standard	-	Kartesisch	10.000	2.000	13.000		
7	Standard	-	Kartesisch	0.860	1.000	9.810		
8	Standard	-	Kartesisch	5.500	0.000	19.363		
9	Standard	-	Kartesisch	10.140	1.000	10.810	Gelagert	
10	Standard	-	Kartesisch	0.860	1.150	9.810	Gelagert	
11	Standard	-	Kartesisch	0.860	1.000	10.810	_	
15	Standard	-	Kartesisch	0.860	0.900	9.810		
16	Standard	-	Kartesisch	10.140	1.150	9.810	Gelagert	
17	Standard	-	Kartesisch	0.860	1.000	17.810		
18	Standard	-	Kartesisch	10.140	1.000	17.810	Gelagert	
19	Standard	-	Kartesisch	5.500	1.000	18.647		
20	Standard	-	Kartesisch	10.140	1.000	13.000	Gelagert	
21	Standard	-	Kartesisch	5.500	1.000	17.810		
22	Standard	-	Kartesisch	10.140	0.900	9.810		
23	Standard	-	Kartesisch	0.860	1.000	13.000		
24	Standard	-	Kartesisch	0.860	1.100	13.000		
25	Standard	-	Kartesisch	0.860	0.900	13.000		
26	Standard	-	Kartesisch	10.140	1.100	13.000	Gelagert	
27	Standard	-	Kartesisch	10.140	0.900	13.000		
28	Standard	-	Kartesisch	4.993	0.000	18.647		
29	Standard	-	Kartesisch	4.993	2.000	18.647		
30	Standard	-	Kartesisch	6.007	0.000	18.647		
31	Standard	-	Kartesisch	6.007	2.000	18.647		
32	Standard	-	Kartesisch	4.993	1.000	18.647		
33	Standard	-	Kartesisch	6.007	1.000	18.647		
34	Standard	-	Kartesisch	6.671	0.000	17.708		
35	Standard	-	Kartesisch	4.329	0.000	17.708		
36	Standard	-	Kartesisch	4.329	2.000	17.708		
37	Standard	-	Kartesisch	6.671	2.000	17.708		
39	Standard	-	Kartesisch	10.140	1.000	14.000	Gelagert	
42	Standard	-	Kartesisch	0.860	1.000	14.000		

121 MIEN

Linie			Linienlänge		
Nr.	Linientyp	Knoten Nr.	L [m]		Kommentar
1	Polylinie	28,32	1.000	Υ	
2	Polylinie	30,33	1.000	Υ	
3	Polylinie	7,10	0.150	Υ	
4	Polylinie	18,20	4.810	Z	
5	Polylinie	17,23	4.810	Z	
6	Polylinie	17,21	4.640	X	
7	Polylinie	32,29	1.000	Υ	
8	Polylinie	33,31	1.000	Υ	
9	Polylinie	7,4	9.280	X	
10	Polylinie	21,18	4.640	X	
11	Polylinie	32,19	0.507	Χ	
12	Polylinie	19,21	0.837	Z	
13	Polylinie	4,16	0.150	Υ	
14	Polylinie	7,15	0.100	Υ	
15	Polylinie	4,22	0.100	Υ	
16	Polylinie	23,24	0.100	Υ	
17	Polylinie	20,26	0.100	Υ	
18	Polylinie	23,25	0.100	Υ	
19	Polylinie	20,27	0.100	Y	

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





1.2 LINIEN ■

Linie			Linien l änge		
Nr.	Linientyp	Knoten Nr.	L [m]		Kommentar
20	Polylinie	20,4	3.190	Z	
21	Polylinie	23,7	3.190	Z	
22	Polylinie	37,36	2.342	Х	
23	Polylinie	34,35	2.341	Х	
24	Polylinie	28,30	1.013	Х	
28	Polylinie	39,9	3.190	Z	
30	Polylinie	3,29	0.878	XZ	
31	Polylinie	8,28	0.878	XZ	
32	Polylinie	3,31	0.878	XZ	
33	Polylinie	8,30	0.878	XZ	
35	Polylinie	19,33	0.507	Х	
36	Polylinie	42,11	3.190	Z	
40	Polylinie	31,37	1,150	XZ	
41	Polylinie	30,34	1.150	XZ	
42	Polylinie	29,36	1.150	XZ	
43	Polylinie	28,35	1.150	XZ	
44	Polylinie	34,5	5.766	XZ	
45	Polylinie	35,1	5.766	XZ	
46	Polylinie	36,2	5.766	XZ	
47	Polylinie	37,6	5.766	XZ	

- 1.3 IV	IATERIALIE	IN .					
Mat.	Modul	Modul	Querdehnzahl	Spez. Gewicht	Wärmedehnz.	TeilsichBeiwert	Material-
Nr.	E [kN/cm ²]	G [kN/cm ²]	v [-]	γ [kN/m³]	α [1/°C]	γм [-]	Modell
1	Baustahl S 355 E	N 1993-1-1:2005-05					
	21000.00	8076.92	0.300	78.50	1.20E-05	1.00	Isotrop linear elastisch
3	Baustahl S 355 E	N 1993-1-1:2005-05					
	21000.00	8076.92	0.300	78.50	1.20E-05	1.00	Isotrop linear elastisch
4	HE-PE		1				
	135.00	46.23	0.460	9.00	2.30E-05	1.00	Isotrop linear elastisch
5	HE-PE						
	135.00	46.23	0.460	9.00	2.30E-05	1.00	Isotrop linear elastisch
6	HE-PE						
	135.00	46.23	0.460	9.00	2.30E-05	1.00	Isotrop linear elastisch

■ 1.4 FLÄCHEN

ı	Fläche	e Flächentyp			Mat.	Dicke		Fläche	Gewicht	ı
	Nr.	Geometrie	Steifigkeit	Begrenzungslinien Nr.	Nr.	Тур	d [mm]	A [m ²]	G [kg]	ı
Ī	1	Eben	Starr	4,20,9,21,5,6,10	-	Konstant	-	74.240		ĺ

■ 1.4.2 FLÄCHEN - INTEGRIERTE OBJEKTE

Fläche		Integrierte Objekte Nr.		
Nr.	Knoten	Linien	Öffnungen	Kommentar
1		28,36		

Z

■ 1.7 KNOTENLAGER

Lager			Stütze			Lagerung b	zw. Feder		
Nr.	Knoten Nr.	Achsensystem	in Z	u _X /u _{X'}	u _Y /u _Y	u _z /u _{z'}	φχ/φχ	$\phi_Y/\phi_{Y'}$	φz/φz
2	1,2,5,6	Benutzerdefiniertes X',Y',Z'		\boxtimes	\boxtimes	×			
4	18	Global X,Y,Z		\boxtimes					
5	16	Global X,Y,Z		⊠	\boxtimes				
6	10,15,22,24-27	Global X,Y,Z			Feder				

■ 1.7.2 KNOTENLAGER - FEDERN

Lager			Wegfeder [kN/m]			rehfeder [kNm/rad	d]
Nr.	Knoten Nr.	C _{u,X'}	C _{u,Y'}	$C_{u,Z'}$	$C_{\phi,X'}$	$C_{\varphi,Y}$	$C_{\phi,Z'}$
6	10,15,22,24-27	-	100000000.0	-	-	-	-

■ 1.7.10 KNOTENLAGER - BENUTZERDEFINIERTES ACHSENSYSTEM

Lager	Richtungs-		∨	/erdrehung ['	°]	Koordinaten-	1. Ac	Knoten	Knoten	2. Ac	Bezugs-	Stab/Linie	
Nr.	typ:	Folge	um X	um Y	um Z	system		Nr.	Nr.		Knoten	Nr.	
2	Identisch mit											8	ľ
	dem Stab			I .									

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





■ 1.13 QUERSCHNITTE

HEB 300	HEB 400
RD 140	Rechteck 400/1000
Rechteck 400/1000	Rechteck 400/1000

1.13	QULIN	OCHIVII I E						
Quers.	Mater.	I _T [cm ⁴]	I _y [cm⁴]	I _z [cm ⁴]	Hauptachsen	Drehung	Gesamtabmes	ssungen [mm]
Nr.	Nr.	A [cm ²]	A _y [cm ²]	A _z [cm ²]	α[°]	α' [°]	Breite b	Höhe h
2	HEB 300							
	1	185.00 149.10	25170.00 94.97	8563.00 28.65	0.00	0.00	300.0	300.0
5	HEB 400							
	1	355.70 197.80	57680.00 120.15	10820.00 48.08	0.00	0.00	300.0	400.0
6	RD 140							
	1	3771.48	1885.74	1885.74	0.00	0.00	140.0	140.0
		154.00	129.36	129.36				
10	Rechteck							
	4	1596869.25	3333333.25	533333.35	0.00	0.00	400.0	1000.0
		4000.00	3333.33	3333.33				
11	Rechteck							
ļ	5	1596869.25	3333333.25	533333.35	0.00	0.00	400.0	1000.0
		4000.00	3333.33	3333.33				
12	Rechteck							
	6	1596869.25	3333333.25	533333.35	0.00	0.00	400.0	1000.0
		4000.00	3333.33	3333.33				

■ 1.14 STABENDGELENKE



Gelenk	Bezugs-	Axial/Quer-Gelenk bzw. Feder[kN/m]			Momenteng	elenk bzw. Fed		
Nr.	system	u _x	u _y	u _z	ϕ_{x}	р фу	φz	Kommentar
1	Lokal x,y,z					×	\boxtimes	
2	Lokal x,y,z					×	×	
3	Lokal x,y,z						\boxtimes	

■ 1.17 STÄBE



Stab	Linie		Dreh	nung	Quers	schnitt	Geler	nk Nr.	Exz.	Teilung	Länge	
Nr.	Nr.	Stabtyp	Тур	β [°]	Anfang	Ende	Anfang	Ende	Nr.	Nr.	L [m]	
1	40	Balkenstab	Winkel	90.00	5	5	-	-	-	-	1.150	XZ
2	41	Balkenstab	Winkel	90.00	5	5	-	-	-	-	1.150	XZ
3	42	Balkenstab	Winkel	90.00	5	5	-	-	-	-	1.150	XZ
4	43	Balkenstab	Winkel	90.00	5	5	-	-	-	-	1.150	XZ
5	1	Balkenstab	Winkel	45.00	5	5	-	-	-	-	1.000	Y
6	7	Balkenstab	Winkel	45.00	5	5	-	-	-	-	1.000	Y
8	30	Balkenstab	Winkel	90.00	5	5	-	-	-	-	0.878	XZ
9	31	Balkenstab	Winkel	90.00	5	5	-	-	-	-	0.878	XZ
10	32	Balkenstab	Winkel	90.00	5	5	-	-	-	-	0.878	XZ
11	2	Balkenstab	Winkel	-45.00	5	5	-	-	-	-	1.000	Y
12	8	Balkenstab	Winkel	-45.00	5	5	-	-	-	-	1.000	Y
13	33	Balkenstab	Winkel	90.00	5	5	-	-	-	-	0.878	XZ
15	12	Balkenstab	Winkel	0.00	6	6	2	3	-	-	0.837	Z
16	11	Balkenstab	Winkel	0.00	2	2	-	-	-	-	0.507	X
17	35	Balkenstab	Winkel	0.00	2	2	-	-	-	-	0.507	X
18	3	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	-	-	-	-	0.150	Y
19	13	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	-	-	-	-	0.150	Y
20	14	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	-	-	-	-	0.100	Y
21	15	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	-	-	-	-	0.100	Y
22	16	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	-	-	-	-	0.100	Y
23	17	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	-	-	-	-	0.100	Y
24	18	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	-	-	-	-	0.100	Y
25	19	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	-	-	-	-	0.100	Y
30	44	Balkenstab	Winkel	90.00	5	5	-	-	-	-	5.766	XZ
31	45	Balkenstab	Winkel	90.00	5	5	-	-	-	-	5.766	XZ
32	46	Balkenstab	Winkel	90.00	5	5	-	-	-	-	5.766	XZ
33	47	Balkenstab	Winkel	90.00	5	5	-	-	-	-	5.766	XZ
34	22	Balkenstab	Winkel	0.00	2	2	-	-	-	-	2.342	X
35	23	Balkenstab	Winkel	0.00	2	2	-	-	-	-	2.341	X

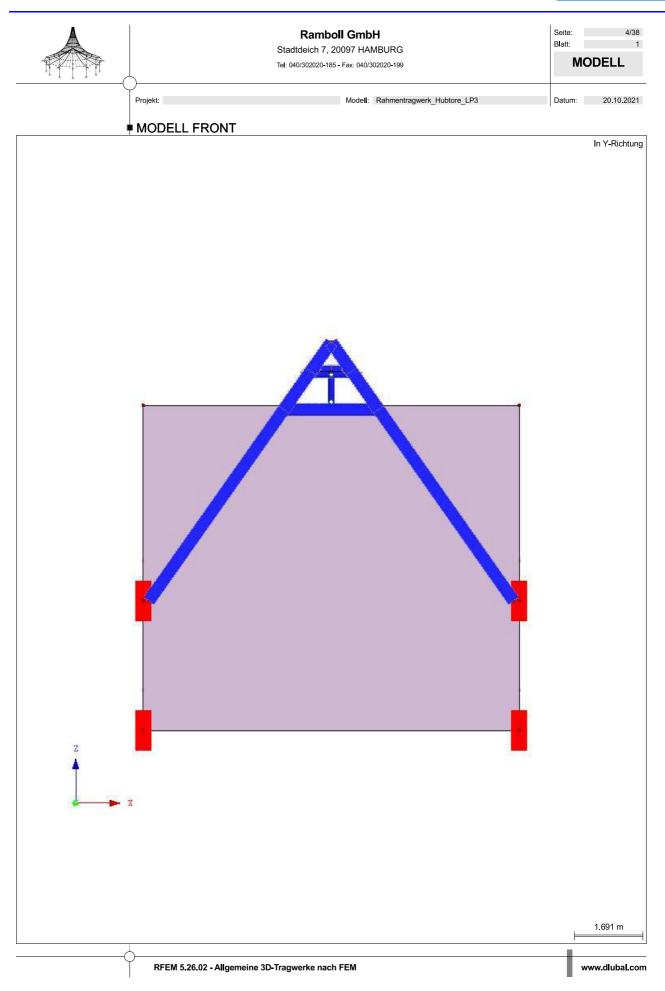
■ 1.20 STABNICHTLINEARITÄTEN

	Nichtl.	An Stäben		Nic	ht l inearität-Parame	eter	
	Nr.	Nr.	Typ der Nichtlinearität	Symbol	Wert	Einheit	Kommentar
Ì	1	18-25	Ausfall bei Zug mit Schlupf	u _x	20.00	mm	

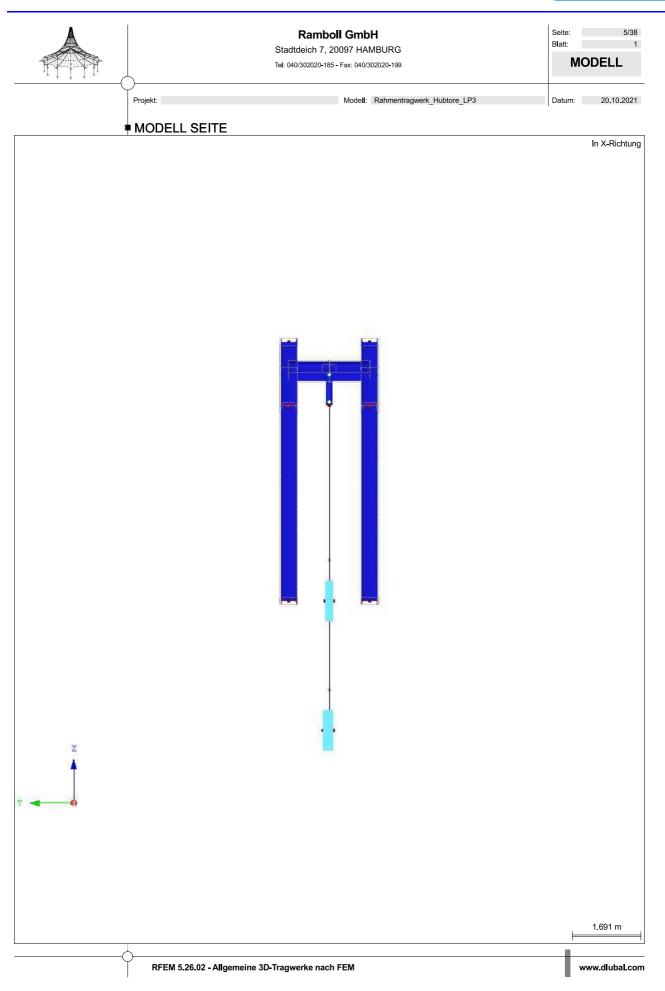
121	OIADOAIZL				
Satz	Stabsatz			Länge	
Nr.	Bezeichnung	Тур	Stab Nr.	[m]	Kommentar
1	Träger 1	Stabzug	10,1,33	7.794	
2	Quer_y_oben	Stabzug	11,12	2.000	
3	Schräg_x1_y1	Stabzug	31,4,9	7.794	
4	Schräg_x2_y1	Stabzug	30,2,13	7.794	
5	Schräg_x1_y2	Stabzug	32,3,8	7.794	
6	Schräg_x2_y2	Stabzug	33,1,10	7.794	
7	Quer_x_y1	Stabzug	35	2.341	
8	Quer_x_y2	Stabzug	34	2.342	
9	Quer_y_x1	Stabzug	5,6	2.000	
10	Quer_x_oben	Stabzug	16,17	1.014	

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM

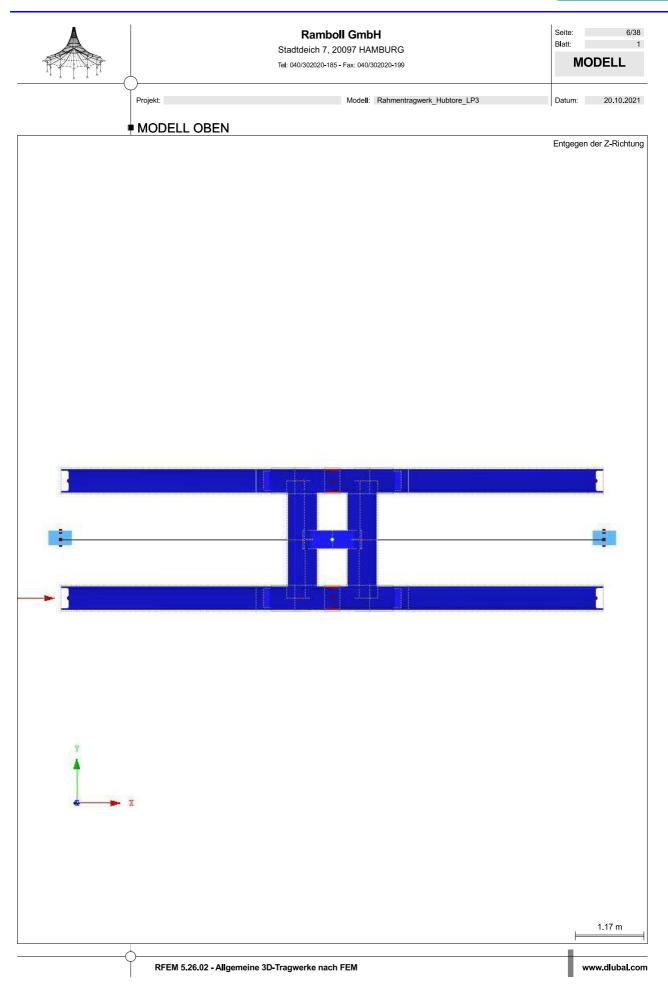




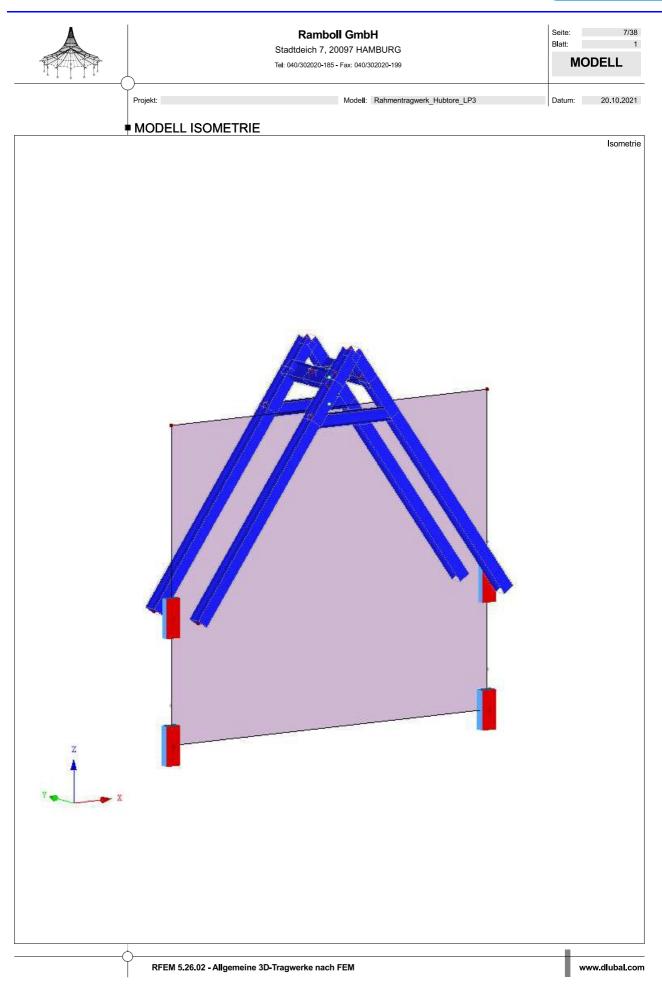




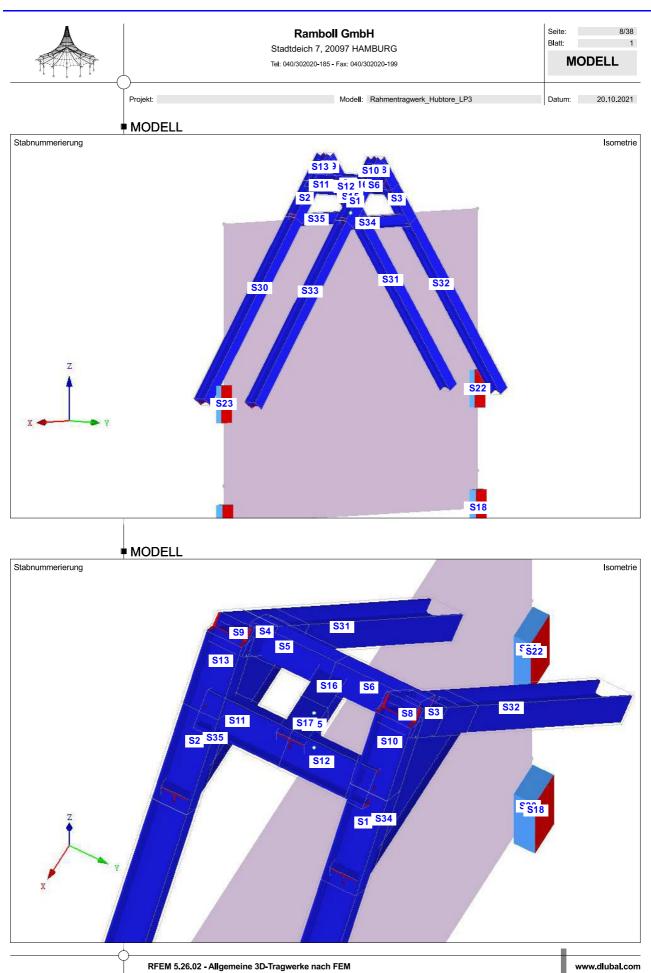




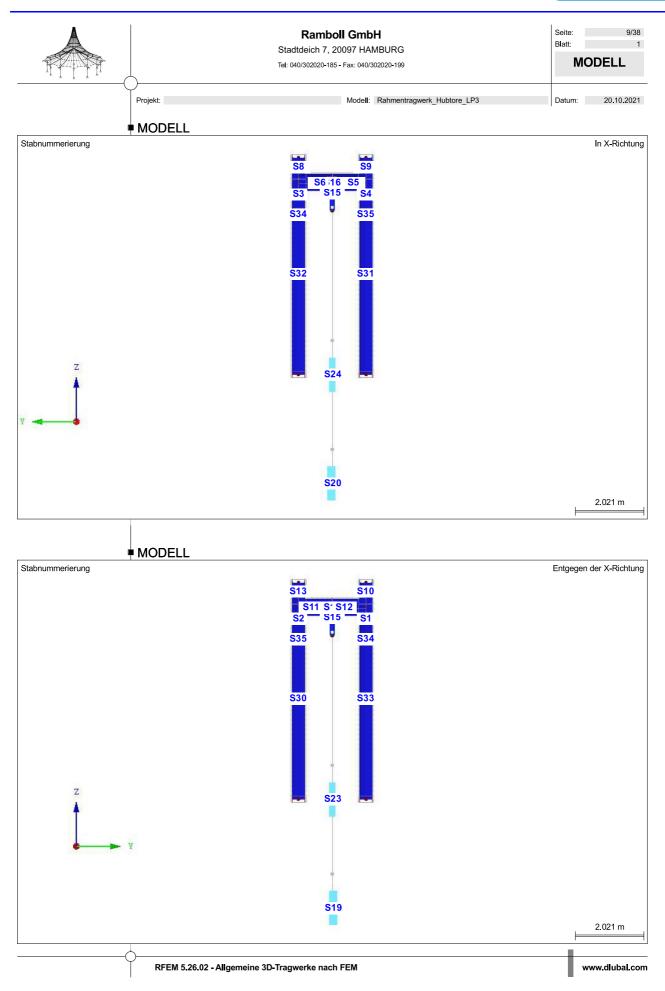




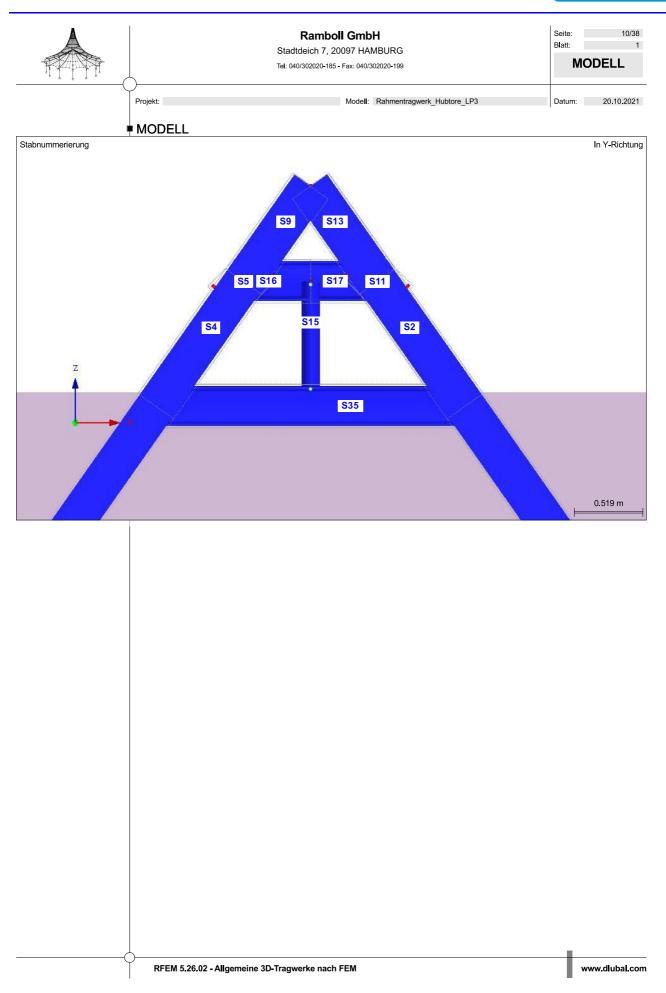
















Ramboll GmbH

Stadtdeich 7, 20097 HAMBURG Tel: 040/302020-185 - Fax: 040/302020-199 Seite: 11/38 Blatt: 1 **LASTEN**

Datum: 20.10.2021

2.1 LASTFÄLLE

Projekt:

Last-	LF-Bezeichnung	EN 1990 DIN		Eigengewicht -	Faktor in Richtu	ıng
fall		Einwirkungskategorie	Aktiv	X	Υ	Z
LF1	Eigengewicht	Ständig	\boxtimes	0.000	0.000	-1.000
LF2	Wind senkrecht zum Tor	Wind				
LF3	Eigengewicht Tor an Hubzylinder	Ständig				
LF4	Eigengewicht Tor an Queraretierung	Ständig				
LF5	Eigengewicht Tor an Queraretierung schief	Ständig				

Modell: Rahmentragwerk_Hubtore_LP3

■ 2 1 1 LASTEÄLLE - BERECHNUNGSPARAMETER

Last-	LF-Bezeichnung			
fall			Berechnu	ngsparameter
LF1	Eigengewicht	Berechnungstheorie	: •	Theorie I. Ordnung (linear)
		Berechnungsverfahren für das System der nichtlinearen algebraischen Gleichungen	: ●	Newton-Raphson
		Optionen	: ⊠	Versuch der Berechnung des kinematischen Mechanismus
		Steifigkeitsbeiwerte aktivieren für:	: ⊠	Querschnitte (Faktor für J, I _v , I _z , A, A _v , A _z)
		-	: 🗵	Stäbe (Faktor für GJ, El _v , El _z , EA, GA _v , GA _z)
LF2	Wind senkrecht zum Tor	Berechnungstheorie	: ●	Theorie I. Ordnung (linear)
		Berechnungsverfahren für das System der nichtlinearen algebraischen Gleichungen	: ●	Newton-Raphson
		Steifigkeitsbeiwerte aktivieren für:	: ⊠	Querschnitte (Faktor für J, I _v , I _z , A, A _v , A _z)
		_	: 🗵	Stäbe (Faktor für GJ, El _y , El _z , EA, GA _y , GA _z)
LF3	Eigengewicht Tor an Hubzylinder	Berechnungstheorie	: •	Theorie I. Ordnung (linear)
		Berechnungsverfahren für das System der nichtlinearen algebraischen Gleichungen	: ●	Newton-Raphson
		Optionen	: ⊠	Versuch der Berechnung des kinematischen Mechanismus
		Steifigkeitsbeiwerte aktivieren für:	: ⊠	Querschnitte (Faktor für J, I _v , I _z , A, A _v , A _z)
		_	: 🗵	Stäbe (Faktor für GJ, El _y , El _z , EA, GA _y , GA _z)
LF4	Eigengewicht Tor an Queraretierung	Berechnungstheorie	: ●	Theorie I. Ordnung (linear)
	-	Berechnungsverfahren für das System der nichtlinearen algebraischen Gleichungen	: ●	Newton-Raphson
		Steifigkeitsbeiwerte aktivieren für:	: ⊠	Querschnitte (Faktor für J, I _y , I _z , A, A _y , A _z)
			: ⊠	Stäbe (Faktor für GJ, El _v , El _z , EA, GA _v , GA _z)
LF5	Eigengewicht Tor an Queraretierung schief	Berechnungstheorie	: •	Theorie I. Ordnung (linear)
		Berechnungsverfahren für das System der nichtlinearen algebraischen Gleichungen	: ●	Newton-Raphson
		Steifigkeitsbeiwerte aktivieren für:	: ⊠	Querschnitte (Faktor für J, I _y , I _z , A, A _y , A _z)
			: ⊠	Stäbe (Faktor für GJ, El _v , El _z , EA, GA _v , GA _z)

■ 2.5 LASTKOMBINATIONEN

2.0 -		I CINDII TI TI CITEI								
Last-		Lastkombination								
kombin.	BS	Bezeichnung	Nr.	Faktor	ı	Lastfall				
LK2		Last aus Tor am Hubzylinder	1	1.35	LF1	Eigengewicht				
			2	1.50	LF2	Wind senkrecht zum Tor				
				1.35	LF3	Eigengewicht Tor an Hubzylinder				
LK3	3 Last aus Tor an Querarretierung (sym)		1	1.35	LF1	Eigengewicht				
			2	1.50	LF2	Wind senkrecht zum Tor				
			3	1.35	LF4	Eigengewicht Tor an Queraretierung				
LK4		Last aus Tor an Querarretierung (asym)	1	1.35	LF1	Eigengewicht				
			2	1.50	LF2	Wind senkrecht zum Tor				
			3	1.35	LF5	Eigengewicht Tor an Queraretierung				
						schief				

2.5.2	LASTKOMBINATIONEN - BERECHNUNGSPARAMETER								
Last-									
kombin.	Bezeichnung	ı	ungsparameter						
LK2	Last aus Tor am Hubzylinder	Berechnungstheorie	: ⊚	II. Ordnung (P-Delta)					
		Berechnungsverfahren für das System der nichtlinearen algebraischen Gleichungen	: ●	Picard					
		Optionen	; ⊠	Schnittgrößen auf das verformte System beziehen für: Mormalkräfte N Querkräfte V _y und V _z Momente M _{vr} , M _z und M _T					
		Steifigkeitsbeiwerte aktivieren für:	: ⊠	Materialien (Teilsicherheitsbeiwert γM)					
			: ⊠	Querschnitte (Faktor für J, I _y , I _z , A, A _y , A _z)					
			: ⊠	Stäbe (Faktor für GJ, El _y , El _z , EA, GA _y , GA _z)					
LK3	Last aus Tor an Querarretierung (sym)	Berechnungstheorie	: ◉	II. Ordnung (P-Delta)					
		Berechnungsverfahren für das System der nichtlinearen algebraischen Gleichungen	: ●	Picard					
		Optionen	: ⊠	Schnittgrößen auf das verformte System beziehen für: Normalkräfte N					

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





Ramboll GmbH

Stadtdeich 7, 20097 HAMBURG
Tel: 040/302020-185 - Fax: 040/302020-199

 Seite:
 12/38

 Blatt:
 1

 LASTEN

Projekt:

Modell: Rahmentragwerk_Hubtore_LP3

Datum: 20.10.2021

■ 2.5.2 LASTKOMBINATIONEN - BERECHNUNGSPARAMETER

	LASTRONBINATIONE	IT BEILESI III OII OOI	II V IIVIL I LI I						
Last-	6		B						
kombin.	Bezeichnung	Berechnungsparameter							
			Querkräfte V _y und V _z						
		Steifigkeitsbeiwerte aktivieren für:	: Materialien (Teilsicherheitsbeiwert γM)						
			: ⊠ Querschnitte (Faktor für J, I _y , I _z , A, A _y , A _z)						
			: Stäbe (Faktor f GJ, El El El El EA, GA GA El EA EA EA EA EA EA EA EA E						
LK4	Last aus Tor an Querarretierung (asym)	Berechnungstheorie	: II. Ordnung (P-Delta)						
		Berechnungsverfahren für das System der nichtlinearen algebraischen Gleichungen	:						
		Optionen	 : ⊠ Schnittgrößen auf das verformte System beziehen für: ☑ Normalkräfte N ☑ Querkräfte V_y und V_z ☑ Momente M_y, M_z und M_T 						
		Steifigkeitsbeiwerte aktivieren für:	 : ⊠ Materialien (Teilsicherheitsbeiwert γM) : ⊠ Querschnitte (Faktor für J, I_y, I_z, A, A_y, A_z) : ⊠ Stäbe (Faktor für GJ, EI_y, EI_z, EA, GA_y, GA_z) 						

LF1 Eigengewicht **■** 3.2 STABLASTEN

LF1: Eigengewicht

0.2 0			Li i. Ligoi	19CW1011						
	Beziehen	An Stäben	Last-	Last-	Last-	Last- Bezugs-		Lastparameter		
Nr.	auf	Nr.	Art	verteilung	Richtung	Richtung Länge		Wert	Einheit	
1	Stäbe	34	Kraft	2 х Ф	2 х Ф ZL Wahre Länge P		P ₁	-3.000	kN	
							P ₂	-3.000	rad	
							Α	33.000	%	
							В	33.000	%	
2	Stäbe	35	Kraft	2 х Ф	ZL	Wahre Länge	P ₁	-2.000	kN	
							P ₂	-2.000	rad	
							Α	33.000	%	
							В	33.000	%	

■ 3.2/1 STABLASTEN - LASTAUSMITTE

LF1: Eigengewicht

		Beziehen	An Stäben	Absoluter Versatz		Absoluter Versatz		Relative	r Versatz	Relativer Versatz	
N	۱r.	auf	Nr.	Stabanfang Stabanfang		Stabende	Stabende	Stabanfang	Stabanfang	Stabende	Stabende
				e _Y [mm] e _Z [mm] e _Y [mm]		e _Y [mm]	e _Z [mm]	y-Achse	z-Achse	y-Achse	z-Achse
	1	Stäbe	34	0.0	0.0 0.0		0.0	Mitte	Mitte	Mitte	Mitte
1.	2	Stäbe	35	0.0	0.0	0.0	0.0	Mitte	Mitte	Mitte	Mitte
	2 0.000 00										

LF2Wind senkrecht zum Tor

♦ 3.8 FREIE RECHTECKLASTEN

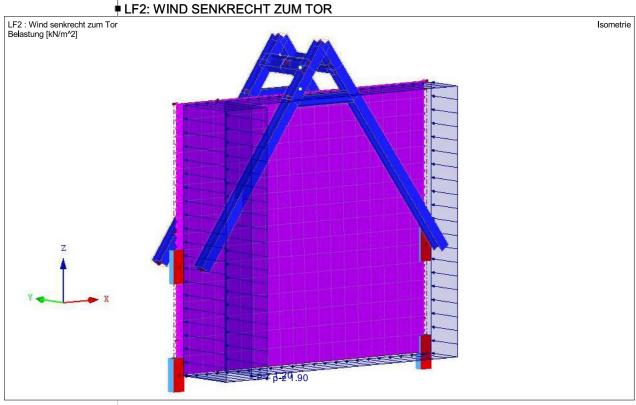
LF2: Wind senkrecht zum Tor

0.0.				El E. Willia coma come Zami Tor						
			Last-	Last-	Lastgröße			Lastposition		
Nr.	An Flächen Nr.	Projekt verteilung Richtung Symbol Wert E		Einheit	X [m]	Y [m]	Z [m]			
1	1	XZ	Konstant	z	р	1.90	kN/m ²	0.750		17.810
								2.400		9.810
2	1	XZ	Konstant	z	р	1.20	kN/m ²	2.400		17.810
								10.250		9.810

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM







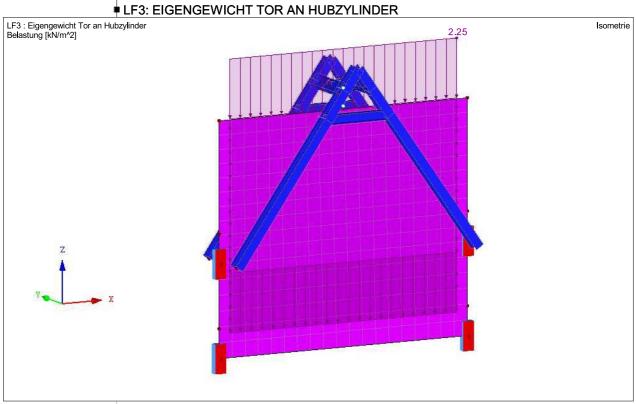
LF3 Eigengewicht Tor an Hubzylinder

1	■ 3.4 FLÄCHENLASTEN LF3: Eigengewicht Tor an Hubzylinder													
			Last-	Last-	Last-	Lastparameter								
	Nr.	An Flächen Nr.	Art	verteilung	Richtung	Symbol	Wert	Einheit						
İ	1	1	Kraft	Konstant	ZL	р	-2.25	kN/m ²						

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM







LF4Eigengewicht Tor an Queraretierung

■ 3.2 STABLASTEN LF4: Eigengewicht Tor an Queraretierung

	Beziehen	An Stäben	Last-	Last-	Last-	Bezugs-		Lastparameter	.
Nr.	auf	Nr.	Art	verteilung	Richtung	Länge	Symbol	Wert	Einheit
1	Stäbe	34	Kraft	2 х Ф	ZL	Wahre Länge	P ₁	-41.750	kN
							P ₂	-41.750	rad
							Α	33.000	%
							В	33.000	%
2	Stäbe	35	Kraft	2 x Φ	ZL	Wahre Länge	P ₁	-41.750	kN
							P ₂	-41.750	rad
							Α	33.000	%
							В	33.000	%
	'	•			•				

■ 3.2/1 STABLASTEN - LASTAUSMITTE

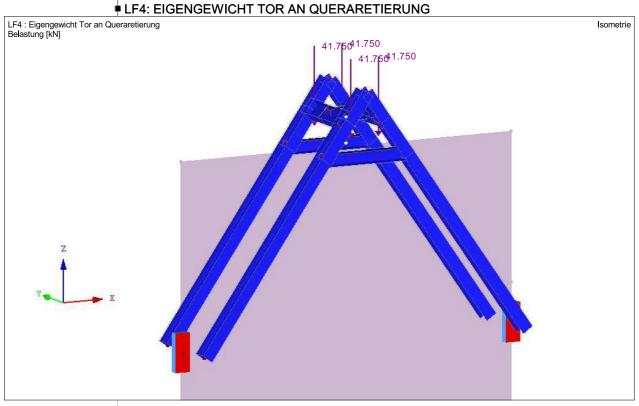
ΙF4·	Figengewicht	Tor an	Queraretierung
LI 4.	Lidelidewicht	TOI all	Quelalellelull

	Beziehen	An Stäben	Absolute	r Versatz	Absolute	r Versatz	Relativer	Versatz	Relativer Versatz	
Nr.	auf	Nr.	Stabanfang	Stabanfang	Stabende	Stabende	Stabanfang	Stabanfang	Stabende	Stabende
			e _Y [mm]	e _Z [mm]	e _Y [mm]	e _Z [mm]	y-Achse	z-Achse	y-Achse	z-Achse
1	Stäbe	34	0.0	0.0	0.0	0.0	Mitte	Mitte	Mitte	Mitte
2	Stäbe	35	0.0	0.0	0.0	0.0	Mitte	Mitte	Mitte	Mitte

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM







LF5Eigengewicht Tor an Queraretierung schief

■ 3.2 STABLASTEN

LF5

0.2 0	TABLACT	LI1							LI C
	Beziehen	An Stäben	Last-	Last-	Last-	Bezugs-		Lastparameter	
Nr.	auf	Nr.	Art	verteilung	Richtung	Länge	Symbol	Wert	Einheit
1	Stäbe	34	Kraft	2 х Ф	ZL	Wahre Länge	P ₁	-50.100	kN
							P ₂	-50.100	rad
							Α	33.000	%
							В	33.000	%
2	Stäbe	35	Kraft	2 x Φ	ZL	Wahre Länge	P ₁	-33.400	kN
							P ₂	-33.400	rad
							Α	33.000	%
							В	33.000	%

■ 3.2/1 STABLASTEN - LASTAUSMITTE

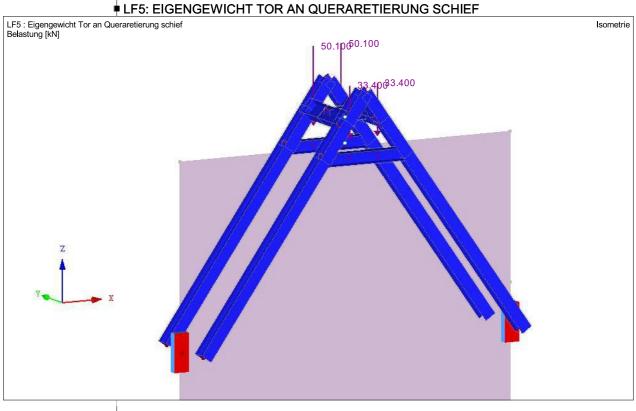
LF5

	Beziehen	An Stäben	Absolute	r Versatz	Absolute	r Versatz	Relative	Versatz	Relativer Versatz	
Nr.	auf	Nr.	Stabanfang	Stabanfang	Stabende	Stabende	Stabanfang	Stabanfang	Stabende	Stabende
			e _Y [mm]	e _Z [mm]	e _Y [mm]	e _Z [mm]	y-Achse	z-Achse	y-Achse	z-Achse
1	Stäbe	34	0.0	0.0	0.0	0.0	Mitte	Mitte	Mitte	Mitte
2	Stäbe	35	0.0	0.0	0.0	0.0	Mitte	Mitte	Mitte	Mitte

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM







■ 4.1 KNOTEN - LAGERKRÄFTE

LF/LK LF1 LF2	P _{X'}	_							
		P _Y	P _{Z'}	M _{X'}	M _Y	$M_{Z'}$			
I EO	21	2	0	0	0	0	Eigengewicht		
LFZ	0	0	0	0	0	0	Wind senkrecht zum Tor		
LF3	51	0	1	0	0	0	Eigengewicht Tor an Hubzylinder		
LF4	51	0	0	0	0	0	Eigengewicht Tor an Queraretierung		
LF5	41	0	0	0	0	0	Eigengewicht Tor an Queraretierung schief		
LK1	72	2	1	0	0	0			
LK2	98	3	2	0	0	0	Last aus Tor am Hubzylinder		
LK3	98	2	0	0	0	0	Last aus Tor an Querarretierung (sym)		
LK4	84	2	0	0	0	0	Last aus Tor an Querarretierung (asym)		
LK5	72	2	0	0	0	0			
LK6	62	2	0	0	0	0			
LF1	22	2	0	0	0	0	Eigengewicht		
LF2	0	0	0	0	0	0	Wind senkrecht zum Tor		
LF3	51	0	-1	0	0	0	Eigengewicht Tor an Hubzylinder		
LF4	51	0	0	0	0	0	Eigengewicht Tor an Queraretierung		
LF5	62	-1	0	0	0	0	Eigengewicht Tor an Queraretierung schief		
LK1	73	2	-1	0	0	0			
LK2	99	3	-2	0	0	0	Last aus Tor am Hubzylinder		
LK3	100	2	0	0	0	0	Last aus Tor an Querarretierung (sym)		
LK4	113	2	0	0	0	0	Last aus Tor an Querarretierung (asym)		
LK5	74	2	0	0	0	0			
LK6	84	1	0	0	0	0			
LF1	9	19	0	0	0	0	Eigengewicht		
LF2	0	0	0	0	0	0	Wind senkrecht zum Tor		
LF3	17	48	1	0	0	0	Eigengewicht Tor an Hubzylinder		
LF4	17	49	0	0	0	0	Eigengewicht Tor an Queraretierung		
LF5	13	39	0	0	0	0	Eigengewicht Tor an Queraretierung schief		
LK1	26	67	1	0	0	0			
LK2	35	91	2	0	0	0	Last aus Tor am Hubzylinder		
LK3	35	92	0	0	0	0	Last aus Tor an Querarretierung (sym)		
LK4	30	79	0	0	0	0	Last aus Tor an Querarretierung (asym)		
LK5	26	68	0	0	0	0			
LK6	22	58	0	0	0	0			
LF1	9	20	0	0	0	0	Eigengewicht		
LF2	0	0	0	0	0	0	Wind senkrecht zum Tor		
LF3	17	48	-1	0	0	0	Eigengewicht Tor an Hubzylinder		
LF4	17	49	0	0	0	0	Eigengewicht Tor an Queraretierung		
LF5	20	58	0	0	0	0	Eigengewicht Tor an Queraretierung schief		
			-1			0			
			- 2	0	0	0	Last aus Tor am Hubzylinder		
			0	0	0	0	Last aus Tor an Querarretierung (sym)		
			0	0	0	0	Last aus Tor an Querarretierung (asym)		
LK5	26	69	0	0	0	0			
LK1 LK2 LK3 LK4		26 36 35 40 26	36 93 35 93 40 106	36 93 -2 35 93 0 40 106 0	36 93 -2 0 35 93 0 0 40 106 0	36 93 -2 0 0 35 93 0 0 0 0 40 106 0 0 0	36 93 -2 0 0 0 0 35 93 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0		

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





■ 4.1 KNOTEN - LAGERKRÄFTE

15	LF/LK LK6 LF1 LF2 LF3 LF4 LF5 LK1 LK2 LK3 LK4 LK5 LK6 LF1 LF2 LF3 LF4 LF5 LK1 LF2 LF3 LK4 LK5 LK6 LF1 LF2 LF3 LK4 LK5 LK6 LK1 LK2 LK3 LK4 LK5 LK6 LK1 LK2 LK3 LK4 LK5 LK6 LK1 LK2 LK3 LK4 LK5 LK6 LK5 LK6 LK1 LK2 LK3 LK4 LK5 LK6 LK5 LK6 LK5 LK6 LK6 LK5 LK6 LK6	P _X 30 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	P _Y 79 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 10 17 19 19 12 12 10 0 0 10 17 19 19 10 10 10 10 10 10 10 10	P _Z :	M _X	Lagermomente [kNm	M _Z 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	Eigengewicht Wind senkrecht zum Tor Eigengewicht Tor an Hubzylinder Eigengewicht Tor an Oueraretierung Eigengewicht Tor an Queraretierung schief Last aus Tor am Hubzylinder Last aus Tor am Querarretierung (sym) Last aus Tor an Querarretierung (asym) Eigengewicht Wind senkrecht zum Tor Eigengewicht Tor an Hubzylinder Eigengewicht Tor an Querarretierung Eigengewicht Tor an Querarretierung Eigengewicht Tor an Queraretierung
15	LK6 LF1 LF2 LF3 LF4 LK1 LK2 LK3 LK4 LK5 LK6 LF1 LF2 LF3 LK4 LK5 LK6 LF1 LF2 LF3 LK4 LK5 LK6 LK1 LK2 LK3 LK4 LK5 LK6 LF1 LF2 LK3 LK4 LK5 LK6 LK1 LK2 LK3 LK4 LK5 LK6 LK1 LK2 LK3 LK4 LK5 LK6 LK6 LK1 LK5 LK6 LK6 LK5 LK6 LK6 LK5 LK6 LK6 LK5 LK6 LK5 LK6 LK5 LK6 LK5 LK6 LK5 LK6 LK5 LK6 LK5 LK6 LK5 LK6 LK5 LK6 LK5 LK6 LK5 LK6 LK5 LK6 LK5 LK6 LK5 LK6 LK5 LK6 LK5 LK6 LK5 LK6	30 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	79 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0		0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	Wind senkrecht zum Tor Eigengewicht Tor an Hubzylinder Eigengewicht Tor an Queraretierung Eigengewicht Tor an Queraretierung schief Last aus Tor am Hubzylinder Last aus Tor an Querarretierung (sym) Last aus Tor an Querarretierung (asym) Eigengewicht Wind senkrecht zum Tor Eigengewicht Tor an Hubzylinder Eigengewicht Tor an Queraretierung
15	LF2 LF3 LF4 LF5 LK1 LK2 LK3 LK4 LK5 LF1 LF2 LF3 LF4 LK5 LK4 LK5 LK1 LK5 LK1 LK2 LK2 LK3 LK4 LF5 LK1 LK5 LK1 LK2 LK3 LK4 LK5 LK4 LK5 LK4 LK5 LK6 LF1 LF5 LK1 LK5 LK6 LF1 LF5 LK1 LK5 LK6 LF1 LF5 LK1 LK5 LK6 LK6 LK6 LK6 LK6 LK6 LK6 LK6 LK6 LK6	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0		0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	Wind senkrecht zum Tor Eigengewicht Tor an Hubzylinder Eigengewicht Tor an Queraretierung Eigengewicht Tor an Queraretierung schief Last aus Tor am Hubzylinder Last aus Tor an Querarretierung (sym) Last aus Tor an Querarretierung (asym) Eigengewicht Wind senkrecht zum Tor Eigengewicht Tor an Hubzylinder Eigengewicht Tor an Queraretierung
15	LF3 LF4 LF5 LK1 LK2 LK3 LK4 LK5 LK6 LF1 LF2 LF3 LF4 LF5 LK4 LK5 LK6 LF2 LK3 LK4 LK5 LK6 LF2 LK3 LK4 LK5 LK6 LF5 LK4 LK5 LK6 LF6 LF6 LF7 LK4 LK5 LK6 LF6 LF6 LF7 LK5 LK6 LF6 LF7 LK5 LK6 LF6 LF7 LF7 LF8 LF8 LF8 LF8 LF8 LF8	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0		0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	Eigengewicht Tor an Hubzylinder Eigengewicht Tor an Queraretierung Eigengewicht Tor an Queraretierung schief Last aus Tor am Hubzylinder Last aus Tor an Querarretierung (sym) Last aus Tor an Querarretierung (asym) Eigengewicht Wind senkrecht zum Tor Eigengewicht Tor an Hubzylinder Eigengewicht Tor an Querarretierung
15	LF4 LF5 LK1 LK2 LK3 LK4 LK5 LF1 LF2 LF3 LF4 LK5 LK4 LK5 LK4 LK5 LK1 LK2 LK3 LK4 LK5 LK1 LK2 LK3 LK4 LK5 LK4 LK5 LK6 LF1 LF2 LK3 LK4 LK5 LK6 LK6 LF1 LF2 LF3 LF4 LF5 LK1 LF5 LK6 LF1 LF2 LF3 LF4 LF5 LK4 LK5 LK6 LK6 LK6 LK6 LK6 LK6 LK5 LK6 LK6 LK5 LK6 LK5 LK6 LK5 LK6 LK5 LK6 LK5 LK6 LK6 LK5 LK6 LK5 LK6 LK5 LK6 LK5 LK6 LK6 LK5 LK6 LK5 LK6 LK5 LK6 LK5 LK6 LK5 LK6 LK6 LK5 LK6 LK6 LK5 LK6 LK6 LK5 LK6 LK6 LK6 LK6 LK6 LK6 LK6 LK6 LK6 LK6	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0		0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	Eigengewicht Tor an Queraretierung Eigengewicht Tor an Queraretierung schief Last aus Tor am Hubzylinder Last aus Tor an Querarretierung (sym) Last aus Tor an Querarretierung (asym) Eigengewicht Wind senkrecht zum Tor Eigengewicht Tor an Hubzylinder Eigengewicht Tor an Queraretierung
15	LK1 LK2 LK3 LK4 LK5 LK6 LF1 LF2 LF3 LF4 LF5 LK1 LK2 LK3 LK4 LK5 LK6 LK1 LK2 LK3 LK4 LK5 LK6 LF1 LF1 LF2 LF3 LF4 LF5 LK6 LF1 LF2 LF3 LF4 LF5 LK4 LK5 LK6 LK6	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	0 0 0 0 0 0 0 0 -12 0 0 0 -17 -19 -19 -12 -12	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0		0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	0 0 0 0 0 0 0 0 0	Last aus Tor am Hubzylinder Last aus Tor an Querarretierung (sym) Last aus Tor an Querarretierung (asym) Eigengewicht Wind senkrecht zum Tor Eigengewicht Tor an Hubzylinder Eigengewicht Tor an Queraretierung
15	LK2 LK3 LK4 LK5 LK6 LF1 LF2 LF3 LF4 LF5 LK1 LK2 LK3 LK4 LK5 LK6 LF1 LK2 LK3 LK4 LK5 LK6 LF1 LF2 LF1 LF2 LF3 LF4 LF5 LK1 LF2 LK1 LK5 LK4 LK5 LK5 LK4 LK5 LK5 LK4 LK5 LK5 LK4 LK5	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	0 0 0 0 0 0 0 12 0 0 0 10 -17 -19 -19 -12 -12	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0		0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	0 0 0 0 0 0 0 0	Last aus Tor an Querarretierung (sym) Last aus Tor an Querarretierung (asym) Eigengewicht Wind senkrecht zum Tor Eigengewicht Tor an Hubzylinder Eigengewicht Tor an Queraretierung
15	LK3 LK4 LK5 LK6 LF1 LF2 LF3 LF4 LF5 LK1 LK2 LK3 LK4 LK5 LK6 LF1 LF2 LF3 LF4 LF5 LK6 LF1 LF2 LF3 LF4 LF5 LK4	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	0 0 0 0 0 12 0 0 0 0 -12 -17 -19 -19 -12 -12	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0		0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	0 0 0 0 0 0 0	Last aus Tor an Querarretierung (sym) Last aus Tor an Querarretierung (asym) Eigengewicht Wind senkrecht zum Tor Eigengewicht Tor an Hubzylinder Eigengewicht Tor an Queraretierung
15	LK4 LK6 LK6 LF1 LF2 LF3 LF4 LK5 LK1 LK2 LK3 LK4 LK5 LK6 LF1 LF1 LF2 LF3 LF4 LF4 LF5 LK4 LK5 LK6 LK5 LK6 LK1 LK5 LK6 LK5 LK6 LK4 LK5 LK4 LK5 LK6 LK6 LK7 LK6 LK7 LK6 LK7 LK7 LK8 LK9 LK9 LK9 LK9 LK9 LK9 LK9 LK9	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	0 0 0 0 12 12 12 0 0 0 10 -10 -17 -19 -19 -12 -12	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0		0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	0 0 0 0 0 0	Last aus Tor an Querarretierung (asym) Eigengewicht Wind senkrecht zum Tor Eigengewicht Tor an Hubzylinder Eigengewicht Tor an Queraretierung
15	LK6 LF1 LF2 LF3 LF4 LF5 LK1 LK2 LK3 LK4 LK5 LK6 LF1 LF1 LF2 LF3 LF4 LF5 LK1	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	0 0 12 0 0 0 -10 -17 -19 -19 -12 -12	0 0 0 0 0 0 0 0 0		0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	0 0 0 0 0	Wind senkrecht zum Tor Eigengewicht Tor an Hubzylinder Eigengewicht Tor an Queraretierung
16	LF1 LF2 LF3 LF4 LF5 LK1 LK2 LK3 LK4 LK5 LK6 LF1 LF2 LF1 LF2 LF3 LF4 LF5 LK1	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	0 -12 0 0 0 0 -10 -17 -19 -19 -12 -12	0 0 0 0 0 0 0	((((((0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	0 0 0 0	Wind senkrecht zum Tor Eigengewicht Tor an Hubzylinder Eigengewicht Tor an Queraretierung
116	LF2 LF3 LF4 LF5 LK1 LK2 LK3 LK4 LK5 LK6 LF1 LF2 LF2 LF3 LF4 LF5 LK1	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	-12 0 0 0 -10 -17 -19 -19 -12 -12	0 0 0 0 0 0	((((((0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	0 0 0 0	Wind senkrecht zum Tor Eigengewicht Tor an Hubzylinder Eigengewicht Tor an Queraretierung
16	LF3 LF4 LF5 LK1 LK2 LK3 LK4 LK5 LK6 LF1 LF2 LF2 LF3 LF4 LF5 LK1	0 0 0 0 0 0 0 0 0	0 0 0 -10 -17 -19 -19 -12 -12	0 0 0 0 0	(((((0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	0 0 0	Eigengewicht Tor an Hubzylinder Eigengewicht Tor an Queraretierung
16	LF5 LK1 LK2 LK3 LK4 LK5 LK6 LF1 LF1 LF2 LF3 LF4 LF5 LK1	0 0 0 0 0 0 0 0	0 -10 -17 -19 -19 -12 -12	0 0 0 0	(((0 0 0 0	0	
16	LK1 LK2 LK3 LK4 LK5 LK6 LF1 LF2 LF3 LF4 LF4 LF5	0 0 0 0 0 0 0	-10 -17 -19 -19 -12 -12	0 0 0 0	((0 0		Eigengewicht Tor an Queraretierung schief
16	LK2 LK3 LK4 LK5 LK6 LF1 LF2 LF3 LF4 LF5 LK1	0 0 0 0 0 0	-17 -19 -19 -12 -12 0	0 0 0 0	(0 0		
16	LK3 LK4 LK5 LK6 LF1 LF2 LF3 LF4 LF5 LK1	0 0 0 0 0	-19 -19 -12 -12 0	0 0 0	(0	Last aus Tor am Hubzylinder
16	LK5 LK6 LF1 LF2 LF3 LF4 LF5 LK1	0 0 0 0	-12 -12 0	0	(0 0	Ö	Last aus Tor an Querarretierung (sym)
16	LK6 LF1 LF2 LF3 LF4 LF5 LK1	0 0 0 0	-12 0			0 0	0	Last aus Tor an Querarretierung (asym)
16	LF1 LF2 LF3 LF4 LF5 LK1	0 0 0	0			0 0	0	
	LF2 LF3 LF4 LF5 LK1	0		0		0 0	0	Eigengewicht
	LF4 LF5 LK1		0	ő		0 0	0	Wind senkrecht zum Tor
	LF5 LK1	0	0	0	(0 0	0	Eigengewicht Tor an Hubzylinder
	LK1	Ö	0	0		0 0 0	0	Eigengewicht Tor an Queraretierung Eigengewicht Tor an Queraretierung schief
		0	0	0		0 0	0	Ligongewion: For an Queraretierung schief
	LK2	0	0	0	(0 0	0	Last aus Tor am Hubzylinder
	LK3	0	0	0		0 0	0	Last aus Tor an Querarretierung (sym)
	LK4	0	0	0		0 0	0	Last aus Tor an Querarretierung (asym)
	LK5 LK6	0	0	0		0 0 0	0	
	LF1	0	0	0		0 0	0	Eigengewicht
	LF2	0	0	0	(0 0	0	Wind senkrecht zum Tor
	LF3	0	0	0		0 0	0	Eigengewicht Tor an Hubzylinder Eigengewicht Tor an Queraretierung
	LF4 LF5	0	0 0	0		0 0 0	0	Eigengewicht Tor an Queraretierung Eigengewicht Tor an Queraretierung schief
	LK1	0	ő	ő		0 0	0	Ligerige wicht for an Queraretterang scriter
	LK2	0	0	0		0 0	0	Last aus Tor am Hubzylinder
	LK3	0	0	0		0 0	0	Last aus Tor an Querarretierung (sym)
	LK4 LK5	0	0	0		0 0 0	0	Last aus Tor an Querarretierung (asym)
	LK6	0	0	0		0 0	0	
22	LF1	0	0	0		0 0	0	Eigengewicht
	LF2	0	-13	0		0 0	0	Wind senkrecht zum Tor
	LF3 LF4	0	0	0		0 0	0	Eigengewicht Tor an Hubzylinder Eigengewicht Tor an Queraretierung
	LF5	0	ŏ	ő		0 0	0	Eigengewicht Tor an Queraretierung schief
	LK1	0	-11	0		0 0	0	-
	LK2 LK3	0	-16	0		0 0	0	Last aus Tor am Hubzylinder
	LK4	0	-18 -18	0		0 0	0	Last aus Tor an Querarretierung (sym) Last aus Tor an Querarretierung (asym)
	LK5	0	-12	ő		0 0	0	Last add 101 am quoramotionang (abyin)
	LK6	0	-12	0		0 0	0	
	LF1 LF2	0	0 64	0		0 0 0	0	Eigengewicht Wind senkrecht zum Tor
	LF3	0	04	0		0 0	0	Eigengewicht Tor an Hubzylinder
	LF4	0	0	0	(0 0	0	Eigengewicht Tor an Queraretierung
	LF5	0	0	0		0 0	0	Eigengewicht Tor an Queraretierung schief
	LK1 LK2	0	63 96	0		0 0 0	0	Last aus Tor am Hubzylinder
	LK3	0	98	0		0 0	0	Last aus Tor an Querarretierung (sym)
	LK4	0	98	0	(0 0	0	Last aus Tor an Querarretierung (asym)
	LK5	0	65	0		0 0	0	
	LK6 LF1	0	65	0		0 0	0	Eigengewicht
	LF2	0	0	0	(0 0	0	Wind senkrecht zum Tor
	LF3	0	0	0	(0 0	0	Eigengewicht Tor an Hubzylinder
	LF4	0	0	0		0 0	0	Eigengewicht Tor an Queraretierung
	LF5 LK1	0	0 0	0		0 0	0	Eigengewicht Tor an Queraretierung schief
	LK2	0	0	0		0 0	0	Last aus Tor am Hubzylinder
	LK3	0	0	0	(0 0	0	Last aus Tor an Querarretierung (sym)
	LK4 LK5	0	0	0		0 0	0	Last aus Tor an Querarretierung (asym)
	LK5 LK6	0	0	0		0 0	0	
26	LF1	0	0	0	(0 0	0	Eigengewicht
	LF2	0	58	0	(0 0	0	Wind senkrecht zum Tor
	LF3 LF4	0	0 0	0		0 0 0	0	Eigengewicht Tor an Hubzylinder
	LF4 LF5	0	0	0		0 0	0	Eigengewicht Tor an Queraretierung Eigengewicht Tor an Queraretierung schief
	LK1	0	56	0	(0 0	0	
	LK2	0	84	0	(0 0	0	Last aus Tor am Hubzylinder
	LK3	0	86	0		0 0	0	Last aus Tor an Querarretierung (sym)
	LK4 LK5	0	86 58	0		0 0 0	0	Last aus Tor an Querarretierung (asym)
	LK6	0	58	0		0 0	0	
27	LF1	0	0	0	(0 0	0	Eigengewicht
	LF2	0	0	0		0 0	0	Wind senkrecht zum Tor
	LF3 LF4	0	0	0		0 0	0	Eigengewicht Tor an Hubzylinder Eigengewicht Tor an Queraretierung
	LF5	0	0	0		0 0		Eigengewicht Tor an Queraretierung schief

www.dlubal.com

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





■ 4.1 KNOTEN - LAGERKRÄFTE

Knoten			Lagerkräfte [kN]		L	agermomente [kNn	n]	
Nr.	LF/LK	$P_{X'}$	P _Y	$P_{Z'}$	$M_{X'}$	M _{Y'}	$M_{Z'}$	
27	LK1	0	0	0	0	0	0	
	LK2	0	0	0	0	0	0	Last aus Tor am Hubzylinder
	LK3	0	0	0	0	0	0	Last aus Tor an Querarretierung (sym)
	LK4	0	0	0	0	0	0	Last aus Tor an Querarretierung (asym)
	LK5	0	0	0	0	0	0	J. , ,
	LK6	0	0	0	0	0	0	
Σ Lager	LF1	0	0	- 76				
Σ Lasten	LF1	0	0	- 76				
Σ Lager	LF2	0	98	0				
Σ Lasten	LF2	0	98	0				
Σ Lager	LF3	0	0	- 167				
Σ Lasten	LF3	0	0	-167				
Σ Lager	LF4	0	o l	-167				
Σ Lasten	LF4	0	0	-167				
Σ Lager	LF5	0	0	- 167				
Σ Lasten	LF5	0	0	-167				
Σ Lager	LK1	0	98	-243				
Σ Lager	LK1	0	98	-243				
Σ Lager	LK2	0	147	-327				
Σ Lager	LK2	0	147	- 327				
Σ Lager	LK3	0	147	-327				
Σ Lager	LK3	0	147	- 327				
Σ Lager	LK4	0	147	-327				
Σ Lager	LK4	0	147	- 327				
Σ Lager	LK5	0	98	-243				
Σ Lager	LK5	0	98	- 243				
Σ Lager	LK6	0	98	-243				
Σ Lager	LK6	0	98	- 243				

■ 4.12 QUERSCHNITTE - SCHNITTGRÖSSEN

Stab		Knoten	Stelle		Kräfte [kN]					
Nr.	LF/LK	Nr.	x [m]	N ,	Vy	Vz	M _T	Momente [kNm] M _v	M _z	
		hnitt-Nr. 2: HE			· y	*2		···y	12	
16	LF1	32	0.000	-3	0	3	-0	-0	I -0	1
10		19	0.507	-3	ŏ	3 2 -0	- 0	1	-0	
	LF2	32	0.000	0	-0	-0	0	0	0	
		19	0.507	0	-0	-0	0	0	0	
	LF3	32	0.000	-43	-0	84	-0	-0	0	
		19	0.507	-43	-0	84	- 0	42	0	
	LF4	32	0.000	- 7	0	-0	-0	-0	-0	
	. ==	19	0.507	-7	0	-0	-0	-0	-0	
	LF5	32	0.000	-7	0	-0 -0	-0	-0 -0	-0	
	LK1	19 32	0.507 0.000	-7 -45	-0	-0 86	-0 0	-0 -0	-0 0	
	LNI	19	0.507	-45 -45	-0	86	0	43	0	
	LK2	32	0.000	-61	0	116	-0	-0	-0	
	LIVE	19	0.507	-61	ŏ	116	-0	59	-0	
	LK3	32	0.000	-12	0	4	-0	-0	-0	
		19	0.507 0.000	-12	0	3 4	-0	2 -0	-0	
	LK4	32	0.000	-12	1	4	- 0	-0	-0	
		19	0.507	-12	1	3	-0	2	-1	
	LK5	32	0.000	-9	-0	3	0	-0	0	
	1100	19	0.507	-9	-0	2	0	1	0	
	LK6	32	0.000	-9	0	3 2 -2	-0	-0	-0 -0	
17	LF1	19	0.507 0.000	-9 -3	0	2	-0 -0	1	-0 -0	
17	LFI	19 33	0.507	-3	0	-2 -3	-0 -0	-0	-0	
	LF2	19	0.000	-0	-0	-0	0	0	-0	
	112	33	0.507	-0	-0	-0	0	-0	-0	
	LF3	19	0.000	-43	-ŏ	-84	Ö	42	Ö	
		33	0.507	-43	-0	-84	0	-0	Ō	
	LF4	19	0.000	-7	0	0	- 0	-0	0	
		33	0.507	-7	0	0	- 0	-0	-0	
	LF5	19	0.000	-7	0	0	- 0	-0	-0	
		33	0.507	-7	0	0	- 0	-0	-0	
	LK1	19	0.000	-45	-0	-86	0	43	-0	
	LK2	33	0.507	-45	-0	-86	0	-0	-0	
	LK2	19 33	0.000 0.507	-61 -61	0	-116 -116	-0 -0	59 -0	0 -0	
	LK3	19	0.000	-01 -12	0	-116	-0 -0	-0 2	0	
	LIKS	33	0.507	-12	0	-3 -4	-0	-0	0	
	LK4	19	0.000	-12	ĭ	-3	-0	2	-0	
		33	0.507	-12	i	-4	-0	<u>-</u> 0	-0	
	LK5	19	0.000	-9	-0	-2	0	1	-0	
		33	0.507	- 9	-0	-3	0	-0	-0	
	LK6	19	0.000	- 9	0	-2	-0	1	-0	
		33	0.507	-9	0	-3 4	-0	-0	-0	
34	LF1	37	0.000	-9	0	4	-0	-3	-0	
			0.773 0.773	-9 -9	0	3 0	-0 -0	0	-0 -0	
			1.546	-9 -9	0	-0	-0 -0	0	-0 -0	
			1.546	<u>-9</u>	0	-3	-0	0	-0	
		36	2.342	-9 -9	0	-5 -4	-0	-3	-0	
	LF2	37	0.000	0	0	0	0	-0	0	
		36	2.342	ő	ŏ	ŏ	Ö	ő	-0	
	LF3	37	0.000	-3	-0	-0	0	1	-0	
		36	2.342	-3	-0	-0	0	1	-0	
	LF4	37	0.000	-20	0	42	- 0	- 12	0	
			0.773	-20	0	42	- 0	20	0	
			0.773	-20	0	42 0 0	-0	20	0	
	I		1.546	-20	0	0	-0	21	0	
		1								

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





■ 4.12 QUERSCHNITTE - SCHNITTGRÖSSEN

	QUERS			ITTGRÖSS						
Stab	1.5017	Knoten	Ste ll e		Kräfte [kN]	.,		Momente [kNm]		
Nr.	LF/LK	Nr.	x [m]	N 20	V _y	V _z	M _T	M _y	M _z	
34	LF4	36	1.546 2.342	-20 -20	0	-42 -42	-0 -0	21 -12	0	
	LF5	36 37	2.342 0.000	-25	0	50 50	-0	-14 25	0	
			0.773 0.773	-25 -25	0 0	0	-0 -0	25	0	
			1.546	-25	0	0	-0	25	0	
		36	1.546 2.342	-25 -25	0	-50 -50	-0 -0	25 -15	0	
	LK1	37	0.000	-12	-0	4	0	-2	-0 -0	
			0.773 0.773	-12 -12	-0 -0	3 0	0	1	-0	
			1.546	-12 -12	0	-0 -3	0	1	-0 -0	
		36	1.546 2.342	-12	0	-4	0	-2	-0	
	LK2	37	0.000 0.773	-16 -16	-0 -0	6 5	-0 -0	-2 2	-0 -0	
			0.773	-16	-0	1	-0	2	-0	
			1.546 1.546	-16 -16	0	-1 -5	-0 -0	2 2	-0 -0	
		36	2.342	-16	0	-6	-0	- 2	-0	
	LK3	37	0.000 0.773	-39 -39	-0 -0	63 61	-0 -0	-20 28	0	
			0.773	-39	-0	1	-0	28	0	
			1.546 1.546	-39 -39	0 0	-0 -61	-0 -0	28 28	0	
		36	2 342	-39	0	-62	-0	-20	0	
	LK4	37	0.000 0.773	-45 -45	0	74 73	-0 -0	-20 -23 34	0	
			0.773	- 45	0	1	-0	34	0	
			1.546 1.546	-45 -45	0 0	-0 -72	-0 -0	34 34	0	
	1175	36	1.546 2.342	-45	-0	-73	-0	-24	0	
	LK5	37	0.000 0.773	-29 -29	-0 0	46 45	0 0	-15 21	0	
			0.773 0.773 1.546	-29	0	1 -0	0	21	0	
			1.546	-29 -29	0 0	-0 -45	0	21 21	0	
	LK6	36 37	2.342 0.000	-29	0	-46	0	-15	0	
	LNO	31	0.773	-33 -33	0	55 54	0 -0	-17 25	0	
			0.773	-33 -33	0	1 -0	-0 -0	25	0	
			1.546 1.546	-33	0	-53	-0	25 25	0	
35	LF1	36 34	2.342 0.000	-33 -8	0	-54 3	-0 -0	-18 -2	0	
33		34	0.773	- 8	0	2	-0	-0	0	
			0.773 1.545	-8 -8	0	0 -0	-0 -0	-0 -0	0	
			1.545	-8	0	-2	-0	-0	0	
	LF2	35 34	2.341 0.000	-8 0	0	-3 -0	-0 0	-2 0	0	
		35	2.341	0	0	-0	0	-0	-0	
	LF3	34 35	0.000 2.341	-3 -3	0	-0 -0	0	1	0	
	LF4	34	0.000	-20	-0	42	-0	-12	-0	
			0.773 0.773	-20 -20	-0 -0	42 0	-0 -0	20 20	-0 -0	
			0.773 1.545 1.545 2.341	- 20	-0	0	-0	21	-0	
		35	1.545 2.341	-20 -20	-0 -0	-42 -42	-0 -0	21 -12	-0 -0	
	LF5	34	0.000	-16	0	34	-0	-10	-0	
			0.773 0.773	-16 -16	0	34 0	-0 -0	16 16	-0 -0	
			1.545 1.545	-16 -16	0 0	0 -33	-0 -0	16 16	-0 -0	
		35 34	2.341	-16	0	-33	-0	-10	-0 0	
	LK1	34	0.000 0.773	-11 -11	0	3 2	0	-2 1	0	
			0.773	-11	0	0	0	1	0	
			1.545 1.545	-11 -11	-0 -0	-0 -2	0	1	0	
		35	2.341	-11	-0	-3	0	-2	0	
	LK2	34	0.000 0.773	-15 -15	0	5 3	-0 -0	-2	0	
			0.773	-15	0	1	-0	1	0	
			1.545 1.545	-15 -15	-0 -0	-1 -3	-0 -0	1 1	0	
	1100	35	2.341	-15	-0	-5	-0	-2	0	
	LK3	34	0.000 0.773	-39 -39	0 -0	61 60	-0 -0	-19 27	-0 -0	
			0.773	-39	-0	1	-0	27	-0	
			1.545 1.545	-39 -39	-0 -0	-0 -59	-0 -0	28 28	-0 -0	
	LIKA	35	2.341	-39	-0	-61	-0	-20	-0	
	LK4	34	0.000 0.773	-33 -33	0	50 49	-0 -0	-16 22	-0 -0	
			0.773 1.545	-33	0	1 -0	-0 -0	22 22	-0	
			1.545	-33 -33	-0	-48	-0	22	-0 -0	
	LK5	35 34	2.341 0.000	-33 -29	-0 0	-49 45	-0 0	-17 -14	-0 -0	
			0.773	-29	0	44	0	20	-0	
			0.773 1.545	-29 -29	0 -0	1 -0	0	20 21	-0 -0	
		·		20	0	0			,	

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





■ 4.12 QUERSCHNITTE - SCHNITTGRÖSSEN

	QUERS			NTTGRÖSS						
Stab		Knoten	Ste ll e		Kräfte [kN]			Momente [kNm]		
Nr.	LF/LK	Nr.	x [m]	N	V _y	V _z	M _T	M _y	M _z	
35	LK5	35	1.545 2.341	-29 -29	-0 -0	-44 -45	0	21 -15	-0 -0	
	LK6	34	0.000	-24	0	37	-0	-12	-0	
			0.773 0.773	-24 -24	0 0	36 1	-0 -0	16 16	-0 -0	
			1.545	-24	0	-0	-0	16	-0	
		35	1.545 2.341	-24 -24	0 -0	-36 -37	-0 0	16 -12	-0 -0	
1	Querso LF1	hnitt Nr. 5: H 31	EB 400 0.000		-0	- 0	-0	0	-0	
'		37	1.150	-5 -6	-1	-0	- 0	0	1	
	LF2	31 37	0.000 1.150	-0 -0	0	0	0	-0 -0	0	
	LF3	31	0.000	-49	-2	-1	-0	8	-2	
	LF4	37 31	1.150 0.000	-49 -6	-2 8	-1 -0	-0 0	7 0	1 -1	
		37	1.150	-6	8 9	-0	0	0	-10	
	LF5	31 37	0.000 1.150	-7 -7	9	-0 -0	0	0	-1 -12	
	LK1	31 37	0.000 1.150	-54 -56	-3 -4	-1 -1	-0 -0	9 7	-2 2	
	LK2	31	0.000	-73	-4	-2	-0	12	-3	
	LK3	37 31	1.150 0.000	-75 -14	-5 10	-2 -0	-0 0	10	2	
		31 37	1.150 0.000	-16	9 12	-0	0	1	-12	
	LK4	31 37	1.150	-15 -17	12 11	-0 -0	0	1	-2 -15	
	LK5	31	0.000	-10	8	-0	0	0	-1	
	LK6	37 31	1.150 0.000	-12 -11	7 9	-0 -0	0	0	-9 -1	
2	LF1	37	1.150 0.000	-13	8 -1	-0 0	0	0 -0	-11 -0	
2		30 34 30	1.150	-5 -6 0	-1 -2 -0	0	0	-0	1	
	LF2	30 34	0.000 1.150	0	-0 -0	0 0	0	-0 -0	-0 0	
	LF3	30	0.000	-49	-2	1	0	-8	- 2	
	LF4	34 30	1.150 0.000	-49 -6	-2 8	1 0	0 -0	-7 -0	1 -1	
	LF5	34 30	1.150 0.000	-6 -5	8 7	0	-0 -0	-0 -0	-10 -1	
		34	1.150	-5	7	0	-0 -0 0	-0	-8	
	LK1	30 34	0.000 1.150	-54 -56	-3 -4	1	0	-9 -7	-2 2	
	LK2	30	0.000	-73	-4 -4	2	0	-12	-3	
	LK3	34 30	1.150 0.000	-75 -14	-5 10	2 0	0 -0	-10 -1	3 -1	
		34 30	1.150	-16	9	0	-0	-1	-12	
	LK4	34 30	0.000 1.150	-13 -15	8 7	0	-0 -0	-1 -0	-1 -9	
	LK5	30 34	0.000 1.150	-10 -12	7 6	0 0	-0 -0	-1 -0	-1 -9	
	LK6	30	0.000	-9	6	0	-0	-0	-1	
3	LF1	34 29	1.150 0.000	-11 -5	5 -0	0	-0 0	-0 -0	-7 -0	
		36	1 150	-6	-1	0	0	-0	1	
	LF2	29 36	0.000 1.150	0	-0 -0	0	0	-0 -0	-0 0	
	LF3	36 29	1.150 0.000	-49 -49	- 2	1	0	-8 -7	-2 1	
	LF4	36 29	1.150 0.000	-6	-2 8	0	-0	-0	-1	
	LF5	36 29	1.150 0.000	-6 -7	8	0	-0 -0	-0 -0	-10 -1	
		36	1.150 0.000	- 7	9	0	-0	-0	-12	
	LK1	29 36	1.150	-54 -56	-3 -4	1	0	-9 -7	-2 2	
	LK2	36 29 36	0.000 1.150	-73 -75	-4 -5	2 2	0	-12 -10	-3 2	
	LK3	29	0.000	-14	10	0	-0	-1	-1	
	LK4	36 29	1.150 0.000	-16 -16	9 12	0	-0 -0	-1 -1	-12 -2	
	LK5	36 29	1.150 0.000	-18	11	0	-0 -0	-1 -1	-15 -1	
		36	1.150	-11 -12	7 6	0	-0	-0	-9	
	LK6	29 36	0.000 1.150	-12 -13	9 8	0	-0 -0	-1 -0	-1 -11	
4	LF1	28	0.000	-5	-1	-0	-0	0	-0	
	LF2	35 28	1.150 0.000	-6 -0	-2 0	-0 0	-0 0	0 -0	1 0	
		35	1.150	-0	0	0	0	-0	-0	
	LF3	28 35	0.000 1.150	-49 -49	-2 -2	-1 -1	-0 -0	8 7	-2 1	
	LF4	28 35	0.000 1.150	-6 -6	8 8	-0 -0	0	0	-1 -10	
	LF5	28	0.000	-5	6	-0	0	0	-0	
	LK1	35 28	1.150 0.000	-5 -54	6 -3	-0 -1	0 -0	0	-8 -2	
		35	1.150	-56	-4	-1	-0	7	2	
	LK2	28 35 28	0.000 1.150	-73 -75	-4 -5	-2 -2 -2 -0	-0 -0	12 10	-3 3	
	LK3	28	0.000 1.150	-14 -16	10	-0 -0	0	1	-1	
	LK4	35 28	0.000	-13	8	-0	0	1	-12 -1	
	LK5	35 28	1.150 0.000	-15 -11	6 7	-0 -0	0	1 0	-9 -1	
			0.000	.,,						
		\perp								

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM



Ramboll 0 Stadtdeich 7, 2009		Seite: Blatt:	21/38 1	
	Tel: 040/302020-185 - Fax: 040/302020-199			
Projekt: M	odell: Rahmentragwerk_Hubtore_LP3	Datum:	20.10.2021	

4 12 QUERSCHNITTE - SCHNITTGRÖSSEN

■ 4.12 (4.12 QUERSCHNITTE - SCHNITTGRÖSSEN									
Stab		Knoten	Ste ll e		Kräfte [kN]			Momente [kNm]		
Nr.	LF/LK	Nr.	x [m]	N	V _y	Vz	M _T	M _y	M _z	
4	LK5	35	1.150	-12	6	-0	0	0	-9	
	LK6	28 35	0.000 1.150	-9 -11	6 5	-0 -0	0	0	-1 -7	
5	LF1	28	0.000	-0	1	3	0	-0 2	0	
	LF2	32 28	1.000 0.000	-0 0	0	2 0	0 -0	-0	-1 0	
	LF3	32 28	1.000 0.000	0	0 14	0 45	-0 0	0 -8	0	
		32	1.000	-1	14	45 45 2	0	37	-13	
	LF4	28 32	0.000 1.000	-0 -0	-2 -2 -2	2 2	0	-0 2	-0 2	
	LF5	28	0.000	-0	-2	2	0	0	-0	
	LK1	32 28	1.000 0.000	-0 -1	-2 16	2 48	0	2 -8	2 2	
		32	1.000	-1	15	46	0	39	-14	
	LK2	28 32	0.000 1.000	-2 -2 -0	21	64 63	0	-11 52	2 -18	
	LK3	28	0.000	-0	20 -2	63 7	0	-1	0	
	LK4	32 28	1.000 0.000	-0 -0	-3 -1	5 7	0	6	2	
	LK5	32 28	1.000 0.000	-0 -0	-3 -1	5 5	0	6 -1	2 0	
		32	1.000	-0	-2	4	0	4	2	
	LK6	32 28 32	0.000 1.000	-0 -0	-1 -2	5 4	0	-0 4	0 2	
6	LF1	32	0.000	-0	-0	-2	-0	2	-1	
	LF2	29 32	1.000 0.000	-0 -0	-1 -0	-3 0	-0 -0	-0 -0	0 -0	
		29	1.000	-0	-0	0	-0	0	-0	
	LF3	32 29	0.000 1.000	-1 -1	-14 -14	-45 -45	-0 -0	37 -8	-13 1	
	LF4	32	0.000	-0		-2	-0	2	2	
	LF5	29 32	1.000	-0 0	2 2 2	-2 -2	-0 -0	-0 2	-0 2	
	LK1	29 32	1.000 0.000	0 -1	2 -15	-2 -46	-0 -0	-0 39	-0 -14	
		29	1.000	-1	-16	-48	-0	-8	2	
	LK2	32 29	0.000 1.000	-2 -2	-20 -21	-63 -64	-0 -0	52 -11	-18 2	
	LK3	32	0.000	0	3	-6	-0	6	2	
	LK4	29 32	1.000 0.000	0	3 2 3	-7 -6	-0 -0	-1 6	0 2	
		29	1.000	0	2 2	- 7	-0	-1	0	
	LK5	32 29	0.000 1.000	-0 -0	2	-4 -5	-0 -0	4 -0	2	
	LK6	32 29	0.000 1.000	-0 -0	2	-4 -5	-0 -0	4	2	
8	LF1	3	0.000	-1	1 1	0	-0	-1 -0	0	
	LF2	29 3	0.878 0.000	-2 0	0	0 -0	-0 -0	0	-0 0	
		29	0.878	0	0	-0	-0	-0	-0	
	LF3	3 29	0.000 0.878	-3 -3	4 4	0 0	-0 -0	-0 -0	2 -2	
	LF4	3	0.000	-4	5	0	0	0	4	
	LF5	29 3	0.878 0.000	-4 -5	5 6	0	0	0	-1 5	
	LK1	29	0.878 0.000	-5	6	0 -0	0	0	-1	
		3 29	0.878	-4 -5	5 5	-0	-0 -0	-0	2 -2	
	LK2	3 29	0.000 0.878	-5 -7	7	0	-0 -0	-0	3 -3	
	LK3	3	0.000	-6	8	0	0	0	6	
	LK4	29	0.878 0.000	-8 -7	7 10	0	0	0	-1 7	
		29	0.878	-9	9	0	0	0	-2	
	LK5	3 29	0.000 0.878	-4 -6	6 5	-0 -0	0	0 -0	4 -1	
	LK6	3 29	0.000 0.878	-5 -7	7 7	0	0	0	5 -1	
9	LF1	8	0.000	-1	1	0	0	0	0	
	LF2	28 8	0.878 0.000	-2 -0	0 -0	0 -0	0 -0	0	-0 0	
		28	0.878	-0	-0	-0	-0	-0	0	
	LF3	8 28	0.000 0.878	-3 -3	4 4	-0 -0	0	0	2 -2	
	LF4	8	0.000	-4	5	0	-0	-0	4	
	LF5	28 8	0.878 0.000	-4 -3	5 4	0	-0 -0	-0 -0	-1 3	
	LK1	28 8	0.878	-3 -4	4 5	0 -0	-0 0	0	-0 2	
		28	0.000 0.878	-5	4	-0	0	-0	-2	
	LK2	8 28	0.000 0.878	-5 -6	7 6	0	0	0	-3	
	LK3	8	0.000	-6	8	0	-0	-0	5	
	LK4	28 8	0.878	-7 -5	7 6	0	-0 -0	0 -0	-1 4	
		28	0.878	-6	5	0	-0	0	-1	
	LK5	8 28	0.000 0.878	-4 -5	6 5	-0 -0	-0 -0	-0 -0	4 -1	
	LK6	8 28	0.000 0.878	-3 -5	5 4	0	-0 -0	-0 0	3	
10	LF1	3	0.000	-1	1	0	0	0	0	
	LF2	31	0.878 0.000	-2 -0	0 -0	0 -0	0 -0	0	-0 0	
			3.000		31	0				

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM



Ramboll Stadtdeich 7, 200		Seite: Blatt:	22/38 1	
	Tel: 040/302020-185 - Fax: 040/302020-199			
Projekt:	Modell: Rahmentragwerk_Hubtore_LP3	Datum:	20.10.2021	

■ 4.12 QUERSCHNITTE - SCHNITTGRÖSSEN

Stab Nr.	LF/LK	Knoten	Stelle		Kräfte [kN]			Momente [kNm]		
Nr.							١			
10	LF2	Nr. 31	x [m] 0.878	N -0	-0	V _z	M _T -0	M _y -0	M _z	
10	LF3	3	0.000	-3	4	0	0	0	2	
	LF4	31 3	0.878 0.000	-3 -4	4 5	0	0 -0	0 -0	-2 4	
		31	0.878	-4	5	0	-0	-0	-1	
	LF5	3	0.000	-5 -5	7	0	-0 -0	-0	5	
	LK1	31 3	0.878 0.000	-5 -4	7 5	0 -0	0	0	-1 2	
	LK2	31	0.878	-4 -5 -5 -7	5 5 7	-0	0	-0	-2	
		3 31	0.000 0.878	-5 -7	6	0	0	0	3 -3	
	LK3	3	0.000	-6	8	0	-0	-0 0	6	
	LK4	31 3	0.878 0.000	-7 -7	7 10	0	-0 -0	0 -0	-1 7	
		31	0.878	-9		0	-0	0	-2	
	LK5	3 31	0.000 0.878	-4 -5 -5	9 6 5 8	-0 -0	-0 -0	-0 -0	4 -1	
	LK6	3	0.000	-5	8	0	-0	-0	5	
11	LF1	31 30	0.878 0.000	-6 -0	7	0	-0 -0	-0	-1 -0	
		33	1.000	-0	-0	2	-0	2	1	
	LF2	30 33	0.000 1.000	-0 -0	0	-0 -0	-0 -0	0	0	
	LF3	30 33	0.000 1.000 0.000	-1	-14	45	-0	l _8	-1	
	LF4	33	0.000	-1 -0	-14 2	45	-0 -0	37 -0	13 0	
		33	1.000	-0	2	2 2	-0 -0	2	-2	
	LF5	30 33	0.000 1.000	0	-14 2 2 2 2 2	2 2	-0 -0	-0 2	0 -2	
	LK1	30	0.000	-1	-16	48	-0	l -8	-2	
	LK2	33 30	1.000 0.000	-1 -2	-15 -21	46 64	-0 -0	39 -11	14 -2	
		30 33 30	1.000	-2 -2 0	-21 -20	63	-0	52	18	
	LK3	30 33	0.000 1.000	0	2 3	7	-0 -0	-1 6	-0 -2	
	LK4	30	0.000	0	1	7	-0	-1	-0	
	LK5	33 30	1.000 0.000	0 -0	3 1	6 5	-0 -0	6 -0	-2 -0	
		33	1.000	-0	2	4	-0	4	- 2	
	LK6	30 33	0.000 1.000	-0	1 2	5 4	-0 -0	-1 4	-0 -2	
12	LF1	33	0.000	-0 -0	0	- 2	-0 0	2	1	
	LF2	31 33	1.000 0.000	-0 0	1 -0	-3 -0	0 -0	-0 0	-0 -0	
		31	1.000	0	-0	-0	-0	-0	-0	
	LF3	33 31	0.000 1.000	-1 -1	14 14	-45 -45	0	37 -8	13 -1	
	LF4	33 31	0.000	-0	-2	-45 -2	0	2	-2	
	LF5	31 33	1.000 0.000	-0 -0	-2 -2 -2	-2 -2 -2	0	-0 2	0 -2	
		31	1.000	-0	- 2	- 2	0	-0	0	
	LK1	33 31	0.000 1.000	-1 -1	15 16	-46 -48	0	39	14 -2	
	LK2	33	0.000	-2	20	- 63	0	52	18	
	LK3	31 33	1 000	-2 -0 -0 -0	21	-64	0	-11	-2 -2	
		31	0.000 1.000	-0	-3 -2 -3	-6 -7 -6	0	6 -1	-0	
	LK4	33	0.000 1.000	-0	-3	-6 -7	0	6	-3 -0	
	LK5	31 33	0.000	-0 -0	-2 -2	-4	0	-1 4	-2	
	LK6	31 33	1.000 0.000	-0 -0	-1 -2	-5 -4	0	-1	-0 -2	
		31	1.000	-0	-1	- 5	0	4 -0	-0	
13	LF1	8 30	0.000 0.878	-1	1 0	0	-0 -0	-0 0	0 -0	
	LF2	8	0.000	-2 0	0	-0	-0	0	0	
	LF3	30 8	0.878 0.000	0 -3	0 4	-0 -0	-0 -0	-0 -0	-0 2	
		30	0.878	-3	4	-0	-0	-0	- 2	
	LF4	8 30	0.000 0.878	-4 -4	5 5	0	0	0	-1	
	LF5	8	0.000	-3	4	0	0	0	3	
	LK1	30 8	0.878 0.000	-3 -4	4 5	0 -0	0 -0	0 -0	-1 2	
		30	0.878	-5	4	-0	-0	-0	-2	
	LK2	8	0.000	- 5	7	0	-0	-0	3	
	LK3	30 8	0.878 0.000	-6 -6	6 8	0	-0 0	0	-3 5	
		30	0.878	-7	7	0	0	0	-1	
	LK4	8 30	0.000 0.878	-4 -6	6 5	0	0	0	4 -1	
	LK5	8	0.000	-4	6	- 0	0	0	4	
	LK6	30 8	0.878 0.000	-5 -3	5 5	-0 0	0	-0 0	-1 3	
		30	0.878	-4	4	0	0	0	-1	
30	LF1	34 5	0.000 5.766	-14 -21	3	0	0	-0 0	3 0	
	LF2	34 5	0.000	0	-0	0	0	-0	- 0	
	LF3	5 34	5.766 0.000	0 -51	-0 0	0	0	0 -7	0	
		5	5.766	-51	0	1	0	-0	0	
	LF4	34 5	0.000 5.766	-52 -52	0	0	0	-0 -0	2	
	LF5	34	0.000	-41	ŏ	0	0	-0	2	

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





■ 4 12 QUERSCHNİTTE - SCHNITTGRÖSSEN

<u>4.12</u>	QUERS	<u>CH</u> NITT	<u>E - S</u> CHN	ITTGRÖSS	SEN_					
Stab		Knoten	Ste ll e		Kräfte [kN]			Momente [kNm]		
Nr.	LF/LK	Nr.	x [m]	N	V _y	V_z	M _T	I M _y	M _z	
30	LF5	5	5.766	-41	0	0	0	-0	0	
	LK1	34 5	0.000 5.766	-65 -72	3 -2	1	-0 0	-7 0	4 0	
	LK2	34	0.000	-88	4	2	-0	-10	5	
	LK3	5 34	5.766 0.000	-98 -88	-3 5	2 0	0	0 -0	0 7	
		5	5.766	-98	-2	0	0	0	0	
	LK4	34 5	0.000	-74 -84	-2 5 -2	0	-0	-0 0	7 0	
	LK5	34	5.766 0.000	-65	4	0	0	-0	5	
		5	5.766	-73	-2 3	0	0	0	0	
	LK6	34 5	0.000 5.766	-55 -62	-2	0	- 0 0	-0 0	5 0	
31	LF1	35	0.000	-14	3	-0	0	0	3	
	LF2	35	5.766 0.000	-21 -0	-2 0	-0 0	0	0 -0	0	
		1	5.766	-0	0	0	0	0	0	
	LF3	35 1	0.000 5.766	-51 -51	0	-1 -1	0	7 0	0	
	LF4	35	0.000	-51	0	- 0	0	0	3	
	LF5	1 35	5.766 0.000	-51 -41	0	-0 -0	0	0	0 2	
		1	5.766	-41	0	-0	0	0	0	
	LK1	35 1	0.000 5.766	-65 -72	3 -2	-1 -1	0	7 0	4 -0	
	LK2	35	0.000	-88	4	- 2	0	10	5	
	1100	1	5.766	-98	-3	-2	0	0	0	
	LK3	35 1	0.000 5.766	-88 -98	5 -2	-0 -0	- 0 0	1 0	8	
	LK4	35	0.000	-74	5	-0	0	1	8	
	LK5	35	5.766 0.000	-84 -65	-2 4 -2	-0 -0	0 -0	0	0	
		1	5.766	-72		-0	0	0	0	
	LK6	35 1	0.000 5.766	-55 -62	4 -2 3 -2 -0	-0 -0	0	0	6	
32	LF1	36	0.000	- 15	3	0	0	-0	4	
	LF2	36	5.766 0.000	-22 0	-2	0	0	0 -0	0 -0	
		2	5.766	0	-0	0	0	0	0	
	LF3	36 2	0.000 5.766	-51 -51	0	1	0	-7 -0	0	
	LF4	36	0.000	-51	0	0	0	-0	3	
	LF5	2	5.766 0.000	-51 -62	0	0	0	-0 -0	0 3	
	LFS	36	5.766	-62 -62	1	0	0	-0	0	
	LK1	36	0.000	- 66	3	1	-0	-7	4	
	LK2	2 36	5.766 0.000	-73 -89	-2 4	1 2	0 -0	0 -10	0 5	
		2	5.766	-99	4 -3 5	2	0	0	0	
	LK3	36	0.000 5.766	-90 -100	5 -2	0	0	-0 0	8 0	
	LK4	36	0.000	-104	5	0	0	-0	9	
	LK5	2 36	5.766 0.000	-113 -66	-2 4	0	0	0 -0	0	
		2	5.766	-74	-2	0	0	0	0	
	LK6	36 2	0.000 5.766	-77 -84	4	0	0	-0 0	7 0	
33	LF1	37	0.000	-15	3	- 0	0	0	4	
	LF2	6 37	5.766 0.000	-22 -0	-2 0	-0 0	0	0	0	
	LFZ	6	5.766	-0	0	0	0	0	0	
	LF3	37	0.000	-51	0	-1	0	7	0	
	LF4	6	5.766 0.000	-51 -52	0	-1 -0	0	0	0 2	
		6	5.766	-52	0	-0	0	0	0	
	LF5	37 6	0.000 5.766	-62 -62	0	-0 -0	0	0	2 0	
	LK1	37	0.000	- 66	3	-1	0	7	4	
	LK2	6 37	5.766 0.000	-74 -89	-2 4	-1 -2	0	0 10	-0 5	
		6	5.766	-99	-3	-2	0	0	0	
	LK3	37 6	0.000 5.766	-90 -100	5 -2	-0 -0	- 0 0	1 0	7 0	
	LK4	37	0.000	-104	5	- 0	-0	1	8	
	LK5	6 37	5.766 0.000	-114 -67	-2 4	-0 -0	0 -0	0	0	
		6	5.766	-74	-2	-0	0	0	0	
	LK6	37 6	0.000 5.766	-77 -84	4	-0 -0	- 0 0	0	6 0	
		chnitt-Nr. 6: R	D 140							
15	LF1	19 21	0.000 0.837	4 3	0 0	-0 -0	-0 -0	0	0	
	LF2	19	0.000	0	0	-0	0	0	0	
	LF3	21 19	0.837 0.000	0 167	0	- 0 0	0	-0 0	0	
		21	0.837	167	0	0	0	0	0	
	LF4	19	0.000	0	0	-0 -0	-0	0	0	
	LF5	21 19	0.837 0.000	0	0	-0 -0	-0 -0	-0 0	0	
		21	0.837	0	0	-0	-0	-0	0	
	LK1	19 21	0.000 0.837	171 170	0	-0 -0	0	0 -0	0	
	LK2	19	0.000	231	0	-0	-0	0	0	
		21	0.837	230	0	-0	-0	-0	0	
		\perp								

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





■ 4.12 QUERSCHNITTE - SCHNITTGRÖSSEN

■ 4.12 (■4.12 QUERSCHNITTE - SCHNITTGRÖSSEN									
Stab		Knoten	Stelle		Kräfte [kN]			Momente [kNm]		
Nr.	LF/LK	Nr.	x [m]	N ,	V _y	V _z	M _T	, M _y	, M _z	
15	LK3	19	0.000	6	0	-0	-1	0	0	
		21	0.837	4	0	-0	-1	-0	0	
	LK4	19	0.000	6	0	-0	-1	0	0	
	LK5	21 19	0.837 0.000	4 4	0	-0 -0	-1 0	-0 0	0	
		21	0.837	3	0	-0	0	-0	0	
	LK6	19	0.000	4	0	-0	0	0	0	
	Querso	21 hnitt-Nr 10: F	0.837 Rechteck 400/10	3	0	-0	0	_0	0	
18	LF1			Ausfa ll	0	1	0	-0	0	
	LF2			Ausfa ll	0	-0	0	0	0	
	LF3 LF4			Ausfall Ausfall	0	0	0	0	0	
	LF5			Ausfall	0	0	0	0	0	
	LK1			Ausfall	0	1	0	-0	0	
	LK2 LK3			Ausfall	0	1	0	-0 -0	0	
	LK4			Ausfall Ausfall	0	1	0	-0	0	
	LK5			Ausfall	0	1	0	-0	0	
	LK6			Ausfall	0	1	0	-0	0	
19	LF1 LF2			Ausfall Ausfall	-0 -0	1 -0	0	-0 0	-0 -0	
	LF3			Ausfall	0	0	0	ő	0	
	LF4			Ausfall	-0	0	0	0	-0	
	LF5			Ausfall	-0	0	0	0	-0	
	LK1 LK2			Ausfall Ausfall	-0 -0	1	0	-0 -0	-0 -0	
	LK3			Ausfall	-0	1	0	-0	-0	
	LK4			Ausfall	-0	1	0	-0	-0	
	LK5 LK6			Ausfall Ausfall	-0 -0	1	0	-0 -0	-0 -0	
20	LF1			Ausfall	0	0	0	-0	0	
	LF2	7	0.000	-12	0	0	0	-0	0	
	LF3	15	0.100	-12 Ausfa ll	0	0	0	0	0	
	LF4			Ausfall	0	0	0	0	0	
	LF5	_	0.000	Ausfa ll	0	0	0	0	0	
	LK1	7 15	0.000 0.100	-10 -10	0	0 -0	-0 0	0	0	
	LK2	7	0.000	-17	-0	ő	0	-ŏ	-0	
		15	0.100	-17	-0	-0	0	0	0	
	LK3	7 15	0.000 0.100	-19 -19	-0 -0	0 -0	0	0	-0 0	
	LK4	7	0.000	-19	-0	0	Ö	l ő	-0	
		15	0.100	-19	-0	-0	0	0	0	
	LK5	7 15	0.000 0.100	-12 -12	0	0 -0	- 0 0	0	0	
	LK6	7	0.000	-12	0	0	- 0	0	0	
		15	0.100	-12	0	-0	0	0	0	
21	LF1 LF2	4	0.000	Ausfall -13	0	0 0	0	-0 -0	0	
	LFZ	22	0.100	-13	0	0	0	0	0	
	LF3			Ausfall	0	0	0	0	0	
	LF4 LF5			Ausfall Ausfall	0	0	0	0	0	
	LK1	4	0.000	-11	0	0	-0	0	0	
		22	0.100	-11	0	-0	0	0	0	
	LK2 LK3	4	0.000	Ausfall -18	0 -0	0	0	-0 -0	0 -0	
	LNO	22	0.100	-18	-0	-0	0	0	0	
	LK4	4	0.000	-18	-0	0	0	-0	-0	
	LK5	22 4	0.100 0.000	-18 -12	-0 0	-0 0	0 -0	0	0	
	LRO	22	0.100	-12	0	-0	0	0	0	
	LK6	4	0.000	-12	0	0	-0	0	0	
22	LF1	22	0.100	-12 Ausfa ll	0	-0 0	0	0	0	
	LF2	23	0.000	- 64	0	0	0	-0	0	
		24	0.100	-64	0	0	0	0	0	
	LF3 LF4			Ausfall Ausfall	0	0	0	0	0	
	LF5			Ausfall	0	0 2	0	0	0	
	LK1	23	0.000	-63	0	2	-0	-0	0	
	LK2	24 23	0.100 0.000	-63 -96	0 -0	1 2	0	0	0 -0	
		24	0.100	-96	-0	1	0	0	0	
	LK3	23	0.000	-98	-0	2	0	-0	-0	
	LK4	24 23	0.100 0.000	-98 -98	-0 -0	1 2	0	0 -0	0 -0	
		24	0.100	-98	-0	1	0	0	0	
	LK5	23	0.000	-65	0	2	-0	-0	0	
	LK6	24 23	0.100 0.000	-65 -65	0	1 2	0 -0	0	0	
		24	0.100	-65	0	1	0	0	0	
23	LF1			Ausfall	0	0	0	-0	0	
	LF2	20 26	0.000 0.100	-58 -58	0	0	0	-0 0	0	
	LF3	20	0.100	Ausfall	0	0	0	0	0	
	LF4			Ausfall	0	0		0	0	
	LF5 LK1	20	0.000	Ausfall -56	0	0	0 -0	0 -0	0	
		26	0.100	-56	0	1	0	0	0	
	LK2	20	0.000	-84	-0	2	0	-0	-0	
		26	0.100	-84	-0	1	0	0	0	
		\perp							-	

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM

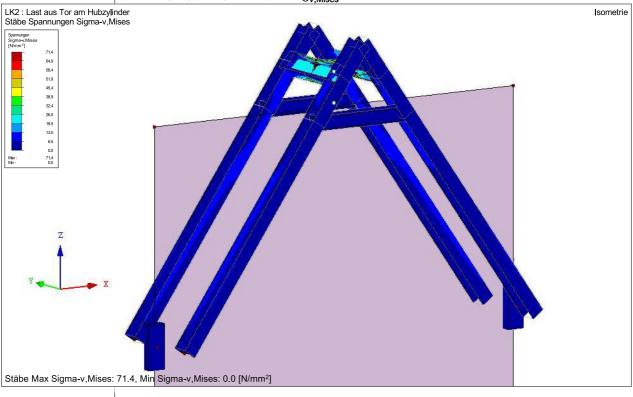




■ 4.12 QUERSCHNITTE - SCHNITTGRÖSSEN

Stab		Knoten	Stelle	VII I GRUSS	Kräfte [kN] Momente [kNm]					
Nr.	LF/LK	Nr.	x [m]	N I	V_y	Vz	M_{T}	M_{y}	M _z	
23	LK3	20	0.000	-86	-0	2	0	-0	-0	
		26	0.100	-86	-0	1	0	0	0	
	LK4	20	0.000	-86	-0	2	0	-0	-0	
		26	0.100	-86	-0	1	0	0	0	
	LK5	20	0.000	-58	0	2	-0	-0	0	
		26	0.100	-58	0	1	0	0	0	
	LK6	20	0.000	-58	0	2	-0	-0	0	
		26	0.100	-58	0	1	0	0	0	
24	LF1			Ausfall	0	0	0	-0	0	
	LF2			Ausfall	0	-0	0	0	0	
	LF3			Ausfall	0	0	0	0	0	
	LF4			Ausfall	0	0	0	0	0	
	LF5			Ausfall	0	0	0	0	0	
	LK1			Ausfall	0	0	0	- 0	0	
	LK2			Ausfa ll	0	0	0	- 0	0	
	LK3			Ausfall	0	0	0	-0	0	
	LK4			Ausfa ll	0	0	0	- 0	0	
	LK5			Ausfall	0	0	0	- 0	0	
	LK6			Ausfa ll	0	0	0	-0	0	
25	LF1			Ausfall	0	0	0	- 0	0	
	LF2			Ausfa ll	0	-0	0	0	0	
	LF3			Ausfall	0	0	0	0	0	
	LF4			Ausfa ll	0	0	0	0	0	
	LF5			Ausfall	0	0	0	0	0	
	LK1			Ausfa ll	0	0	0	-0	0	
	LK2			Ausfall	0	0	0	-0	0	
	LK3			Ausfall	0	0	0	-0	0	
	LK4			Ausfall	0	0	0	-0	0	
	LK5			Ausfall	0	0	0	-0	0	
	LK6			Ausfall	0	0	0	-0	0	

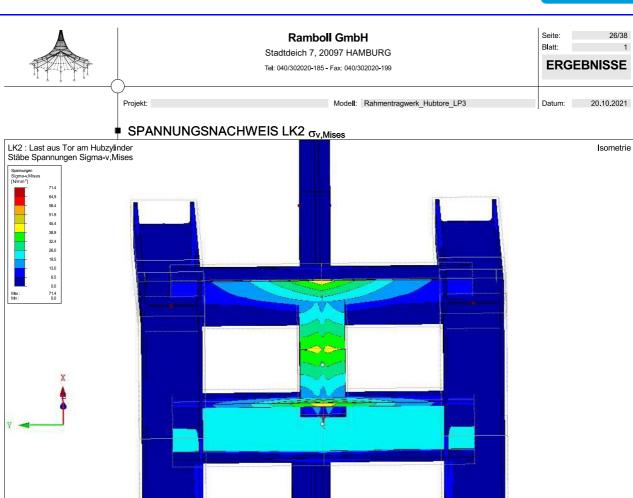
SPANNUNGSNACHWEIS LK2 σ_{ν,Mises}

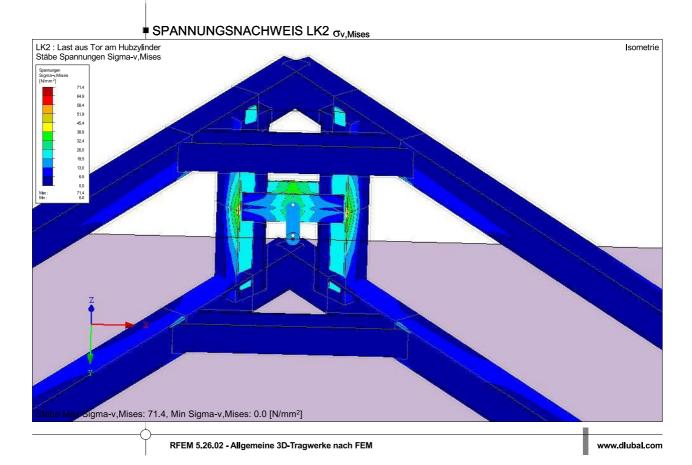


RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM

Stäbe Max Sigma-v, Mises: 71.4,



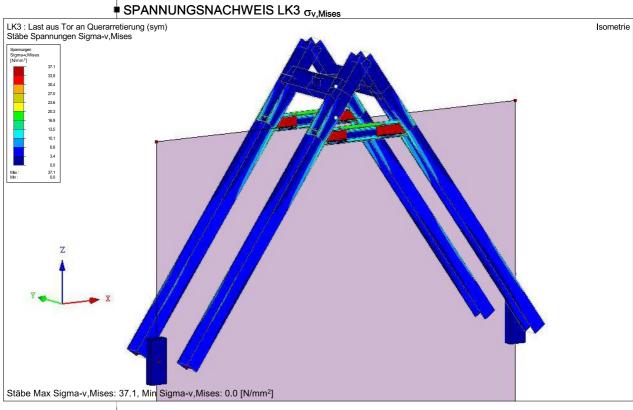


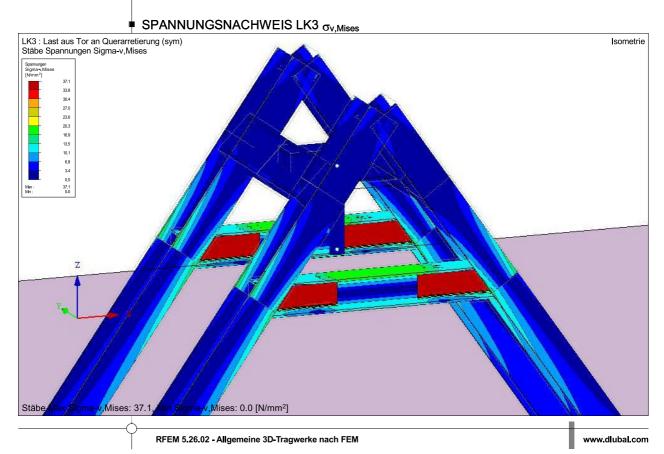


<mark>/lin Sigma-v,M</mark>ises: 0.0 [N/mm²]



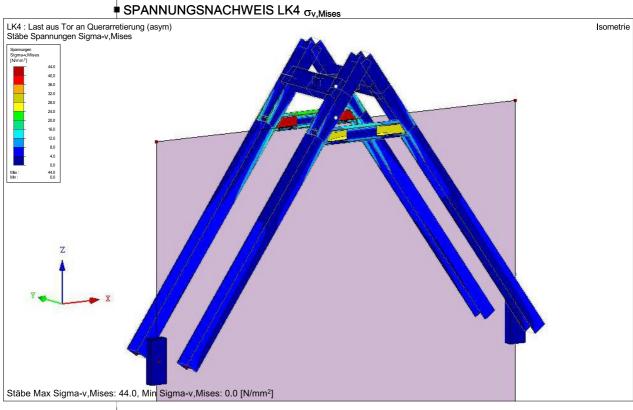




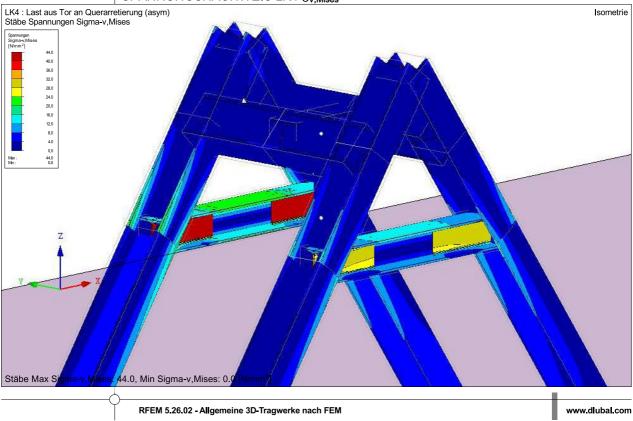
















Stadtdeich 7, 20097 HAMBURG

Tel: 040/302020-185 - Fax: 040/302020-199

Seite: 29/38 Blatt:

RF-STAHL Stäbe

Datum: 20.10.2021

RF-STAHL Stäbe

FA1 Allgemeine Spannungsanalyse von Stäben

■ 1.1.1 BASISANGABEN

Projekt:

Alle Zu bemessende Stäbe

Last aus Tor am Hubzylinder Last aus Tor an Querarretierung (sym) Last aus Tor an Querarretierung (asym) Zu bemessende Lastkombinationen: LK2 LK3 LK4

Matl.	Material-	TeilsichFaktor	Streckgrenze	nze Grenzspannungen [kN/cm²]						
Nr.	Bezeichnung	γм [-]	f _{yk} [kN/cm ²]	Manuell	grenz σ _x	grenz τ	grenz σ_v			
1	Baustahl S 355	1.00	35.50		35.50	20.50	35.50			

Modell: Rahmentragwerk_Hubtore_LP3

♦ 1.3.1 QUERSCHNITTE

	~~-								
Quer.	Matl.	Querschnitt	I _t [cm ⁴]	I _y [cm⁴]	I _z [cm ⁴]				
Nr.	Nr.	Bezeichnung	A [cm ²]	α _{pl,y}	$\alpha_{\text{pl,z}}$	Kommentar			
2	1	HEB 300	185.00	25170.00	8563.00				
			149.10	1.11	1.52				
5	1	HEB 400	355.70	57680.00	10820.00				
			197.80	1.12	1.53				
6	1	RD 140	3771.48	1885.74	1885.74				
			154.00	1.70	1.70				
10	4	Rechteck 400/1000	1.597E+06	3.333E+06	533333.00				
			4000.00	1.50	1.50				
	Der Querschnitt wird nicht bemessen, da seine charakteristischen Spannungen nicht definiert sind.								

2.1 SPANNUNGEN QUERSCHNITTSWEISE

2.10	2.1 OF ANNONCEN QUEROCHINIT TOWERDE									
Quer.	Stab	Stelle	S-Punkt	Last-		Spannung [[kN/cm ²]	Aus-		
Nr.	Nr.	x [m]	Nr.	fall	Spannungsart	Vorhanden ,	Limit	nutzung		
2	HEB 300									
	16 16 17	0.507 0.000 0.000	1 13 11	LK2 LK2 LK2	Sigma gesamt Tau gesamt Sigma-v	-3.92 3.93 6.93	35.50 20.50 35.50	0.11 0.19 0.20		
5	HEB 400									
	5 6 5	1.000 1.000 1.000	1 13 1	LK2 LK2 LK2	Sigma gesamt Tau gesamt Sigma-v	-4.35 -1.36 4.35	35.50 20.50 35.50	0.12 0.07 0.12		
6	RD 140									
	15 15 15	0.000 0.000 0.000	1 37 1	LK2 LK3 LK2	Sigma gesamt Tau gesamt Sigma-v	1.50 0.11 1.50	29.50 17.03 29.50	0.05 0.01 0.05		

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





■ 1.2 MATERIALIEN

Material-	Material	E-Modul	Schubmodul	Querdehnzahl	Streckgrenze	Max. Bauteildicke
Nr.	Bezeichnung	E [kN/cm ²]	G [kN/cm²]	v [-]	f _{yk} [kN/cm ²]	t [mm]
1	Baustahl S 355 EN 1993-1-1:2005-05	21000.00	8076.92	0.300	35.50	40.0
					33.50	80.0
					31.50	100.0
					29.50	150.0
					28.50	200.0
					27.50	250.0
4	Baustahl S 235 EN 10025-2:2004-11	21000.00	8076.92	0.300	23.50	16.0
					22.50	40.0
					21.50	100.0
					19.50	150.0
					18.50	200.0
					17.50	250.0
					16.50	400.0

HEB 300 HEB 400

■ 1.3 QUERSCHNITTE

	Quer.	Material-	Querschnitt	Querschnitts-	Maximale	
	Nr.	Nr.	Bezeichnung	typ	Ausnutzung	Kommentar
Ī	2	1	HEB 300	I-Profil gewalzt	0.12	
	5	1	HEB 400	I-Profil gewalzt	Unbemessbar	
1	6	1	RD 140	Kreisstabstahl	0.05	
	10	4	Rechteck 400/1000	Flachstahl	0.00	



unbemessbar da Program mit geometrischen Gegebenheiten inkompatibel - aufgrund geringer QS Ausnutzung unbedenklich

■ 1.5 KNICKLÄNGEN - STÄBE

	O MINORE MINORE											
Stab	Knicken	Knie	cken um Ach	nse y	Knic	ken um Ach	se z		Е	Biegedri	knicken	
Nr.	mög l ich	mög l ich	k _{cr,y}	L _{cr,y} [m]	mög l ich	k _{cr,z}	L _{cr,z} [m]	mög l ich	k _z	k _w	L _w [m]	L _⊤ [m]
1	\boxtimes	\boxtimes	1.00	1.150	\boxtimes	1.00	1.150	\boxtimes	1.0	1.0	1.150	1.150
2			1.00	1.150	\boxtimes	1.00	1.150	\boxtimes	1.0	1.0	1.150	1.150
3	\boxtimes	\boxtimes	1.00	1.150	\boxtimes	1.00	1.150	\boxtimes	1.0	1.0	1.150	1.150
4	\boxtimes		1.00	1.150	⊠	1.00	1.150	\boxtimes	1.0	1.0	1.150	1.150
5	\boxtimes	\boxtimes	1.00	1.000	\boxtimes	1.00	1.000	\boxtimes	1.0	1.0	1.000	1.000
6			1.00	1.000	⊠	1.00	1.000	\boxtimes	1.0	1.0	1.000	1.000
8	\boxtimes	\boxtimes	1.00	0.878	\boxtimes	1.00	0.878	\boxtimes	1.0	1.0	0.878	0.878
9			1.00	0.878	⊠	1.00	0.878	\boxtimes	1.0	1.0	0.878	0.878
10	\boxtimes		1.00	0.878	\boxtimes	1.00	0.878	\boxtimes	1.0	1.0	0.878	0.878
11		⊠	1.00	1.000	\boxtimes	1.00	1.000	⊠	1.0	1.0	1.000	1.000
12	\boxtimes	\boxtimes	1.00	1.000	⋈	1.00	1.000	\boxtimes	1.0	1.0	1.000	1.000
13		⊠	1.00	0.878	\boxtimes	1.00	0.878		1.0	1.0	0.878	0.878
15	\boxtimes	⊠	1.00	0.837	\boxtimes	1.00	0.837	\boxtimes	1.0	1.0	0.837	0.837
16		⊠	1.00	0.507	\boxtimes	1.00	0.507	\boxtimes	1.0	1.0	0.507	0.507
17	\boxtimes	\boxtimes	1.00	0.507	⋈	1.00	0.507	\boxtimes	1.0	1.0	0.507	0.507
18			1.00	0.150	\boxtimes	1.00	0.150	⊠	1.0	1.0	0.150	0.150
19	\boxtimes	\boxtimes	1.00	0.150	\boxtimes	1.00	0.150	\boxtimes	1.0	1.0	0.150	0.150
20			1.00	0.100	\boxtimes	1.00	0.100	⊠	1.0	1.0	0.100	0.100
21	⊠	⊠	1.00	0.100	\boxtimes	1.00	0.100	\boxtimes	1.0	1.0	0.100	0.100
22			1.00	0.100	⊠	1.00	0.100	⊠	1.0	1.0	0.100	0.100
23	\boxtimes	\boxtimes	1.00	0.100	⋈	1.00	0.100	⊠	1.0	1.0	0.100	0.100
24			1.00	0.100	\boxtimes	1.00	0.100	⊠	1.0	1.0	0.100	0.100
25	\boxtimes	⊠	1.00	0.100	\boxtimes	1.00	0.100	\boxtimes	1.0	1.0	0.100	0.100
30			1.00	5.766	\boxtimes	1.00	5.766	⊠	1.0	1.0	5.766	5.766
31	\boxtimes	\boxtimes	1.00	5.766	⋈	1.00	5.766	⊠	1.0	1.0	5.766	5.766
32			1.00	5.766	⊠	1.00	5.766	⊠	1.0	1.0	5.766	5.766
33	\boxtimes	⊠	1.00	5.766	⊠	1.00	5.766	⊠	1.0	1.0	5.766	5.766
34			1.00	2.342	⊠	1.00	2.342	⊠	1.0	1.0	2.342	2.342
35		⊠	1.00	2.341	\boxtimes	1.00	2.341	\boxtimes	1.0	1.0	2.341	2.341

■ 1.7 KNOTENLAGER

	Knoten	Lagerung	Seitliche Stützung	Einspan	nung	Wölbeinsp.	Exzen	trizität	
Nr.	Nr.	Drehung β [°]	u_{Y}	фх'	_I φz [,]	ω	e _{X'} [mm]	e _{Z'} [mm]	Kommentar
	Stabsatz N	r. 1 - Träger 1							
1	3	0.00	\boxtimes	\boxtimes			0.0	0.0	
2	6	0.00	⊠	\boxtimes			0.0	0.0	
	Stabsatz N	r. 2 Quer_y_oben							
1	30	0.00	\boxtimes	\boxtimes			0.0	0.0	
2	31	0.00	\boxtimes	\boxtimes			0.0	0.0	

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





■ 1.7 KNOTENLAGER

	Knoten	Lagerung	Seitliche Stützung	Einspa	nnung	Wölbeinsp.	Exzen	trizität	
Nr.	Nr.	Drehung β [°]	$u_{Y'}$	φх	_I φz'	ω	e _{X'} [mm]	e _{Z'} [mm]	Kommentar
	Stabsatz N	r. 3 - Schräg x1 y1				•	•		
1	1	0.00	⊠ ⊠	×			0.0	0.0	
2	8	0.00		\boxtimes			0.0	0.0	
	Stabsatz N	r. 4 - Schräg_x2_y1							
1	5	0.00	\boxtimes	\boxtimes			0.0	0.0	
2	8	0.00	\boxtimes	⋈			0.0	0.0	
	Stabsatz N	r. 5 - Schräg_x1_y2							
1	2	0.00	⊠ ⊠	⊠			0.0	0.0	
2	3	0.00					0.0	0.0	
	Stabsatz N	r. 6 - Schräg_x2_y2							
1	3	0.00	\boxtimes	⊠			0.0	0.0	
2	6	0.00	\boxtimes	⊠			0.0	0.0	
		r. 7 - Quer_x_y1				1			
1	34	0.00	⊠ ⊠				0.0	0.0	
2	35	0.00	M	⊠			0.0	0.0	
		r. 8 - Quer_x_y2		_			1		1
1	36	0.00	⊠ ⊠	× ×			0.0	0.0	
2	37	0.00	×				0.0	0.0	
		r. 9 - Quer_y_x1		_					1
1	28	0.00	\boxtimes	⊠			0.0	0.0	
2	29	0.00	⊠	⊠			0.0	0.0	
		r 10 Quer_x_ober	ו	_		. –			
1	33	0.00	⊠ ⊠	⊠			0.0	0.0	
2	32	0.00	⊠	\boxtimes			0.0	0.0	

♦ 1.12 PARAMETER - STÄBE

ab Ir.	Bezeichnung	Parameter
1	Querschnitt	5 - HEB 400
	Schubfeld	3-11EB 400
	Drehbettung	
	Querschnittsfläche für Zugnachweis	
2	Querschnitt	5 - HEB 400
	Schubfeld	
	Drehbettung	
	Querschnittsfläche für Zugnachweis	
	Quersonnushache iur zugnachweis	
3	Querschnitt	5 - HEB 400
	Schubfeld	
	Drehbettung	
	Querschnittsfläche für Zugnachweis	
	· ·	
4	Querschnitt	5 - HEB 400
	Schubfeld	
	Drehbettung	
	Querschnittsfläche für Zugnachweis	
5	Querschnitt	5 - HEB 400
J	Schubfeld	
	Drehbettung	
	Querschnittsfläche für Zugnachweis	
6	Querschnitt	5 - HEB 400
	Schubfeld	
	Drehbettung	
	Querschnittsfläche für Zugnachweis	
	Quel sommandone fur Zugridonweis	
8	Querschnitt	5 - HEB 400
	Schubfeld	
	Drehbettung	
	Querschnittsfläche für Zugnachweis	
9	Querschnitt	5 - HEB 400
J	Schubfeld	5 - NEB 400
	Drehbettung	
	Querschnittsfläche für Zugnachweis	
10	Querschnitt	5 - HEB 400
	Schubfeld	
	Drehbettung	7
	Querschnittsfläche für Zugnachweis	
11	Querschnitt	_ 5 - HEB 400
	Schubfeld	
	Drehbettung	
	Querschnittsfläche für Zugnachweis	
12	Querschnitt	5 - HEB 400
12		
	Schubfeld	
	Drehbettung	
	Querschnittsfläche für Zugnachweis	
13	Querschnitt	5 - HEB 400
	Schubfeld	
	Drehbettung	
	Querschnittsfläche für Zugnachweis	
15	Querschnitt	_ 6 - RD 140
	Schubfeld	
	Drehbettung	

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





• 1.12 I	PARAMETER - STABE	
Stab Nr.	Bezeichnung	Parameter
	Querschnittsfläche für Zugnachweis	
16	Querschnitt	2 - HEB 300
	Schubfeld	
	Drehbettung Querschnittsfläche für Zugnachweis	
47	<u>-</u>	
17	Querschnitt Schubfeld	2 - HEB 300
	Drehbettung	
	Querschnittsfläche für Zugnachweis	
18	Querschnitt	10 - Rechteck 400/1000
	Schubfeld Drehbettung	
	Querschnittsfläche für Zugnachweis	
19	Querschnitt	10 - Rechteck 400/1000
	Schubfeld	
	Drehbettung Querschnittsfläche für Zugnachweis	
00		40. Darktari 400/4000
20	Querschnitt Schubfeld	10 - Rechteck 400/1000
	Drehbettung	
	Querschnittsfläche für Zugnachweis	
21	Querschnitt	10 - Rechteck 400/1000 □
	Schubfeld Drehbettung	
	Querschnittsfläche für Zugnachweis	
22	Querschnitt	10 - Rechteck 400/1000
	Schubfeld	
	Drehbettung Querschnittsfläche für Zugnachweis	
23		10 - Rechteck 400/1000
23	Querschnitt Schubfeld	
	Drehbettung Querschnittsfläche für Zugnachweis	
24	Querschnitt Schubfeld	10 - Rechteck 400/1000
	Drehbettung	
	Querschnittsfläche für Zugnachweis	
25	Querschnitt	10 - Rechteck 400/1000
	Schubfeld Drehbettung	
	Querschnittsfläche für Zugnachweis	
30	Querschnitt	5 - HEB 400
	Schubfeld Drehbettung	
	Querschnittsfläche für Zugnachweis	
31	Querschnitt	5 - HEB 400
	Schubfeld	
	Drehbettung Querschnittsfläche für Zugnachweis	
20		5 LIED 400
32	Querschnitt Schubfeld	5 - HEB 400
	Drehbettung	
	Querschnittsfläche für Zugnachweis	
33	Querschnitt	5 - HEB 400
	Schubfeld Drehbettung	
	Querschnittsfläche für Zugnachweis	
34	Querschnitt	_ 2 - HEB 300
	Schubfeld Drehbettung	
	Querschnittsfläche für Zugnachweis	
35	Querschnitt	2 - HEB 300
	Schubfeld	
	Drehbettung Querschnittsfläche für Zugnachweis	

♦ 1.13 PARAMETER - STABSÄTZE

Stabsatz		
Nr.	Bezeichnung	Parameter
1	Stabsatz	Träger 1
	Querschnitt	5 - HEB 400
	Schubfeld	
	Drehbettung	
	-	
2	Stabsatz	Quer y oben
		·

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





Stadtdeich 7, 20097 HAMBURG
Tel: 040/302020-185 - Fax: 040/302020-199

 Seite:
 33/38

 Blatt:
 1

 RF-STAHL EC3

Projekt:

Modell: Rahmentragwerk_Hubtore_LP3

Datum: 20.10.2021

♦ 1.13 PARAMETER - STABSÄTZE

Stabsatz Nr. Querschnitt Schubfeld Drehbettung 3 Stabsatz Querschnitt Schubfeld Drehbettung 4 Stabsatz Querschnitt Schubfeld Drehbettung 4 Stabsatz Querschnitt Schubfeld Drehbettung 5 Schräg_x2_y1 Querschnitt 5 - HEB 400 Schräg_x2_y1 Querschnitt 5 - HEB 400 Schräg_x2_y1 Querschnitt Schubfeld Drehbettung 5 Stabsatz Querschnitt Schubfeld Drehbettung 5 Stabsatz Querschnitt Schubfeld Drehbettung 5 HEB 400 Schräg_x1_y2 Querschnitt Schubfeld Drehbettung	
Querschnitt	
Schubfeld	
Drehbettung	
3	
Querschnitt 5 - HEB 400	
Querschnitt 5 - HEB 400	
Drehbettung	
4 Stabsatz Schräg_x2_y1 Querschnitt 5 - HEB 400 Schubfeld □ Drehbettung □ 5 Stabsatz Schräg_x1_y2 Querschnitt 5 - HEB 400 Schubfeld □	
Querschnitt 5 - HEB 400 Schubfeld □ Drehbettung □ 5 Stabsatz Schräg_x1_y2 Querschnitt 5 - HEB 400 Schubfeld □	
Querschnitt 5 - HEB 400 Schubfeld □ Drehbettung □ 5 Stabsatz Schräg_x1_y2 Querschnitt 5 - HEB 400 Schubfeld □	
Schubfeld	
Drehbettung 5 Stabsatz Schräg_x1_y2 Querschnitt 5- HEB 400	
5 Stabsatz Schräg_x1_y2 Querschnitt 5- HEB 400 Schubfeld □	
Querschnitt 5 - HEB 400 Schubfeld □	
Querschnitt 5 - HEB 400 Schubfeld □	
Drehbettung	
6 Stabsatz Schräg x2 y2	
Querschnitt 5 - HEB 400	
Schubfeld	
Drehbettung	
7 Stabsatz Quer_x_y1	
Querschnitt 2 - HEB 300	
Schubfeld	
Drehbettung	
8 Stabsatz Quer x y2	
Querschnitt 2 - HEB 300	
Schubfeld	
Drehbettung □	
Out and	
9 Stabsatz Quer_ <u>y_x</u> 1 Querschnitt 5 - HEB 400	
Guerschnitt 5 - HEB 400	
Scriubreta Drehbettung	
Deliberaring	
10 Stabsatz Quer x oben	
Querschnitt 2 - HEB 300	
Schubfeld	
□ Drehbettung □	

■ 2.3 NACHWEISE STABSATZWEISE

Stab	Stelle	LF/LK/	Nachweis		Gleichung	Bezeichnung
Nr.	x [m]	EK			Nr.	
Träger 1	Stab Nr. 10,1,33					
33	5.766	LK4	0.02	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
10	0.000	LK4	0.02	≤ 1	CS116)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
1	0.000	I KA	0.00	z 1	CS123)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6
						Querschnittsnachweis - Guernalt in Achse y nach 0.2.0
"	0.000	Litti	0.02		001017	Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
1	0.575	LK2	0.01	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft
,	1 150	11/4	0.04	. 4	CC204)	nach 6.2.9.1 Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und
1	1.150	LK4	0.04	≤ 1	(5201)	Querschnittshachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
33	0.000	LK2	0.01	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und
						Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
33	5.766	LK4	0.02	≤ 1	ST301)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach
						6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
33	5.766	LK4	0.03	≤ 1	ST311)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach
22	F 700	11/24	0.00	. 4	CT204)	6.3.1.1 und 6.3.1.2(4) Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und
33	5.766	LN4	0.02	≤ 1	51321)	6.3.1.2(4)
33	5 189	I KA	0.04	< 1	ST364)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3,
33	0.103	LICH	0.04	2 '	01304)	Verfahren 2
10	0.000	LK2	Unbemessbar	> 1	ER051)	Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt,
					· ·	Voutenstab oder Stabsatz -> Stabilitätsnachweis nach
						6.3.4 nicht möglich
	ham (Ctab No. 1	1.40\				
			0.04	- 1	C9121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
						Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6
						Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
						Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft
l '''	1.000	LIVE	0.00	٠.	001017	nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
12	1.000	LK2	0.06	< 1	ST363)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3,
					,	Verfahren 2
11	0.000	LK2	Unbemessbar	> 1	ER051)	Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt,
					· ·	Voutenstab oder Stabsatz -> Stabilitätsnachweis nach
						6.3.4 nicht möglich
Schräg v	1 y1 (Stab Nr. 3	1 4 9)				
		LK3	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	5 766 1					
31 9	5.766 0.000		0.01	< 1	CS116)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse nach 6 2 5 -
31	5.766 0.000	LK3	0.01	≤ 1	CS116)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	Nr. Träger 1 1 33 10 1 10 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	Nr. x [m] Träger 1 (Stab Nr. 10,1,33 33 5.766 10 0.000 1 0.000 1 0.575 1 1.150 33 0.000 33 5.766 33 5.766 33 5.766 33 5.766 33 5.766 33 5.789 10 0.000 Quer y oben (Stab Nr. 1' 11 0.000 11 0.000 11 1.0000 11 1.0000 12 1.0000	Nr. x [m] EK Träger 1 (Stab Nr. 10,1,33) 33 5.766 LK4 10 0.000 LK4 1 0.000 LK4 1 0.575 LK2 1 1.150 LK4 33 0.000 LK2 33 5.766 LK4 33 5.766 LK4 33 5.766 LK4 33 5.789 LK4 10 0.000 LK2 Cuer y oben (Stab Nr. 11,12) LK2 11 0.000 LK2 12 1.000 LK2	Nr. x [m] EK Träger 1 (Stab Nr. 10,1,33) 33 5.766 LK4 0.02 1 0.000 LK4 0.02 1 0.000 LK4 0.02 1 0.575 LK2 0.01 1 1.150 LK4 0.04 33 0.000 LK2 0.01 33 5.766 LK4 0.02 33 5.766 LK4 0.02 33 5.766 LK4 0.02 33 5.189 LK4 0.04 10 0.000 LK2 Unbemessbar Quer y oben (Stab Nr. 11,12) 11 0.000 LK2 0.01 11 0.000 LK2 0.01 11 0.000 LK2 0.05 11 1.000 LK2 0.05 12 1.000 LK2 0.06	Nr. x [m] EK Träger 1 (Stab Nr. 10,1,33) 33 5.766 LK4 0.02 ≤ 1 1 0.000 LK4 0.02 ≤ 1 1 0.000 LK4 0.02 ≤ 1 1 0.575 LK2 0.01 ≤ 1 1 1.150 LK4 0.04 ≤ 1 33 0.000 LK2 0.01 ≤ 1 33 5.766 LK4 0.02 ≤ 1 33 5.766 LK4 0.03 ≤ 1 33 5.766 LK4 0.02 ≤ 1 33 5.766 LK4 0.02 ≤ 1 33 5.766 LK4 0.02 ≤ 1 10 0.000 LK2 Unbemessbar > 1 Quer y oben (Stab Nr. 11,12) 11 0.000 LK2 0.01 ≤ 1 11 0.000 LK2 0.01 ≤ 1 11 0.000 LK2 <td>Nr. x [m] EK Nr. Träger 1 (Stab Nr. 10,1,33) 33 5.766 LK4 0.02 ≤ 1 CS102) 10 0.000 LK4 0.02 ≤ 1 CS116) 1 0.000 LK4 0.02 ≤ 1 CS123) 10 0.000 LK4 0.02 ≤ 1 CS151) 1 0.575 LK2 0.01 ≤ 1 CS211 33 0.000 LK4 0.04 ≤ 1 CS221) 33 5.766 LK4 0.02 ≤ 1 ST301) 33 5.766 LK4 0.02 ≤ 1 ST321) 33 5.766 LK4 0.02 ≤ 1 ST321) 33 5.766 LK4 0.02 ≤ 1 ST321) 33 5.766 LK4 0.02 ≤ 1 ST364) 10 0.000 LK2 Unbemessbar > 1 ER051) Cuer y oben (Stab Nr. 11,12)</td>	Nr. x [m] EK Nr. Träger 1 (Stab Nr. 10,1,33) 33 5.766 LK4 0.02 ≤ 1 CS102) 10 0.000 LK4 0.02 ≤ 1 CS116) 1 0.000 LK4 0.02 ≤ 1 CS123) 10 0.000 LK4 0.02 ≤ 1 CS151) 1 0.575 LK2 0.01 ≤ 1 CS211 33 0.000 LK4 0.04 ≤ 1 CS221) 33 5.766 LK4 0.02 ≤ 1 ST301) 33 5.766 LK4 0.02 ≤ 1 ST321) 33 5.766 LK4 0.02 ≤ 1 ST321) 33 5.766 LK4 0.02 ≤ 1 ST321) 33 5.766 LK4 0.02 ≤ 1 ST364) 10 0.000 LK2 Unbemessbar > 1 ER051) Cuer y oben (Stab Nr. 11,12)

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





Stadtdeich 7, 20097 HAMBURG
Tel: 040/302020-185 - Fax: 040/302020-199

Seite: 34/38 Blatt: 1

RF-STAHL EC3

Projekt:

Modell: Rahmentragwerk_Hubtore_LP3

Datum: 20.10.2021

■ 2.3 NACHWEISE STABSATZWEISE

				ZWEISE			
Stabsatz Nr.	Stab Nr.	Stelle x [m]	LF/LK/ EK	Nachweis		Gleichung Nr.	Bezeichnung
	9	0.000	LK3	0.01	≤ 1	CS151)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse und
	4	0.575	LK2	0.01	≤ 1	CS181)	Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8 Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft
	4	1.150	LK3	0.03	≤ 1	CS201)	nach 6.2.9.1 Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und
	31	0.000	LK2	0.01	≤ 1	CS221)	Normalkraft nach 6.2.9.1 Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und
	31	5.766	LK3	0.01	≤ 1	ST301)	Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9 Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach
	31	5.766	LK3	0.02	≤ 1	ST311)	6.3.1.1 und 6.3.1.2(4) Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach
	31	5.766	LK3	0.02	≟ · ≤ 1	ST321)	6.3.1.1 und 6.3.1.2(4) Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und
	31	5.190		0.02	≤ 1	ST364)	6.3.1.2(4) Stabilitätsnachweis - Bigung und Druck nach 6.3.3,
			LK3			· ·	Verfahren 2
	31	0.000	LK2	Unbemessbar	> 1	ER051)	Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt, Voutenstab oder Stabsatz -> Stabilitätsnachweis nach 6.3.4 nicht mödlich
4	Schräg v	l :2_y1 (Stab Nr. :	30 2 13)		ļ	I	6.5.4 mont mognen
-	30	5.766	LK3	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	13	0.000	LK3	0.01	≤ 1	CS116)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	2 13	0.000 0.000	LK3 LK3	0.00 0.01	≤ 1 ≤ 1	CS123) CS151)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6,2.6 Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse und
	2	0.575	LK2	0.01	≤ 1	CS181)	Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8 Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft
	2	1.150	LK3	0.03	≤ 1	CS201)	nach 6.2.9.1 Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und
							Normalkraft nach 6.2.9.1
	30	0.000	LK2	0.01	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	30	5.766	LK3	0.01	≤ 1	ST301)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	30	5.766	LK3	0.02	≤ 1	ST311)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	30	5.766	LK3	0.02	≤ 1	ST321)	Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und 6.3.1.2(4)
	30	5.190	LK3	0.03	≤ 1	ST364)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 2
	30	0.000	LK2	Unbemessbar	> 1	ER051)	Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt, Voutenstab oder Stabsatz -> Stabilitätsnachweis nach
							6.3.4 nicht möglich
5		1_y2 (Stab Nr.					
	32 8	5.766 0.000	LK4 LK4	0.02 0.02	≤ 1 ≤ 1	CS102) CS116)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4 Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse nach 6.2.5 -
	3	0.000	LK4	0.00	≤ 1	CS123)	Klasse 1 oder 2 Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6
	8	0.000	LK4	0.02	≤ 1	CS151)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	3	0.575	LK2	0.01	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	3	1.150	LK4	0.04	≤ 1	CS201)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	32	0.000	LK2	0.01	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	32	5.766	LK4	0.02	≤ 1	ST301)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	32	5.766	LK4	0.03	≤ 1	ST311)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach
	32	5.766	LK4	0.02	≤ 1	ST321)	6.3.1.1 und 6.3.1.2(4) Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und
	32	5.189	LK4	0.04	≤ 1	ST364)	6.3.1.2(4) Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3,
	32	0.000	LK2	Unbemessbar	> 1	ER051)	Verfahren 2 Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt,
							Voutenstab oder Stabsatz -> Stabilitätsnachweis nach 6.3.4 nicht möglich
6	Schräg v	2 y2 (Stab Nr. :	33.1.10)				
	33 10	5.766 0.000	LK4 LK4	0.02 0.02	≤ 1	CS102) CS116)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
					≤ 1	·	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	1 10	0.000 0.000	LK4 LK4	0.00 0.02	≤ 1 ≤ 1	CS123) CS151)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6 Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse und
	1	0.575	LK2	0.01	≤ 1	CS181)	Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8 Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft
	1	1.150	LK4	0.04	≤ 1	CS201)	nach 6.2.9.1 Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und
	33	0.000	LK2	0.01	≤ 1	CS221)	Normalkraft nach 6.2.9.1 Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und
	33	5.766	LK4	0.02	≤ 1	ST301)	Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9 Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach
	33	5.766	LK4	0.03	≤ 1	ST311)	6.3.1.1 und 6.3.1.2(4) Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach
	33	5.766	LK4	0.02	≤1	ST321)	6.3.1.1 und 6.3.1.2(4) Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und
						l '	6.3.1.2(4)
	33	5.189	LK4	0.04	≤ 1	ST364)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, V

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM

Projekt:





Ramboll GmbH

Stadtdeich 7, 20097 HAMBURG
Tel: 040/302020-185 - Fax: 040/302020-199

Seite: 35/38
Blatt: 1

RF-STAHL EC3

Modell: Rahmentragwerk_Hubtore_LP3

Datum: 20.10.2021

■ 2.3 NACHWEISE STABSATZWEISE

Stabsatz	Stab	Stelle	LF/LK/	Nachweis		Gleichung	Bezeichnung
Nr.	Nr.	x [m]	EK			Nr.	· ·
							Verfahren 2
	33	0.000	LK2	Unbemessbar	> 1	ER051)	Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt, Voutenstab oder Stabsatz -> Stabilitätsnachweis nach 6.3.4 nicht möglich
7	Quer_x_y	/1 (Stab Nr. 35)					
	35	1.171	LK3	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	35	0.000	LK3	0.06	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	35 35	0.000 1.545	LK2 LK3	0.00 0.04	≤ 1 ≤ 1	CS126) CS181)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6) Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft
	33	1.545	LING	0.04	21	(3101)	nach 6.2.9.1
	35	1.545	LK3	0.04	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	35	1.545	LK3	0.05	≤ 1	ST371)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren
8	Quer x v	/2 (Stab Nr. 34)					
, i	34	1.171	LK4	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	34	0.000	LK4	0.08	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	34	0.000	LK2	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	34	1.546	LK4	0.05	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6,2,9,1
	34	1.546	LK4	0.05	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	34	1.546	LK4	0.06	≤ 1	ST371)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren
9	Quer v x	(1 (Stab Nr. 5,6)					
-	6	1.000	LK2	0.04	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	5	0.000	LK2	0.01	≤ 1	CS123)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6
	5	0.000	LK2	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	5	1.000	LK2	0.05	≤ 1	CS161)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	5	0.000	LK2	0.06	≤ 1	ST363)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2
	5	0.000	LK2	Unbemessbar	> 1	ER051)	Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt, Voutenstab oder Stabsatz -> Stabilitätsnachweis nach 6.3.4 nicht möglich
10	Quer_x_c	ben (Stab Nr. 1	6,17)				
	17	0.000	LK2	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	16	0.000	LK2	0.12	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	16 16	0.000 0.507	LK2 LK2	0.00 0.09	≤ 1 ≤ 1	CS126) CS181)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6) Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft
							nach 6.2.9.1
	16	0.507	LK4	0.00	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	17	0.000	LK2	0.07	≤ 1	ST364)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 2
	17	0.000	LK2	0.10	≤ 1	ST371)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren

■ 2.4 NACHWEISE STABWEISE

Stab	Stelle	LF/LK/	Nachweis		G l eichung	Bezeichnung
Nr.	x [m]	EK			Nr.	
1	Querschnitt N	r. 5 - HEB 40	00			
	1.150 0.000	LK2 LK3	0.01 0.00	≤ 1 ≤ 1	CS102) CS116)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4 Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000 0.000	LK4 LK3	0.00 0.00	≤ 1 ≤ 1	CS123) CS151)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6 Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.575	LK2	0.01	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	1.150	LK4	0.04	≤ 1	CS201)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	0.000	LK2	0.01	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	1.150 0.000	LK2 LK2	0.02 Unbemessbar	≤ 1 > 1	ST364) ER051)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 2 Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt, Voutenstab oder Stabsatz -> Stabilitätsnachweis nach 6.3.4 nicht möglich
2	Querschnitt N	. E UED 4	20			
2	1.150	LK2	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	0.575	LK4	0.01	≤1	CS102)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000 0.575	LK3 LK4	0.00 0.01	≤ 1 ≤ 1	CS123) CS151)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6 Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.575	LK2	0.01	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	1.150	LK3	0.03	≤ 1	CS201)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	1.150	LK2	0.01	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	1.150 0.000	LK2 LK2	0.02 Unbemessbar	≤ 1 > 1	ST364) ER051)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 2 Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt, Voutenstab oder Stabsatz -> Stabilitätsnachweis nach 6.3.4 nicht möglich

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





Stadtdeich 7, 20097 HAMBURG

Tel: 040/302020-185 - Fax: 040/302020-199

Seite: 36/38

RF-STAHL EC3

Datum: 20.10.2021

Modell: Rahmentragwerk_Hubtore_LP3

■ 2.4 NACHWEISE STABWEISE

ab r.	Stelle x [m]	LF/LK/ EK	Nachweis		Gleichung Nr.	Bezeichnung
			00			
3	Querschnitt No 1.150	LK2	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	0.000 0.575	LK4 LK2	0.00 0.01	≤ 1 ≤ 1	CS123) CS181)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6 Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach
	1.150	LK4	0.04	≤ 1	CS201)	6.2.9.1 Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und
						Normalkraft nach 6.2.9.1
	0.000	LK2	0.01	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	1.150 0.000	LK2 LK2	0.02 Unbemessbar	≤1 >1	ST364) ER051)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 2 Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt,
					· ·	Voutenstab oder Stabsatz ->, Stabilitätsnachweis nach 6.3.4 nicht möglich
	Querschnitt N	. E UED 4	00		ı	mogneti
1	1.150	LK2	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	0.575	LK4	0.01	≤ 1	CS116)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000 0.575	LK3 LK4	0.00 0.01	≤ 1 ≤ 1	CS123) CS151)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6 Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse und Querkraft nach
	0.575	LK2	0.01	_ ≤ 1	CS181)	6.2.5 und 6.2.8 Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach
					ĺ ,	6.2.9.1
	1.150	LK3	0.03	≤ 1	CS201)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	1.150	LK2	0.01	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	1.150 0.000	LK2	0.02	≤ 1	ST364)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 2
	0.000	LK2	Unbemessbar	> 1	ER051)	Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt, Voutenstab oder Stabsatz -> Stabilitätsnachweis nach 6.3.4 nicht
				l	l	möglich
5	Querschnitt No 0.000	r. 5 - HEB 4 0 LK2	0.04	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	LK2 LK2	0.01 0.00	≤ 1 ≤ 1	CS123) CS126)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6 Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	1.000	LK2 LK2	0.05	≤ 1	CS120)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6,
	0.000	LK2	0.06	≤ 1	ST363)	6.2.7 und 6.2.9 Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2
	0.000	LK2	Unbemessbar	> 1	ER051)	Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt, Voutenstab oder Stabsatz -&qt Stabilitätsnachweis nach 6.3.4 nicht
						möglich
6	Querschnitt N					
	1.000	LK2 LK2	0.04 0.01	≤ 1 ≤ 1	CS121) CS123)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6 Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6
	0.000	LK2 LK2	0.00 0.05	≤ 1 ≤ 1	CS126) CS161)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6) Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6,
	1,000	LK2	0.06	≤ 1	ST363)	6.2.7 und 6.2.9 Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2
	0.000	LK2	Unbemessbar	> 1	ER051)	Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt,
						Voutenstab oder Stabsatz -> Stabilitätsnachweis nach 6.3.4 nicht möglich
3	Querschnitt N	r. 5 HEB 4	00			
	0.000	LK4	0.02	≤ 1	CS116)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	LK4 LK4	0.00 0.02	≤ 1 ≤ 1	CS123) CS151)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6 Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse und Querkraft nach
						6.2.5 und 6.2.8
	0.000	LK2	Unbemessbar	> 1	ER051)	Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt, Voutenstab oder Stabsatz -> Stabilitätsnachweis nach 6.3.4 nicht
				1		möglich
9	Querschnitt No 0.000	r. 5 - HEB 40 LK3	0.01	≤ 1	CS116)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse nach 6,2,5 - Klasse 1
	0.000	LK3	0.00	≤ 1	CS123)	oder 2 Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6
	0.000	LK3	0.01	≤ 1	CS151)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse und Querkraft nach 6,2,5 und 6,2,8
	0.000	LK2	Unbemessbar	> 1	ER051)	Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt,
						Voutenstab oder Stabsatz -> Stabilitätsnachweis nach 6.3.4 nicht möglich
0	Querschnitt N	r. 5 - HEB 4	00			
	0.000	LK4	0.02	≤ 1	CS116)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	LK4	0.00	≤1	CS123)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6
	0.000	LK4	0.02	≤ 1	CS151)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.000	LK2	Unbemessbar	> 1	ER051)	Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt, Voutenstab oder Stabsatz -> Stabilitätsnachweis nach 6.3.4 nicht
						möglich
1	Querschnitt No.000	r. 5 - HEB 4 0 LK2	0.04	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	LK2	0.01	≤ 1	CS123)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6
	0.000 1.000	LK2 LK2	0.00 0.05	≤ 1 ≤ 1	CS126) CS161)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6) Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6,
	0.000	LK2	0.06	≤ 1	ST363)	6.2.7 und 6.2.9 Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2
	0.000	LK2 LK2	Unbemessbar	>1	ER051)	Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt,
	1		I	I	I	Voutenstab oder Stabsatz -> Stabilitätsnachweis nach 6.3.4 nicht m

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





Stadtdeich 7, 20097 HAMBURG
Tel: 040/302020-185 - Fax: 040/302020-199

 Seite:
 37/38

 Blatt:
 1

RF-STAHL EC3

Projekt:

Modell: Rahmentragwerk_Hubtore_LP3

Datum: 20.10.2021

■ 2.4 NACHWEISE STABWEISE

0.507 0.000 0.000	LK2 LK2 LK2 LK2 LK2 LK2 LK3 LK3 LK3 LK3	0.04 0.01 0.00 0.05 0.06 Unbemessbar	≤1 ≤1 ≤1 ≤1 >1	CS121) CS123) CS126) CS161) ST363) ER051)	möglich Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6 Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6 Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6) Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9 Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2 Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt, Voutenstab oder Stabsatz -> Stabilitätsnachweis nach 6.3.4 nicht				
1.000 1.000 0.000 0.000 1.000 0.000 1.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000	LK2 LK2 LK2 LK2 LK2 LK2 LK3 LK3 LK3 LK3	0.04 0.01 0.00 0.05 0.06 Unbernessbar	≤1 ≤1 ≤1 ≤1 >1	CS123) CS126) CS161) ST363) ER051)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6 Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6) Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9 Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2 Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt, Voutenstab oder Stabsatz -> Stabilitätsnachweis nach 6.3.4 nicht				
1.000 1.000 0.000 0.000 1.000 0.000 1.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000	LK2 LK2 LK2 LK2 LK2 LK2 LK3 LK3 LK3 LK3	0.04 0.01 0.00 0.05 0.06 Unbernessbar	≤1 ≤1 ≤1 ≤1 >1	CS123) CS126) CS161) ST363) ER051)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6 2.6 Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6) Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9 Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2 Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt, Voutenstab oder Stabsatz -> Stabilitätsnachweis nach 6.3.4 nicht				
0.000 0.000 1.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000	LK2 LK2 LK2 LK2 LK3 LK3 LK3 LK2	0.00 0.05 0.06 Unbemessbar 0.01 0.00	≤1 ≤1 ≤1 >1	CS126) CS161) ST363) ER051)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6) Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9 Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2 Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt, Voutenstab oder Stabsatz -> Stabilitätsnachweis nach 6.3.4 nicht				
0.000 1.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000	LK2 LK2 LK2 . 5 - HEB 40 LK3 LK3 LK3 LK2	0.05 0.06 Unbemessbar 00 0.01 0.00 0.01	≤1 ≤1 >1	CS161) ST363) ER051)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9 Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2 Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt, Voutenstab oder Stabsatz -> Stabilitätsnachweis nach 6.3.4 nicht				
0.000 uerschnitt Nr 0.000 0.000 0.000 0.000 uerschnitt Nr 0.507 0.000 0.000	LK2 . 5 - HEB 40 LK3 LK3 LK3 LK2	Unbemessbar 00 0.01 0.00 0.01	> 1 ≤ 1	ER051)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2 Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt, Voutenstab oder Stabsatz -> Stabilitätsnachweis nach 6.3.4 nicht				
0.000 uerschnitt Nr 0.000 0.000 0.000 0.000 uerschnitt Nr 0.507 0.000 0.000	LK2 . 5 - HEB 40 LK3 LK3 LK3 LK2	Unbemessbar 00 0.01 0.00 0.01	> 1 ≤ 1	ER051)	Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt, Voutenstab oder Stabsatz -> Stabilitätsnachweis nach 6.3.4 nicht				
0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 uerschnitt Nr 0.507 0.000 0.000	LK3 LK3 LK3 LK2	0.01 0.00 0.01							
0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 uerschnitt Nr 0.507 0.000 0.000	LK3 LK3 LK3 LK2	0.01 0.00 0.01		1					
0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 uerschnitt Nr 0.507 0.000 0.000	LK3 LK3 LK3 LK2	0.01 0.00 0.01			möglich				
0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 uerschnitt Nr 0.507 0.507 0.000 0.000	LK3 LK3 LK2	0.00 0.01		CS116)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1				
0.000 0.000 uerschnitt Nr 0.000 uerschnitt Nr 0.507 0.000 0.000	LK3 LK2	0.01	/1		oder 2				
0.000 uerschnitt Nr 0.000 uerschnitt Nr 0.507 0.000 0.000	LK2		≤1	CS123) CS151)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6 Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse und Querkraft nach				
uerschnitt Nr 0.000 uerschnitt Nr 0.507 0.000 0.000	. 6 - RD 140	Inhemocchar			6.2.5 und 6.2.8				
0.000 uerschnitt Nr 0.507 0.000 0.000		Subernesshal	> 1	ER051)	Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt, Voutenstab oder Stabsatz -> Stabilitätsnachweis nach 6.3.4 nicht				
0.000 uerschnitt Nr 0.507 0.000 0.000					möglich				
0.507 0.000 0.000									
0.507 0.000 0.000	0.000 LK2 0.05 ≤1 CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3								
0.000	Querschnitt Nr. 2 - HEB 300								
0.000	LK2 LK2	0.01 0.12	≤ 1 ≤ 1	CS102) CS121)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4 Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6				
	LK2	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)				
0.507	LK2	0.09	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1				
0.507	LK4	0.00	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9				
0.507	LK2	0.07	≤ 1	ST364)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 2				
0.507	LK2	0.10	≤ 1	ST371)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren				
iono ob :: 'et 11	0 UED 00								
erschnitt Nr 0.000	LK2	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4				
0.507	LK2	0.12	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6				
0.000 0.000	LK2 LK2	0.00 0.09	≤ 1 ≤ 1	CS126) CS181)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6) Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach				
0.000	LK2	0.07	≤ 1	ST364)	6.2.9.1 Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 2				
0.000	LK2	0.10	≤ 1	ST371)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines				
			1	I	Verfahren				
erschnitt Nr 0.000	. 10 - Recht LK2	eck 400/1000 0.00	≤ 1	CS100)	Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen				
·			_	,,	,				
0.000	LK2	eck 400/1000 0.00	≤ 1	CS100)	Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen				
ierschnitt Ni	10 Recht	eck 400/1000							
0.000	LK4	0.00	≤ 1	CS100)	Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen				
uerschnitt Nr	10 - Recht	eck 400/1000							
0.000	LK3	0.00	≤ 1	CS100)	Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen				
erschnitt Nr	10 Recht	eck 400/1000							
0.100	LK3	0.00	≤ 1	CS100)	Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen				
		eck 400/1000							
0.100	LK4	0.00	≤1	CS100)	Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen				
		eck 400/1000	-1	L C0100)	Koina hau aahaldaina Cahaittarä@an				
	LK2		51	(03100)	Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen				
erschnitt Nr 0.000	. 10 - Recht LK2	eck 400/1000 0.00	≤ 1	CS100)	Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen				
uerschnitt Nr					,				
5.766	LK3	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4				
1.153	LK2	0.01	≤1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1				
0.000	LK3	0.02	≤ 1	CS201)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und				
0.000	LK2	0.01	≤ 1	CS221)	Normalkraft nach 6.2.9.1 Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft				
- 1	LK3	0.01	≤ 1	ST301)	nach 6.2.10 und 6.2.9 Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach 6.3.1.1 und				
5 766				· '	6.3.1.2(4)				
5.766	LK3	0.02	≤1	ST311)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)				
5.766 5.766	LK3	0.02	≤1	ST321)	Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und 6.3.1.2(4)				
5.766 5.766	LK3 LK2	0.03 Unbemessbar	≤1 >1	ST364) ER051)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 2 Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt,				
5.766					Voutenstab oder Stabsatz -> Stabilitätsnachweis nach 6.3.4 nicht möglich				
5.766 5.766 5.190			1	1	mogneti				
5.766 5.766 5.190 0.000			< 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4				
5.766 5.766 5.190 0.000					Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach				
	5.766 5.766 5.190 0.000	5.766 LK3 5.766 LK3 5.190 LK3 0.000 LK2 schnitt Nr. 5 - HEB 46 5.766 LK3	5.766 LK3 0.02 5.766 LK3 0.02 5.190 LK3 0.03 0.000 LK2 Unbemessbar schnitt Nr. 5 - HEB 400 5.766 LK3 0.01	5.766 LK3 0.02 ≤ 1 5.766 LK3 0.02 ≤ 1 5.190 LK3 0.03 ≤ 1 0.000 LK2 Unbernessbar > 1 schnitt Nr. 5 - HEB 400 5.766 LK3 0.01 ≤ 1	5.766 LK3 0.02 ≤1 ST311) 5.766 LK3 0.02 ≤1 ST321) 5.190 LK3 0.03 ≤1 ST321) 0.000 LK2 Unbemessbar >1 ER051) schnitt Nr. 5 - HEB 400				

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM





Stadtdeich 7, 20097 HAMBURG

Tel: 040/302020-185 - Fax: 040/302020-199

Seite: 38/38 Blatt: 1

RF-STAHL EC3

Projekt: Modell: Rahmentragwerk_Hubtore_LP3 Datum: 20.10.2021

■ 2.4 NACHWEISE STABWEISE

Stab	Stelle	LF/LK/	Nachweis		Gleichung	Bezeichnung				
Nr.	x [m]	EK			Nr.					
	0.000	LK3	0.02	≤ 1	CS201)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und				
	0.000	LK2	0.01	≤ 1	CS221)	Normalkraft nach 6.2.9.1 Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9				
	5.766	LK3	0.01	≤ 1	ST301)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)				
	5.766	LK3	0.02	≤ 1	ST311)	Stabilitàtsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)				
	5.766 5.190 0.000	LK3 LK3 LK2	0.02 0.03 Unbemessbar	≤ 1 ≤ 1 > 1	ST321) ST364) ER051)	Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und 6.3.1.2(4) Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 2 Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt, Voutenstab oder Stabsatz -> Stabilitätsnachweis nach 6.3.4 nicht möglich				
32	Querschnitt Nr. 5 - HEB 400									
32	5.766 1.153	LK4 LK2	0.02 0.01	≤ 1 ≤ 1	CS102) CS181)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4 Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach				
	0.000	LK4	0.02	≤ 1	CS201)	6.2.9.1 Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1				
	0.000	LK2	0.01	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9				
	5.766	LK4	0.02	≤ 1	ST301)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)				
	5.766 5.766	LK4 LK4	0.03	≤1	ST311) ST321)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4) Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und 6.3.1.2(4)				
	5.766 5.189 0.000	LK4 LK4 LK2	0.02 0.04 Unbemessbar	≤1 ≤1 >1	ST364) ER051)	Stabilitätsnachweis - Driimknockt nach 6.3.1, 4 und 6.3.31.2(4) Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 2 Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt, Voutenstab oder Stabsatz -> Stabilitätsnachweis nach 6.3.4 nicht möglich				
				'						
33	Querschnitt N 5,766	r. 5 - HEB 40 LK4	0.02	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4				
	1.153	LK2	0.02	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1				
	0.000	LK4	0.02	≤ 1	CS201)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1				
	0.000	LK2 LK4	0.01	≤1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9				
	5.766 5.766	LK4	0.02 0.03	≤ 1 ≤ 1	ST301) ST311)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4) Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach 6.3.1.1 und				
	5.766	LK4	0.02	≤1	ST321)	6.3.1.2(4) Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und 6.3.1.2(4)				
	5.189 0.000	LK4 LK2	0.04 Unbemessbar	≤ 1 > 1	ST364) ER051)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 2 Moment um Achse z am nichtsymmetrischen Querschnitt, Voutenstab oder Stabsatz -> Stabilitätsnachweis nach 6.3.4 nicht möglich				
34	Querschnitt N	r. 2 HEB 3	00							
	1.171	LK4	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4				
	0.000 0.000 1.546	LK4 LK2 LK4	0.08 0.00 0.05	≤ 1 ≤ 1 ≤ 1	CS121) CS126) CS181)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6 Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6) Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach				
	1.546	LK4	0.05	≤ 1	ST331)	6.2.9.1 Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 -				
	1.546	LK4	0.06	≤ 1	ST371)	I-Profil Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren				
35	Querschnitt N	r 2.HFR %	no							
00	1.171	LK3	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4				
	0.000 0.000 1.545	LK3 LK2 LK3	0.06 0.00 0.04	≤ 1 ≤ 1 ≤ 1	CS121) CS126) CS181)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6 Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6) Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach				
	1.545	LK3	0.04	≤1	ST331)	6.2.9.1 Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 -				
		1	1	I	1	I-Profil				

RFEM 5.26.02 - Allgemeine 3D-Tragwerke nach FEM



7 Antriebe7.1 Massen

Die Massen der Tore sowie des Rahmentragwerkes mit Querarretierung erfolgt in der Entwurfsphase überschlägig. Basis sind die ausgegebenen Massen aus der FE-Berechnung.

Massen Hubtor		
		[kg]
Tor		
	Tragstruktur	13300
	Beschichtung + Verschmutzung	1330
	Hüllrohr Zylinder	460
	Evtl. Aussteifungen	500
	Dichtungen	450
	Vertikaler Hydraulikzylinder	1620
		17660
Rahmen		
	Rahmen	5800
	Tragstruktur Querarretierung	1000
	Horizontaler Hubzylinder	22
		6822

7.2 Hauptantrieb Vertikal

7.2.1 Berechnung der Hubkraft



Eigengewicht

$$G_{Tor} = 13300 \ kg$$

$$\begin{split} G_{Besch} &\coloneqq 0.1 \boldsymbol{\cdot} G_{Tor} \\ G_{Hydraulik} &\coloneqq 1620 \ \textit{kg} \end{split}$$

10% des Torgewichts zur Berücksichtigung von Beschichtungen und Verschmutzung

$$G_{Rohr} = 460 \ kg$$

$$G_{Dichtungen} := 450 \text{ kg}$$

$$G_{Aussteifungen} = 500 \ kg$$

$$Ge \coloneqq G_{Tor} + G_{Besch} + G_{Hydraulik} + G_{Rohr} + G_{Dichtungen} + G_{Aussteifungen}$$

$$Ge = 17.66 \ tonne$$

$$F_G = Ge \cdot g$$
 $F_G = 173 \text{ kN}$

Wasserlasten

 $F_{Wy} = 740 \ kN$ aus RFEM Modell: **LF 13**: Resultierende aus Wasserdruck und

Wasserauflast

 $F_{Wz} = 41 \ kN$ positiv: Abtrieb,

negativ: Auftrieb

Reibungskraft

$$\mu_{RD} := 0.2$$
 $\mu_{RD0} := \mu_{RD} \cdot 1.2$ $\mu_{RD0} = 0.24$

Haftreibungskraft $F_{RD0} \coloneqq \mu_{RD0} \cdot F_{Wy}$ $F_{RD0} = 177.6 \ kN$ Gleitreibungskraft $F_{RD} \coloneqq \mu_{RD} \cdot F_{Wy}$ $F_{RD} = 148 \ kN$

Notwendige Zugkraft des Hubzylinders

$$F_s = F_{RD0} + F_C + F_{Wz} \qquad F_s = 392 \text{ kN}$$

7.2.2 Angebot Hubzylinder Vertikal

Für die geforderte Hubkraft von \sim 390 kN wird von Hunger Hydraulik der folgende Hubzylinder angeboten. Die technischen Daten sowie die Abmessungen sind unterhalb zusammengefasst.



Hydraulikzylinder für Hubtor in einem Sperrwerk, doppelt wirkend als Zugzylinder mit Öldurchführung durch die Kolbenstange und mit aufgebautem Steuerblock

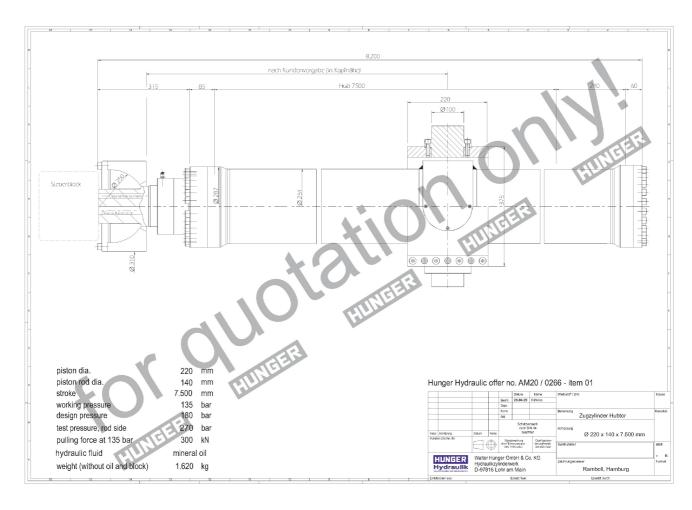
Technische Daten

Kolbendurchmesser: 220 mm
Stangendurchmesser: 140 mm
Hub: 7.500 mm
Arbeitsdruck: 172 bar
Nenndruck Stangenraum: 220 bar
Prüfdruck Stangenraum: 330 bar
Zugkraft bei 172 bar: 390 kN

Betriebsmedium: Panolin Synth 15

Abmessungen:

Zylinderrohraußendurchmesser: 254 mm
Kopf- / Bodendurchmesser: 287 mm
Abstand Flansch- Kardan (eingefahren): mm
Gesamtlänge (eingefahren): 8.200 mm
Gewicht ca.: 1.620 kg

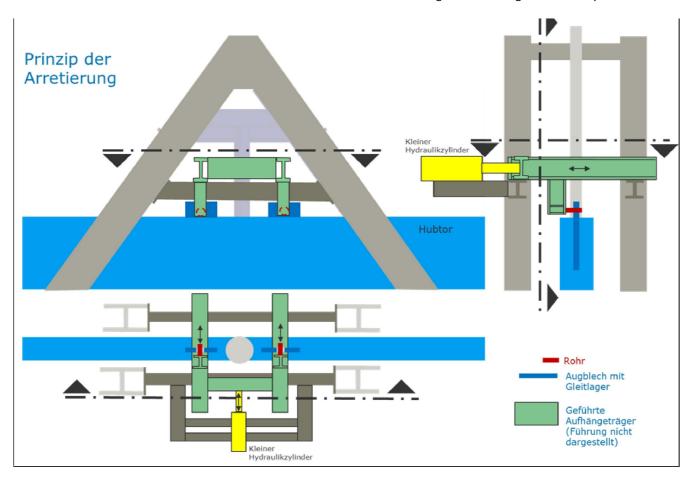


7.3 Antrieb Querfeststellung

In der hochgezogenen Position werden die Tore im Allgemeinen durch eine Querarretierung gehalten. Diese ist folgend



skizziert. Unterhalb der Skizze finden sich die technischen Daten und Abmessungen der benötigten Feststellzylinder.



Feststellzylinder, K63 S45 H150, zur Arretierung des hochgezogenen Tores. Nach eigener Konstruktion und Entwicklung

Technische Daten

Kolbendurchmesser63 mmKolbenstangendurchmesser45 mmHub150 mmNenndruck250 bar

Betriebsdruck 135 bar Prüfdruck 375 bar Hubgeschwindigkeit max. 0,5 m/s

Auslegungstemperatur: -20°C bis +80°C Betriebsmedium: Panolin Synth 15



Abmessungen

.....

Zylinderrohraußendurchmesser 80 mm
Zylinderkopfdurchmesser 113 mm
Einbaulage Fuß/Fuß 220 mm
Gesamtlänge, eingefahren 584 mm
Gewicht (ohne Ölfüllung) ca. 22 kg