

Nachweis der Standsicherheit

hier: LPH 4_Genehmigungsplanung Nebengerüst



Projekt: Sanierung Gasbodenfackel
Kokerei Zollverein

Bauherr: Stifung Zollverein
Bullmannaue 11
45327 Essen

Projekt - Nr.: 10545

Rev.	Änderungen	Bearbeiter	Datum

Inhaltsverzeichnis

Vorbemerkungen	3
1 Lastannahmen.....	5
1.1 Eigengewicht Struktur.....	5
1.2 Eigengewicht Rohrleitungsbau	5
1.3 Schneelasten	5
1.4 Windlasten	6
1.4.1 Rohr	6
1.4.2 Stützen.....	6
1.4.3 Riegel.....	6
2 Berechnung Bestandskonstruktion	7
2.1 Rechnerische Nachweise	9
2.1.1 Ausnutzung nach EC3	10
2.1.2 Auflagerkräfte.....	11
3 Sanierungsmaßnahmen	12
3.1 Austausch HEA 240 – Achse D.....	12
3.2 Unterkonstruktion Rohrsattel	13
4 Schlussbemerkung.....	15
Anlage 1.....	16

	Sanierung Gasbodenfackel - Nebengerüst	Proj.-Nr.: 10545	Seite: 3
---	--	------------------	----------

Vorbemerkungen

Allgemeines

Bei dem hier betrachteten Bauwerk handelt es sich um das zugehörige Nebengerüst für Rohrleitungen einer im Zeitraum von 1957 bis 1959 errichteten Gasbodenfackel, die sich im äußersten südlichen Bereich der Kokerei befindet. Die Anlage diente der kontrollierten Verbrennung von überschüssigem Reingas, das insbesondere bei Störungen der Ferngasabnahme oder im Rahmen des Kokereibetriebs anfiel.

Ziel des Projekts ist die denkmalgerechte Sanierung der fast 70 Jahre alten Gasbodenfackel mit dem Zweck, die bauliche Substanz langfristig zu erhalten, die Nutzungsmöglichkeiten zu erweitern bzw. neu zu definieren sowie die gesetzlichen und fachlichen Anforderungen des Denkmalschutzes zu erfüllen. Der Funktionserhalt der Anlage ist nicht gefordert. In diesem Dokument wird die Standsicherheit des Nebengerüsts nachgewiesen.

Grundlagen

- [1] Baugrunderkundung und geotechnisches Gutachten, TABERG Ingenieure GmbH, Datum: 04.03.2026
- [2] Bodenschadstoff Bericht, TABERG Ingenieure GmbH, Datum: 05.03.2026
- [3] Erläuterungsbericht zum Schadstoffkataster, TABERG Ingenieure GmbH, Datum: 10.03.2026
- [4] 3D-Aufmaß, ÖbVI Petersen, Datum: 01.2026
- [5] Zustandsprüfung und Bestandsaufnahme, HENNIG Ingenieure GmbH, Datum: 19.03.2026
- [6] Auszüge Ausführungspläne, Stahlwerke Brüninghaus GmbH, Datum: 1959
- [7] Betontechnologische Untersuchungen, Prüfbericht 0786-1 FEhS26, FEhs Institut, Datum: 27.03.2026
- [8] Gründungsbewertung Ringfundament Fackel, TABERG Ingenieure GmbH, Datum: 31.03.2026
- [9] Werkstoffuntersuchung Stahlbauteile, Inspektionsbericht 2602.I0048A, SLV Duisburg, Datum: 01.04.2026

Vorschriften

Landesbauordnung LBO – NRW

DIN EN 1990

DIN EN 1991

DIN EN 1992

DIN EN 1993

DIN EN 1997

TRAS 320

EDV

MS - Office – Software

RFEM5

FRILO

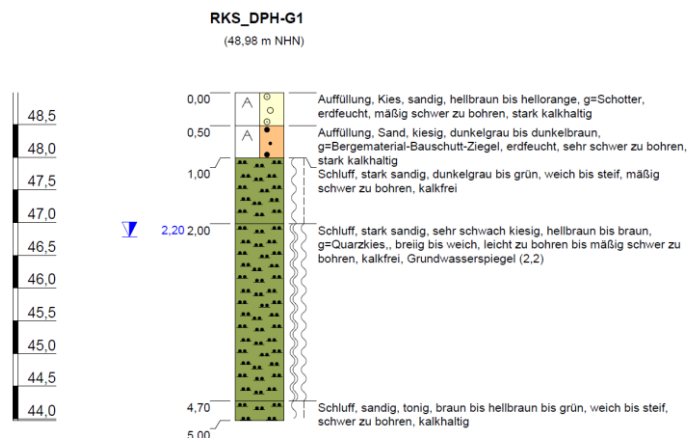
Bauprodukte (Bestand)

Baustahl	S355 J2	bedingt schweißgeeignet	Werkstoffuntersuchung
Beton	C20/25		Annahme
Betonstahl	Bst I		Annahme
Gewindestangen	S235		Annahme

Angaben zum Baugrund

Berücksichtigung bodenmechanischer Kennwerte gem. [1].

Bohrung RKS_DPH-G1



Hinweise:

Die Dimensionierung temporärer Unterstützungs- sowie anderer Hilfskonstruktionen für die Bauausführung ist nicht Gegenstand dieser statischen Berechnung!

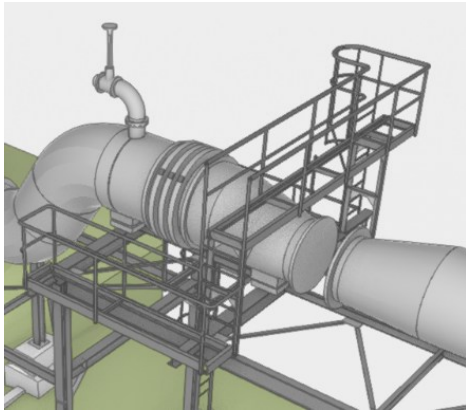
1 Lastannahmen

Das Bauwerk ist außer Betrieb. Beanspruchung infolge Betriebs oder Personenverkehr werden dementsprechend nicht relevant.

1.1 Eigengewicht Struktur

Das Eigengewicht der Stahlkonstruktion wird programmintern berücksichtigt.

Für den nachfolgend dargestellten Bühnenaufbau werden auf den Hauptlängsträgern Einzellasten je Seite von 1 kN links und 2 kN rechts berücksichtigt.



1.2 Eigengewicht Rohrleitungsbau

Die Hauptleitung liegt mittig auf dem Nebengerüst auf. Die Lage der Lagerung und die daraus resultierenden Einzellasten werden in Kapitel 2 aufgeführt. Die Streckenlast der Hauptleitung kann über den vorhandenen Durchmesser und die Blechstärke ermittelt werden.

$$D = 1400,0 \text{ mm}$$

$$t = 10,0 \text{ mm}$$

$$A = 0,0437 \text{ m}^2$$

$$\Delta g_1 = 0,0437 \cdot 78,5 = 3,43 \text{ kN/m}$$

1.3 Schneelasten

Nicht relevant.

1.4 Windlasten

Das Bauwerk befindet sich in der Windzone 1 und weist eine Gesamthöhe inklusive des Rohrleitungsaufbau von $\leq 7\text{m}$ auf. Dementsprechend gilt $q_p = 0,48\text{ kN/m}^2$

1.4.1 Rohr

Die Windbelastung auf das Rohr der Hauptleitung wird analog zur Belastung auf einen kreisrunden Zylinder nach DIN EN 1991-1-4, 7.9.2 berechnet:

$$v(z_e) = (2 * 1000 * 0,48\text{ kN/m}^2 / 1,25\text{ kg/m}^3)^{0,5} = 27,7\text{ m/s}$$

$$Re = 1,4\text{ m} * 27,7\text{ m/s} / 15 * 10^{-6}\text{ m}^2/\text{s} = 2,585 * 10^6$$

$$k = 0,2\text{ mm (verzinkter Stahl)}$$

$$k/b = 1,43 * 10^{-4}$$

$$c_{f0} = 0,65\text{ (Bild 7.28)}$$

$$d = 1,4\text{ m}$$

$$w = 0,65 * 0,48\text{ kN/m}^2 * 1,4\text{ m} = 0,4\text{ kN/m}$$

Die Exzentrizität zwischen Rohrmittelpunkt und den lastaufnehmenden Trägern beträgt ungefähr $e = 1,2\text{ m}$.

1.4.2 Stützen

$$d/b \geq 1$$

$$c_{f0} = c_f = 1,7\text{ (}0^\circ\text{ und }90^\circ\text{)}$$

$$w = 0,48\text{ kN/m}^2 * 1,7 = 0,816\text{ kN/m}^2$$

1.4.3 Riegel

IPE-Profile:

$$d/b \leq 0,5$$

$$c_{f0} = c_f = 2,0\text{ (}0^\circ\text{)}$$

$$w = 0,48\text{ kN/m}^2 * 2,0 = 0,960\text{ kN/m}^2$$

HEA/HEB-Profile:

$$d/b = 1$$

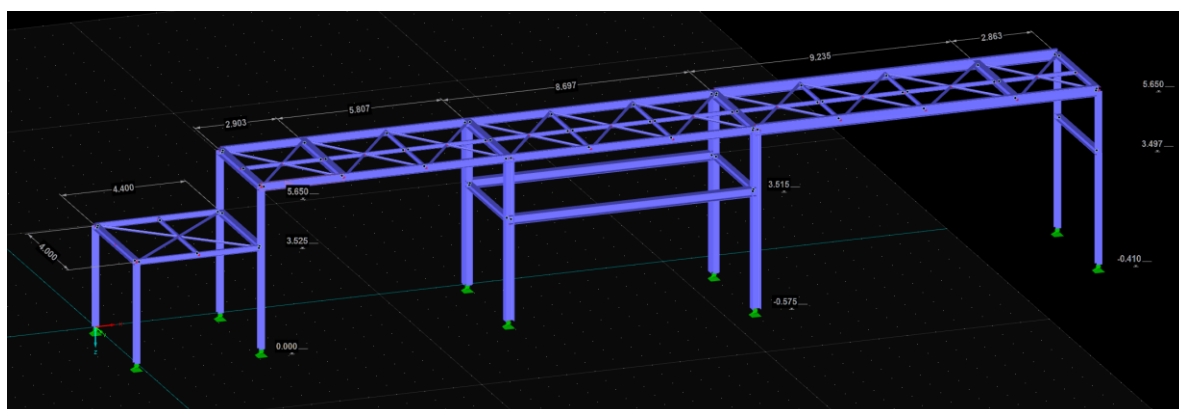
$$c_{f0} = c_f = 1,7\text{ (}0^\circ\text{)}$$

$$w = 0,48\text{ kN/m}^2 * 1,7 = 0,816\text{ kN/m}^2$$

2 Berechnung Bestandskonstruktion

Die Bauwerkstruktur wird mittels der Software RFEM (Dlubal) modelliert und berechnet. Die berücksichtigte Geometrie sowie Querschnittsabmessung basieren auf dem Aufmaß [4] und der daraus abgeleiteten IFC-Datei. Auf der sicheren Seite liegend wird für alle Stahlbauteile ein Werkstoff S235 definiert.

In Querrichtung wird das Bauwerk durch Zweigelenkrahmen und einen Verband in der Längsträgerebene ausgesteift. In Längsrichtung ist mittig ein Zweigelenkrahmen ausgebildet, in den die anderen Rahmen gelenkig einbinden und dadurch ausgesteift werden.



LF1 – Eigengewicht:

Die Einzellasten aus der Rohrleitung werden an den Lagerpunkten angesetzt. Die Lasten ergeben sich aus den zugehörigen Lastezugsbreiten. Links vom Nebengerüst beträgt der Abstand bis zum nächsten Lager der Rohrleitung 5,5 m. Rechts vom Nebengerüst werden zusätzlich 5,5 m Rohrleitung noch für das Lager auf dem Nebengerüst angesetzt. Die Einzellasten der Rohrleitung ergeben sich wie folgt:

$$G1 = (5,5 \text{ m} + 4,4 \text{ m} + 2,125 \text{ m}) / 2 * 3,43 \text{ kN/m} = 20,6 \text{ kN}$$

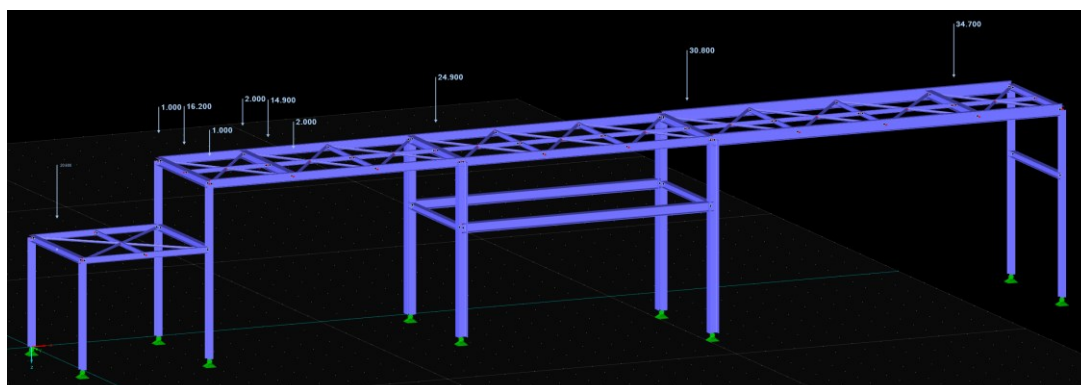
$$G2 = (4,4 \text{ m} + 2,125 \text{ m} + 2,903 \text{ m}) / 2 * 3,43 \text{ kN/m} = 16,2 \text{ kN}$$

$$G3 = (2,903 \text{ m} + 5,807 \text{ m}) / 2 * 3,43 \text{ kN/m} = 14,9 \text{ kN}$$

$$G4 = (5,807 \text{ m} + 8,697 \text{ m}) / 2 * 3,43 \text{ kN/m} = 24,9 \text{ kN}$$

$$G5 = (8,697 \text{ m} + 9,235 \text{ m}) / 2 * 3,43 \text{ kN/m} = 30,8 \text{ kN}$$

$$G6 = (9,235 \text{ m} / 2 + 5,5 \text{ m}) * 3,43 \text{ kN/m} = 34,7 \text{ kN}$$



LF2 – Wind in y:

Die Windbelastung auf das Nebengerüst resultiert aus den identischen Lasteinzugsbreiten wie in Lastfall 1.

Zur Berücksichtigung der Exzentrizität in Bezug zur Rohrbrückenebene werden punktuell am Riegel angreifende Momente definiert, um das in der Realität auftretende Kräfte abzubilden.

$$W1 = (5,5 \text{ m} + 4,4 \text{ m} + 2,125 \text{ m}) / 2 * 0,4 \text{ kN/m} = 2,41 \text{ kN}$$

$$M1 = 2,41 \text{ kN} * 1,2 \text{ m} = 2,89 \text{ kNm}$$

$$W2 = (4,4 \text{ m} + 2,125 \text{ m} + 2,903 \text{ m}) / 2 * 0,4 \text{ kN/m} = 1,89 \text{ kN}$$

$$M2 = 1,89 \text{ kN} * 1,2 \text{ m} = 2,16 \text{ kNm}$$

$$W3 = (2,903 \text{ m} + 5,807 \text{ m}) / 2 * 0,4 \text{ kN/m} = 1,74 \text{ kN}$$

$$M3 = 1,74 \text{ kN} * 1,2 \text{ m} = 2,09 \text{ kNm}$$

$$W4 = (5,807 \text{ m} + 8,697 \text{ m}) / 2 * 0,4 \text{ kN/m} = 2,90 \text{ kN}$$

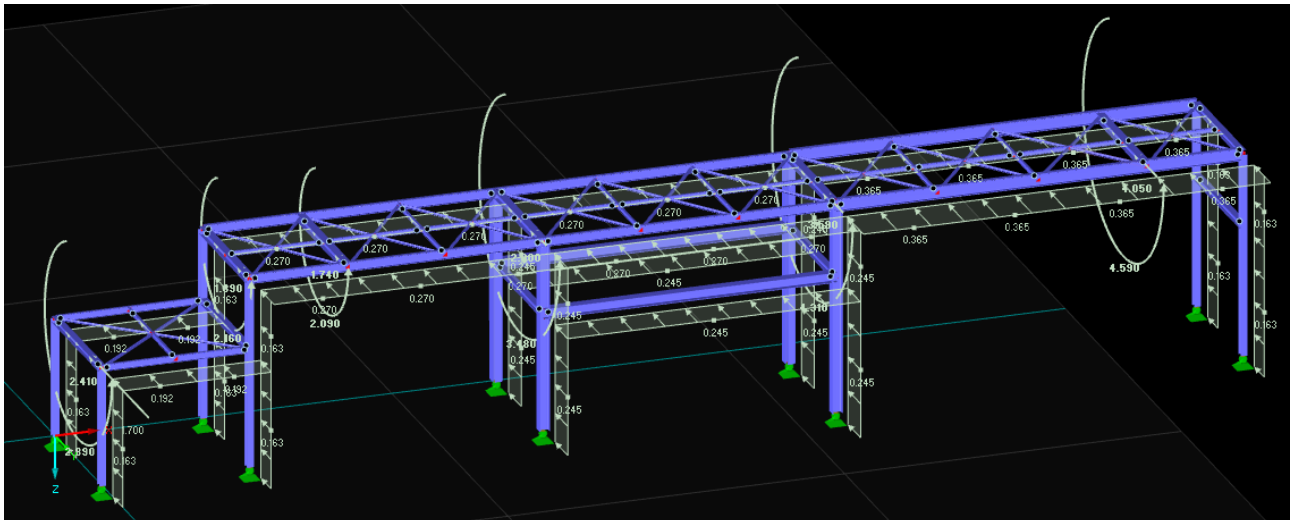
$$M4 = 2,90 \text{ kN} * 1,2 \text{ m} = 3,48 \text{ kNm}$$

$$W5 = (8,697 \text{ m} + 9,235 \text{ m}) / 2 * 0,4 \text{ kN/m} = 3,59 \text{ kN}$$

$$M5 = 3,59 \text{ kN} * 1,2 \text{ m} = 4,31 \text{ kNm}$$

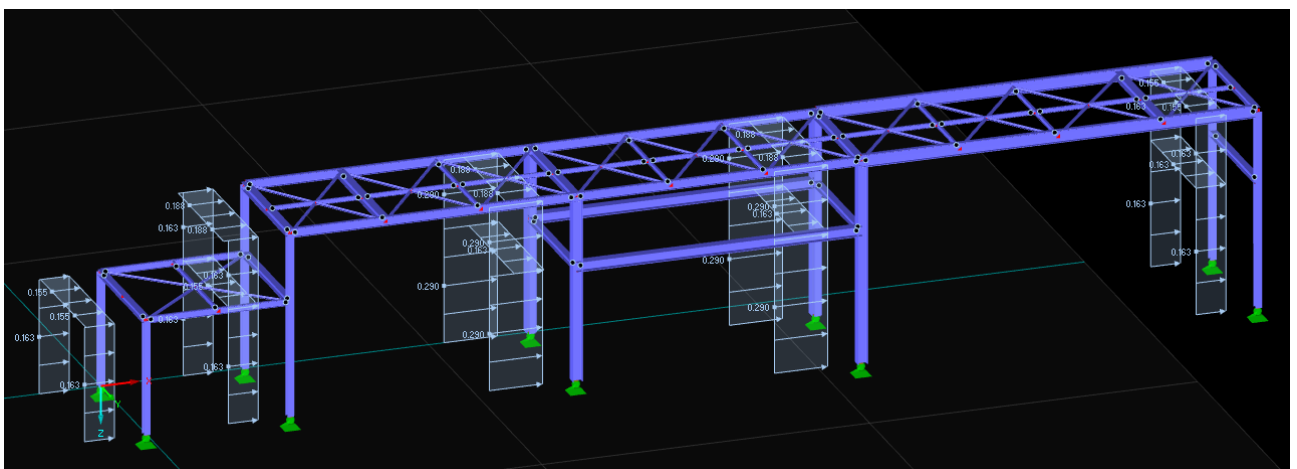
$$W6 = (9,235 \text{ m} / 2 + 5,5 \text{ m}) * 0,4 \text{ kN/m} = 4,05 \text{ kN}$$

$$M6 = 4,05 \text{ kN} * 1,2 \text{ m} = 4,59 \text{ kNm}$$



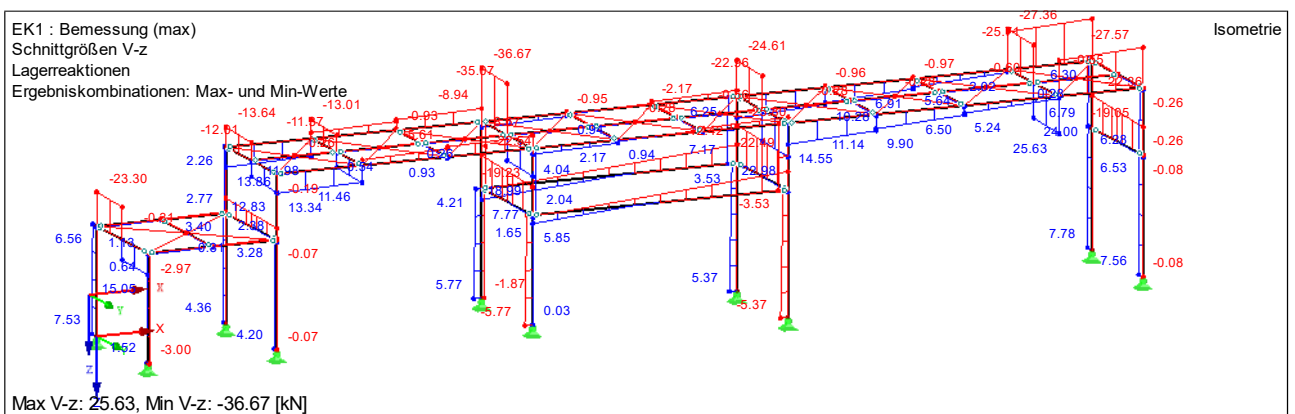
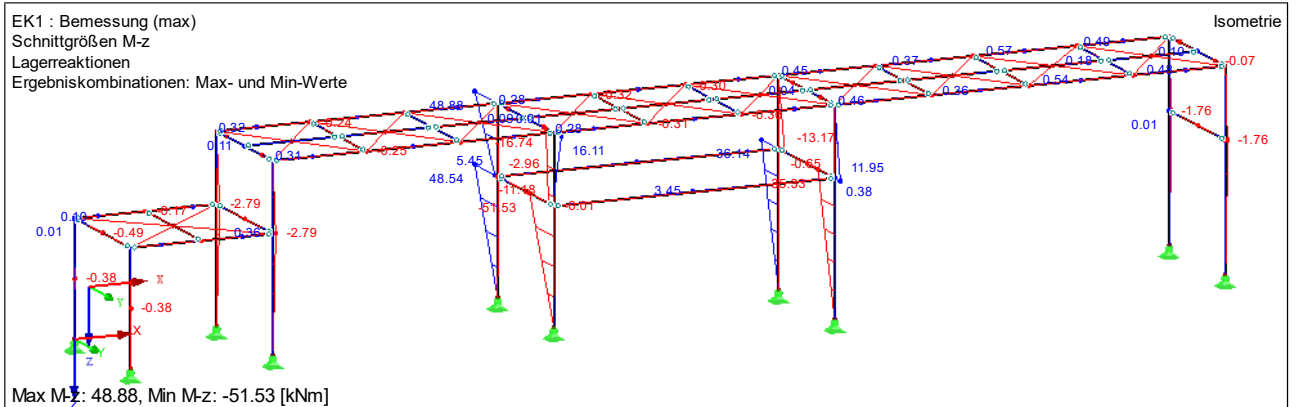
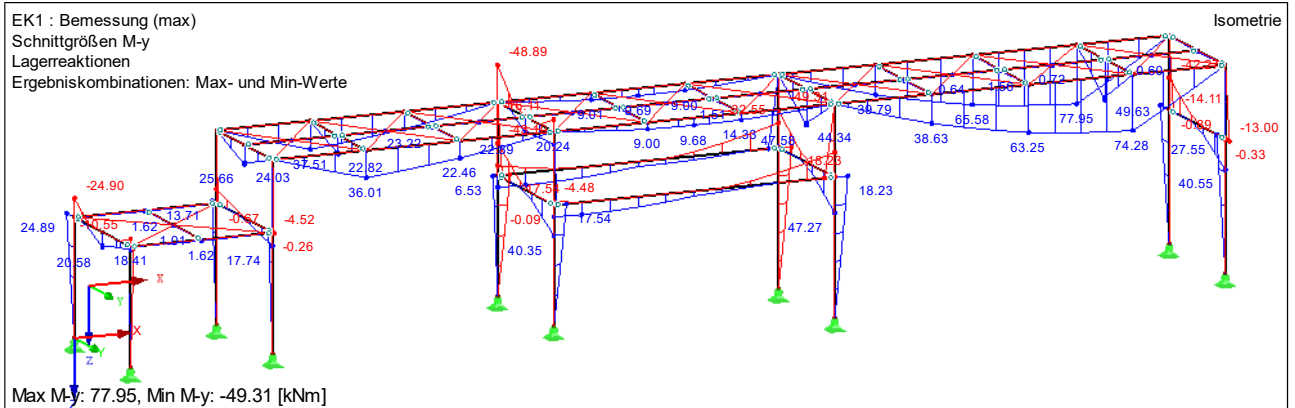
LF3 – Wind in x:

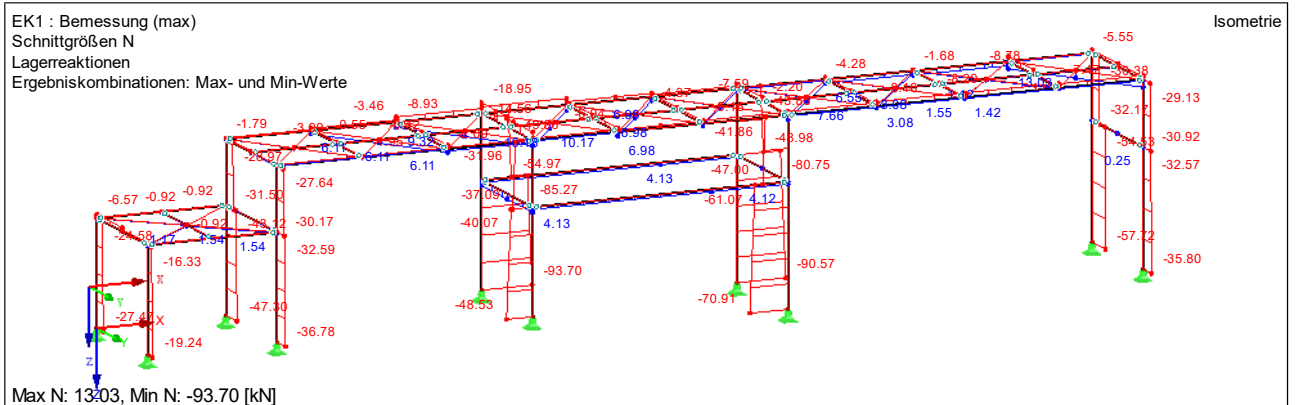
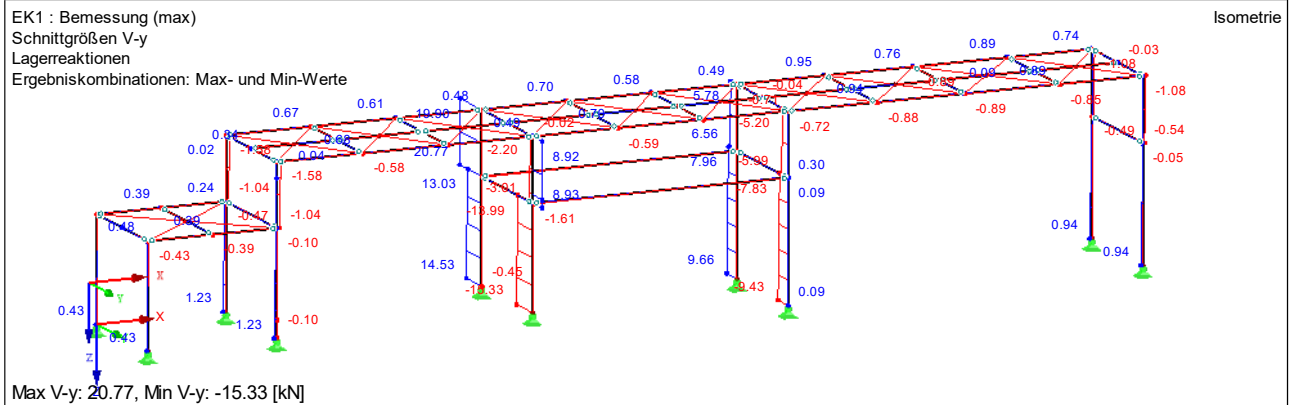
Die Windbelastung auf die Rohrleitung kann hier vernachlässigt werden.



2.1 Rechnerische Nachweise

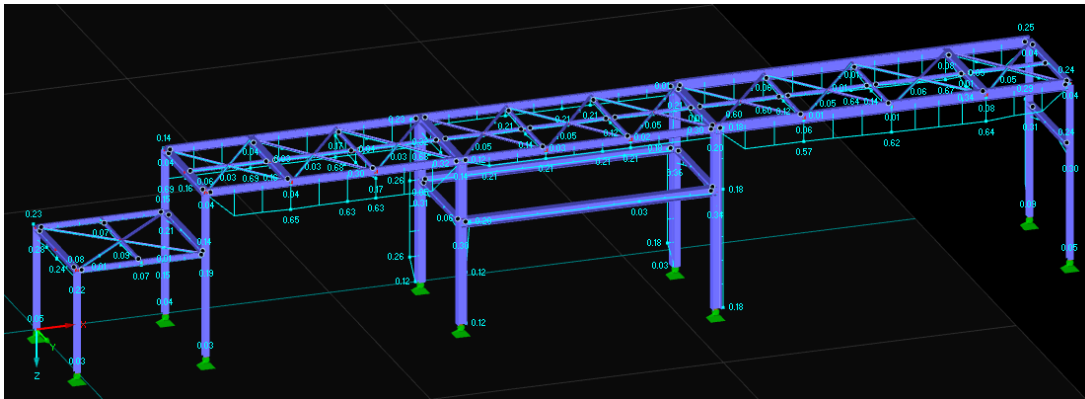
Detaillierte Berechnungsergebnisse können dem Anhang entnommen werden. Im Folgenden werden die relevanten Ergebnisse dokumentiert.





2.1.1 Ausnutzung nach EC3

Die max. Ausnutzung im Hinblick auf Spannung und Stabilität beträgt 69%.

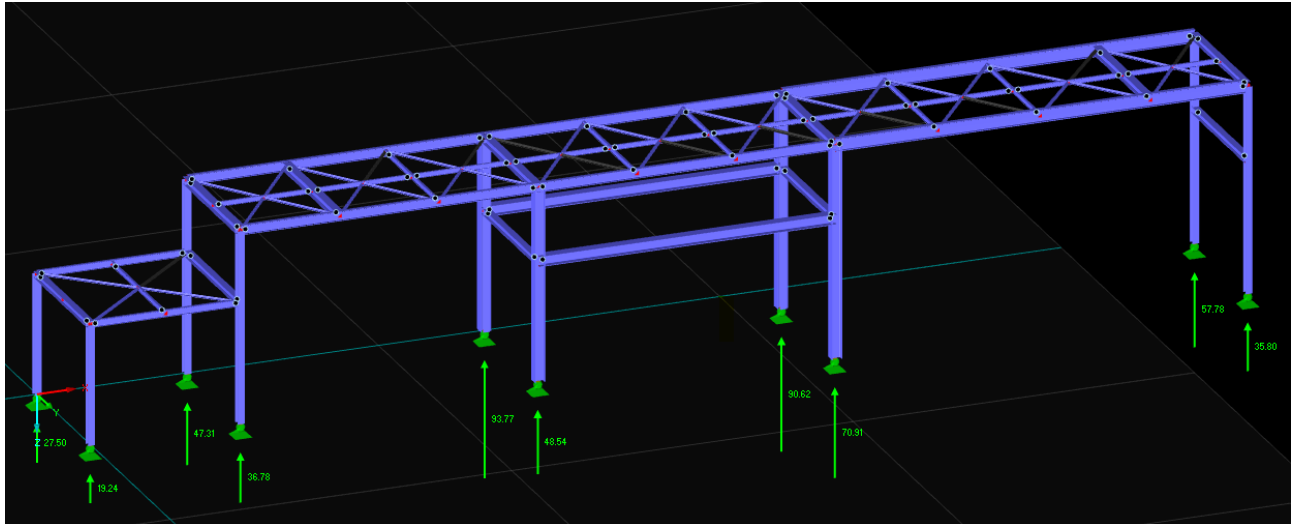


Im Stützbereich wird eine max. Ausnutzung von 29% ermittelt. Die im Rahmen der Zustandsprüfung vorgefunden Querschnittsverluste werden aus Sicht der Standsicherheit nicht relevant. Weitere Betrachtungen sind hier entbehrlich.

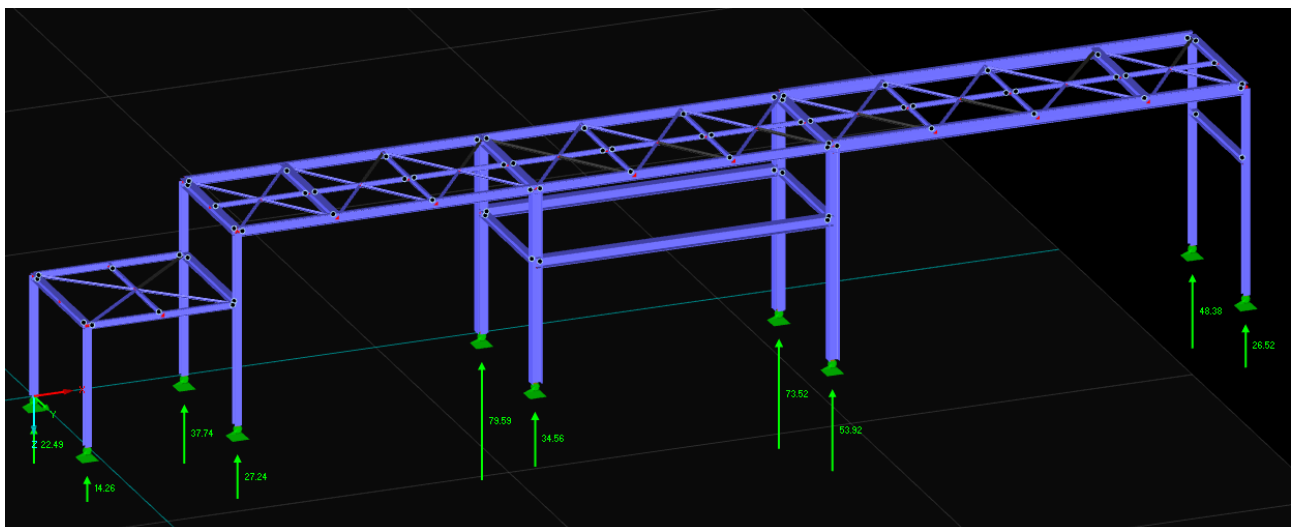
2.1.2 Auflagerkräfte

Unterschieden wird an dieser Stelle zwischen EK 1 und 2, wobei EK1 die maximalen Auflagerkräfte berechnet und EK2 die minimale für mögliche abhebende Lasten.

EK 1 – max. Auflagerkräfte ($1,35 \times G + 1,5 \times Q$)



EK 2 – min. Auflagerkräfte ($1,0 \times G + 1,5 \times Q$)



Da die Betriebslasten infolge Rohrschub u.ä. entfallen, werden keine rechnerischen Nachweise der Gründungkörper und der Lasteinleitung notwendig. Es treten keine Zugkräfte an den Auflagern auf womit auch eine weitere Untersuchung der vorhandenen Gewindestangen entfallen kann.

3 Sanierungsmaßnahmen

3.1 Austausch HEA 240 – Achse D

Aufgrund der Torsion / Schiefelage wird der Riegel ersetzt; auch um im Lagerungsbereich der Rohrleitung eine gleichmäßige Auflagerfläche zu schaffen.

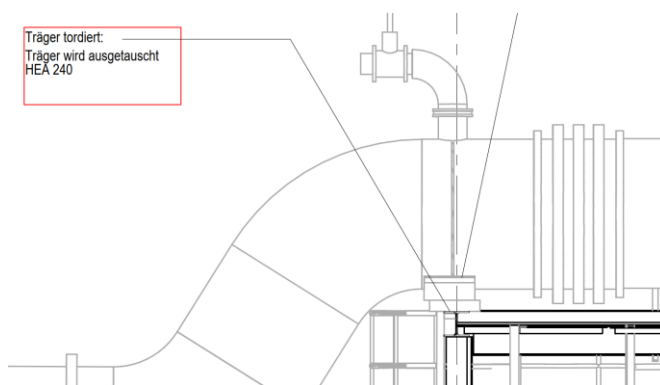
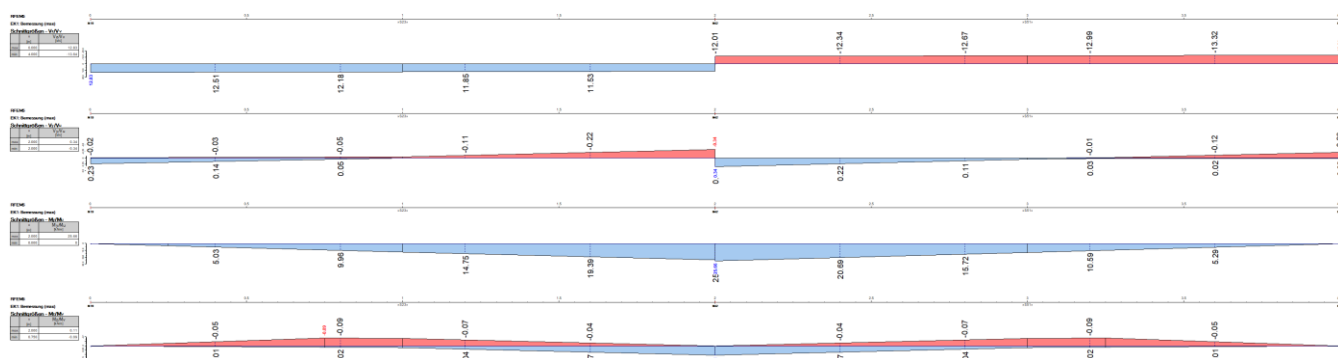


Abbildung 1: Auszug Plan 02.02

Übersicht Stabkräfte:



Anschlussbereich Stützen:

$F_{zd} = + / - 15,0 \text{ kN}$

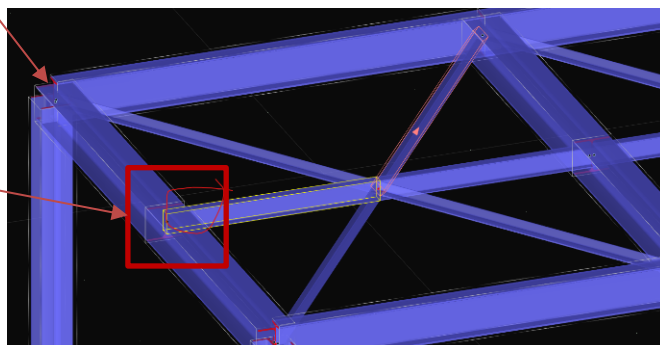
Schrauben im Bestand -> mind. M12 - 5.6

- ➔ Aufgrund der geringen Beanspruchung werden die Anschlüsse wie im Bestand ausgeführt und vorhandene Bohrlöcher verwendet.

Anschlussbereich Verbandsriegel:

Anzuschließende Normal- und Querkraft liegen unter 1,0 kN

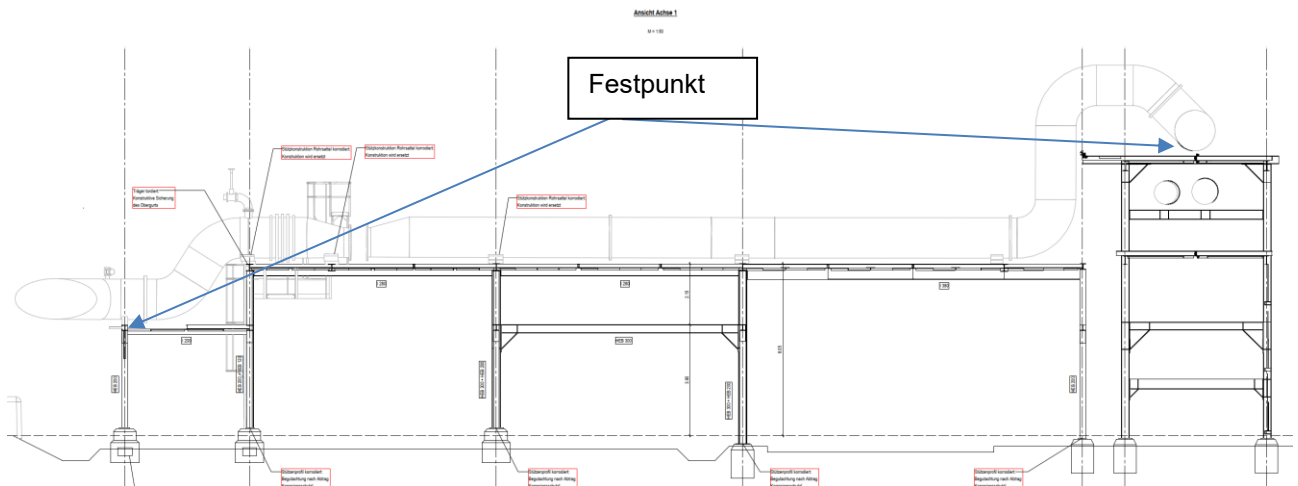
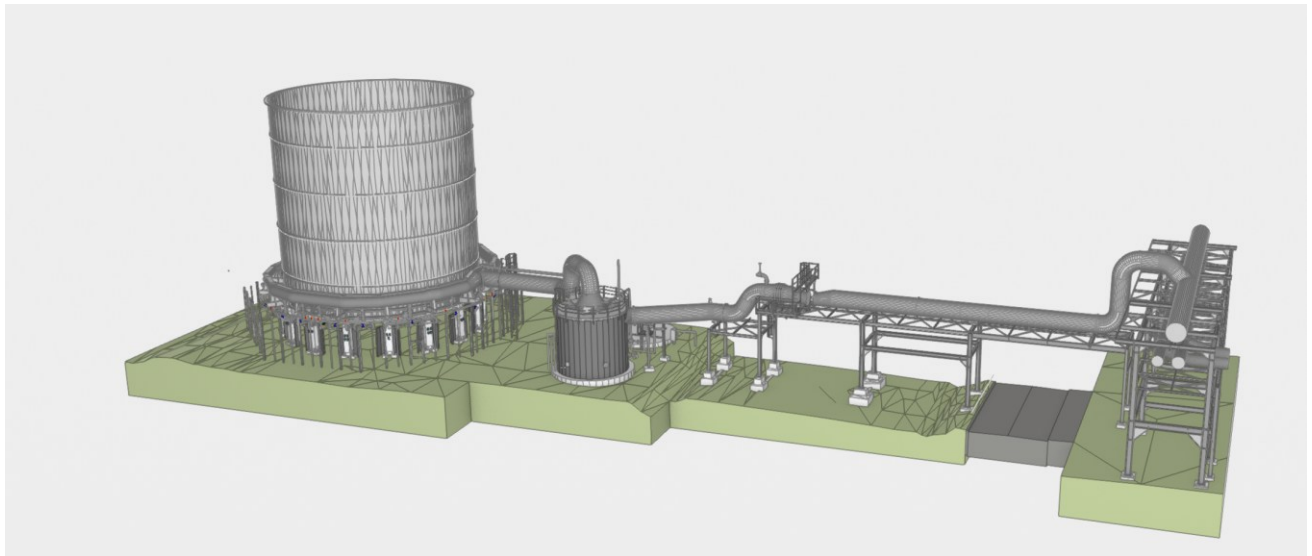
- ➔ Ausführung Anschlüsse wie im Bestand



3.2 Unterkonstruktion Rohrsattel

Aufgrund des vorgefundenen Schadenbilds ist die Standsicherheit der Unterkonstruktionen witterungsbedingt eingeschränkt. Diese sind im Zuge der Ausführung eins zu eins durch neuwertige Bauteile zu ersetzen. Im Bereich von Rollenlagern ist die Gleitfähigkeit in Brückenlängsrichtung sicherzustellen. Dies kann analog zum Bestand durch das Vorsehen einer Rollenkonstruktion erfolgen.

Im Folgenden wird die sich max. ergebende Längsverschiebung abgeschätzt:



Bei einer Länge von ca. 30 m wird der rechte Rohrabschnitt maßgebend:

$$\Delta T = 60 \text{ C}^\circ \quad \text{Annahme}$$

$$\alpha_T = 1,2 \times 10^{-5} \text{ K}^{-1}$$

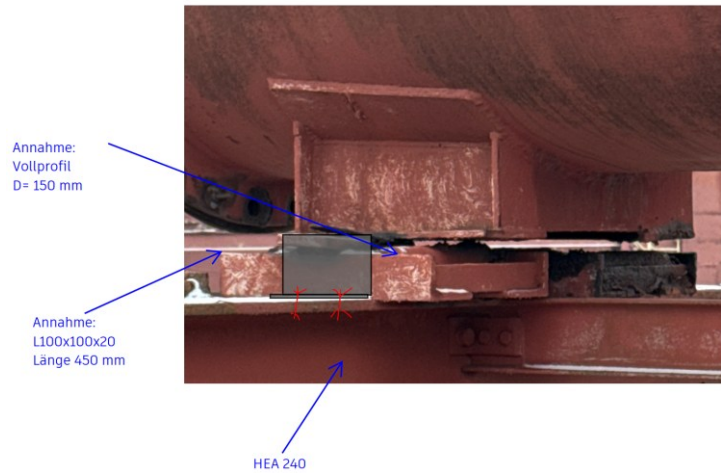
$$D = 1.400 \text{ mm}$$

$$t = 20,0 \text{ mm} \quad \text{Annahme}$$

$$\Delta L = 1,2 \cdot 10^{-5} \cdot 30,0 \text{ m} \cdot 60 \text{ K} \cdot 1000 = 21,6 \text{ mm}$$

➔ Im Hinblick auf die Lagesicherheit in Längsrichtung der Leitung bestehen keine Bedenken.

Für die Querrichtung werden Halterungen vorgesehen, die die max. Querkraft von 4,05 kN gem. Kap. 2 aufnehmen.



Rollen:

$$\text{Max. } F_d = 35,0 \text{ kN} \times 1,35 / 2 = 23,6 \text{ kN}$$

$$A = 1,77 \text{ cm}^2$$

$$T = 23,6 / 1,77 = 13,3 \text{ kN/cm}^2 < 23,5 \text{ kN/cm}^2$$

weitere Nachweise sind entbehrlich.

Knagge:

$$\text{Max } H_d = 4,05 \text{ kN} \times 1,5 = 6,1 \text{ kN}$$

$$h < 25 \text{ cm}$$

$$b = 24 \text{ cm}$$

$$t = 2,0 \text{ cm}$$

$$M_d = 6,1 \times 25 = 152,5 \text{ kNcm}$$

$$W = 24 \times 2,0^2 / 6 = 16 \text{ cm}^3$$

$$\sigma_d = 152,5 / 16 = 9,53 \text{ kN/cm}^2$$

Befestigung konstruktiv

2 x M 12 5.6 – versetzt angeordnet

4 Schlussbemerkung

Aus Sicht der Standsicherheit ist das Nebengerüst im aktuellen, betriebsfreien Zustand intakt.

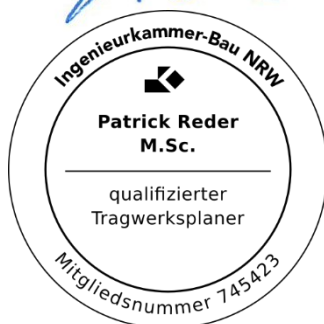
Die oberirdischen Stahlbetonsockel sind auf Basis der Angaben aus dem Sanierungskonzept zu ertüchtigen. Ferner ist im Sinne der Dauerhaftigkeit der Korrosionsschutz der Metallbauteile der Stützenfußpunkte inkl. der Gewindestangen zu erneuern.

Sollten sich nach dem Abtrag der vorhandenen Korrosionsschutzbeschichtung weitere Schadensbilder ergeben, sind diese ggfs. neu zu bewerten und statisch zu untersuchen.

aufgestellt:

Gelsenkirchen, 08.07.2026

i. V. Patrick Reder, M.Sc.



i.A. Eric Wortmann, B.Sc.

Anlage 1

RFEM Ausdruckprotokoll

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

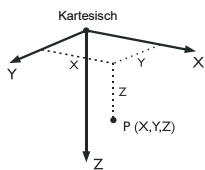
Datum: 02.07.2026

■ MODELL-BASISANGABEN

	Allgemein	Modellname	: GBF Nebengerüst
		Modelltyp	: 3D
		Positive Richtung der globalen Z-Achse	: Nach unten
		Klassifizierung der Lastfälle und Kombinationen	: Nach Norm: EN 1990 Nationaler Anhang: DIN - Deutschland
	Optionen	☐ RF-Formfindung - Ermittlung von initialen Gleichgewichtsformen für Membran- und Seilkonstruktionen	
		☐ RF-ZUSCHNITT	
		☐ Rohrleitungsanalyse	
		☐ CQC-Regel anwenden	
		☐ CAD/BIM-Modell ermöglichen	
		Erdbeschleunigung g	: 10.00 m/s ²

■ FE-NETZ-EINSTELLUNGEN

	Allgemein	Angestrebte Länge der Finiten Elemente	l_{FE}	: 0.500 m
		Maximaler Abstand zwischen Knoten und Linie um in die Linie zu integrieren	ε	: 0.001 m
		Maximale Anzahl der FE-Netz-Knoten (in Tausenden)		: 500
	Stäbe	Anzahl Teilungen von Stäben mit Seil, Bettung, Voute oder plastischer Charakteristik		: 10
		☒ Stäbe bei Theorie III. Ordnung bzw. Durchschlagproblem intern teilen		
		☒ Teilung der Stäbe durch den Knoten, der auf den Stäben liegt		
	Flächen	Maximales Verhältnis der FE-Viereck-Diagonalen	Δ_D	: 1.800
		Maximale Neigung von zwei Finiten Elementen aus der Ebene	α	: 0.50 °
		Form der Finiten Elemente:		: Drei- und Vierecke ☒ Gleiche Quadrate generieren, wo möglich



■ 1.1 KNOTEN

Knoten Nr.	Knotentyp	Bezugs-Knoten	Koordinaten-System	Knotenkoordinaten			Kommentar
				X [m]	Y [m]	Z [m]	
1	Standard	-	Kartesisch	0.000	0.000	-3.525	
2	Standard	-	Kartesisch	0.000	4.000	-3.525	
3	Standard	-	Kartesisch	0.000	0.000	0.000	Abgestützt
4	Standard	-	Kartesisch	0.000	4.000	0.000	Abgestützt
5	Standard	-	Kartesisch	2.200	0.000	-3.525	
6	Standard	-	Kartesisch	2.200	4.000	-3.525	
7	Standard	-	Kartesisch	33.905	0.000	-5.650	
8	Standard	-	Kartesisch	33.905	0.000	-5.650	
9	Standard	-	Kartesisch	4.400	0.000	-3.525	
10	Standard	-	Kartesisch	4.400	4.000	-3.525	
11	Standard	-	Kartesisch	4.400	0.000	0.000	Abgestützt
12	Standard	-	Kartesisch	4.400	4.000	0.000	Abgestützt
13	Standard	-	Kartesisch	2.200	2.000	-3.525	
14	Standard	-	Kartesisch	33.905	4.000	-5.650	
18	Standard	-	Kartesisch	4.400	0.000	-5.650	
19	Standard	-	Kartesisch	4.400	4.000	-5.650	
22	Standard	-	Kartesisch	13.110	4.000	-5.650	
23	Standard	-	Kartesisch	13.110	0.000	-5.650	
24	Standard	-	Kartesisch	7.303	4.000	-5.650	
25	Standard	-	Kartesisch	10.207	4.000	-5.650	
26	Standard	-	Kartesisch	7.303	0.000	-5.650	
27	Standard	-	Kartesisch	10.207	0.000	-5.650	
28	Standard	-	Kartesisch	16.009	4.000	-5.650	
29	Standard	-	Kartesisch	16.009	0.000	-5.650	
30	Standard	-	Kartesisch	18.908	4.000	-5.650	
31	Standard	-	Kartesisch	18.908	0.000	-5.650	
32	Standard	-	Kartesisch	24.814	4.000	-5.650	
33	Standard	-	Kartesisch	24.814	0.000	-5.650	
34	Standard	-	Kartesisch	27.815	4.000	-5.650	
35	Standard	-	Kartesisch	27.815	0.000	-5.650	
36	Standard	-	Kartesisch	31.042	4.000	-5.650	
37	Standard	-	Kartesisch	31.042	0.000	-5.650	
38	Standard	-	Kartesisch	33.905	4.000	-5.650	
39	Standard	-	Kartesisch	33.905	0.000	-5.650	
40	Standard	-	Kartesisch	21.807	4.000	-5.650	
41	Standard	-	Kartesisch	21.807	0.000	-5.650	
42	Standard	-	Kartesisch	4.400	2.000	-5.650	
43	Standard	-	Kartesisch	7.303	2.000	-5.650	
44	Standard	-	Kartesisch	13.110	2.000	-5.650	
45	Standard	-	Kartesisch	21.807	2.000	-5.650	
46	Standard	-	Kartesisch	31.042	2.000	-5.650	
47	Standard	-	Kartesisch	33.905	2.000	-5.650	
48	Standard	-	Kartesisch	10.207	2.000	-5.650	
49	Standard	-	Kartesisch	16.009	2.000	-5.650	
50	Standard	-	Kartesisch	18.908	2.000	-5.650	
51	Standard	-	Kartesisch	24.814	2.000	-5.650	
52	Standard	-	Kartesisch	27.815	2.000	-5.650	
53	Standard	-	Kartesisch	5.852	2.000	-5.650	
54	Standard	-	Kartesisch	8.755	2.000	-5.650	

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

1.1 KNOTEN

Knoten Nr.	Knotentyp	Bezugs- Knoten	Koordinaten- System	Knotenkoordinaten			Kommentar
				X [m]	Y [m]	Z [m]	
55	Standard	-	Kartesisch	11.658	2.000	-5.650	
56	Standard	-	Kartesisch	14.559	2.000	-5.650	
57	Standard	-	Kartesisch	17.458	2.000	-5.650	
58	Standard	-	Kartesisch	20.358	2.000	-5.650	
59	Standard	-	Kartesisch	23.310	2.000	-5.650	
60	Standard	-	Kartesisch	26.315	2.000	-5.650	
61	Standard	-	Kartesisch	29.428	2.000	-5.650	
62	Standard	-	Kartesisch	32.473	2.000	-5.650	
63	Standard	-	Kartesisch	13.110	4.000	0.000	Abgestützt
64	Standard	-	Kartesisch	13.110	0.000	0.000	Abgestützt
65	Standard	-	Kartesisch	21.807	4.000	0.575	Abgestützt
66	Standard	-	Kartesisch	21.807	0.000	0.575	Abgestützt
67	Standard	-	Kartesisch	33.905	4.000	0.410	Abgestützt
68	Standard	-	Kartesisch	33.905	0.000	0.410	Abgestützt
69	Standard	-	Kartesisch	33.905	0.000	-3.497	
70	Standard	-	Kartesisch	33.905	4.000	-3.497	
71	Standard	-	Kartesisch	21.807	0.000	-3.515	
72	Standard	-	Kartesisch	21.807	4.000	-3.515	
73	Standard	-	Kartesisch	13.110	0.000	-3.515	
74	Standard	-	Kartesisch	13.110	4.000	-3.515	
75	Standard	-	Kartesisch	0.000	2.000	-3.525	

1.2 LINIEN

Linie Nr.	Linientyp	Knoten Nr.	Linienlänge		Kommentar
			L [m]		
1	Polylinie	4,2	3.525	Z	
2	Polylinie	3,1	3.525	Z	
3	Polylinie	12,10	3.525	Z	
4	Polylinie	11,9	3.525	Z	
5	Polylinie	1,5	2.200	X	
6	Polylinie	5,9	2.200	X	
7	Polylinie	2,6	2.200	X	
8	Polylinie	6,10	2.200	X	
9	Polylinie	2,75	2.000	Y	
10	Polylinie	10,9	4.000	Y	
11	Polylinie	6,13	2.000	Y	
12	Polylinie	13,5	2.000	Y	
13	Polylinie	2,13	2.973	XY	
14	Polylinie	13,9	2.973	XY	
15	Polylinie	1,13	2.973	XY	
16	Polylinie	13,10	2.973	XY	
17	Polylinie	23,73	2.135	Z	
18	Polylinie	22,74	2.135	Z	
19	Polylinie	41,71	2.135	Z	
20	Polylinie	40,72	2.135	Z	
21	Polylinie	10,19	2.125	Z	
22	Polylinie	9,18	2.125	Z	
23	Polylinie	19,42	2.000	Y	
26	Polylinie	19,24	2.903	X	
27	Polylinie	18,26	2.903	X	
28	Polylinie	24,25	2.903	X	
29	Polylinie	25,22	2.903	X	
30	Polylinie	26,27	2.903	X	
31	Polylinie	27,23	2.903	X	
32	Polylinie	22,28	2.899	X	
33	Polylinie	28,30	2.899	X	
34	Polylinie	40,32	3.007	X	
35	Polylinie	23,29	2.899	X	
36	Polylinie	29,31	2.899	X	
37	Polylinie	41,33	3.007	X	
38	Polylinie	32,34	3.001	X	
39	Polylinie	34,36	3.227	X	
40	Polylinie	36,38	2.863	X	
41	Polylinie	33,35	3.001	X	
42	Polylinie	35,37	3.227	X	
43	Polylinie	37,39	2.863	X	
44	Polylinie	24,43	2.000	Y	
45	Polylinie	22,44	2.000	Y	
46	Polylinie	31,41	2.899	X	
47	Polylinie	30,40	2.899	X	
48	Polylinie	40,45	2.000	Y	
49	Polylinie	36,46	2.000	Y	
50	Polylinie	38,47	2.000	Y	
51	Polylinie	42,18	2.000	Y	
52	Polylinie	43,26	2.000	Y	
53	Polylinie	44,23	2.000	Y	
54	Polylinie	45,41	2.000	Y	
55	Polylinie	46,37	2.000	Y	
56	Polylinie	47,39	2.000	Y	
57	Polylinie	25,48	2.000	Y	
58	Polylinie	28,49	2.000	Y	
59	Polylinie	30,50	2.000	Y	
60	Polylinie	32,51	2.000	Y	
61	Polylinie	34,52	2.000	Y	
62	Polylinie	48,27	2.000	Y	
63	Polylinie	49,29	2.000	Y	
64	Polylinie	50,31	2.000	Y	
65	Polylinie	51,33	2.000	Y	
66	Polylinie	52,35	2.000	Y	
67	Polylinie	42,53	1.452	X	
68	Polylinie	43,54	1.452	X	

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

1.2 LINIEN

Linie Nr.	Linientyp	Knoten Nr.	Linienlänge L [m]		Kommentar
69	Polylinie	48,55	1.452	X	
70	Polylinie	44,56	1.449	X	
71	Polylinie	49,57	1.449	X	
72	Polylinie	50,58	1.449	X	
73	Polylinie	45,59	1.503	X	
74	Polylinie	51,60	1.500	X	
75	Polylinie	52,61	1.613	X	
76	Polylinie	46,62	1.431	X	
77	Polylinie	53,43	1.452	X	
78	Polylinie	54,48	1.452	X	
79	Polylinie	55,44	1.452	X	
80	Polylinie	56,49	1.449	X	
81	Polylinie	57,50	1.449	X	
82	Polylinie	58,45	1.449	X	
83	Polylinie	59,51	1.503	X	
84	Polylinie	60,52	1.500	X	
85	Polylinie	61,46	1.613	X	
86	Polylinie	62,47	1.431	X	
87	Polylinie	18,53	2.471	XY	
88	Polylinie	53,24	2.471	XY	
89	Polylinie	19,53	2.471	XY	
90	Polylinie	53,26	2.471	XY	
91	Polylinie	26,54	2.471	XY	
92	Polylinie	54,25	2.471	XY	
93	Polylinie	24,54	2.471	XY	
94	Polylinie	54,27	2.471	XY	
95	Polylinie	27,55	2.471	XY	
96	Polylinie	55,22	2.471	XY	
97	Polylinie	25,55	2.471	XY	
98	Polylinie	55,23	2.471	XY	
99	Polylinie	23,56	2.470	XY	
100	Polylinie	56,28	2.470	XY	
101	Polylinie	28,57	2.470	XY	
102	Polylinie	57,31	2.470	XY	
103	Polylinie	31,58	2.470	XY	
104	Polylinie	58,40	2.470	XY	
105	Polylinie	30,58	2.470	XY	
106	Polylinie	58,41	2.470	XY	
107	Polylinie	41,59	2.502	XY	
108	Polylinie	59,32	2.502	XY	
109	Polylinie	40,59	2.502	XY	
110	Polylinie	59,33	2.502	XY	
111	Polylinie	33,60	2.500	XY	
112	Polylinie	60,34	2.500	XY	
113	Polylinie	32,60	2.500	XY	
114	Polylinie	60,35	2.500	XY	
115	Polylinie	35,61	2.570	XY	
116	Polylinie	61,36	2.570	XY	
117	Polylinie	34,61	2.570	XY	
118	Polylinie	61,37	2.570	XY	
119	Polylinie	37,62	2.460	XY	
120	Polylinie	36,62	2.460	XY	
121	Polylinie	62,38	2.460	XY	
122	Polylinie	62,39	2.460	XY	
123	Polylinie	68,69	3.907	Z	
124	Polylinie	67,70	3.907	Z	
125	Polylinie	69,39	2.153	Z	
126	Polylinie	70,38	2.153	Z	
127	Polylinie	70,69	4.000	Y	
128	Polylinie	71,66	4.090	Z	
129	Polylinie	72,65	4.090	Z	
130	Polylinie	73,64	3.515	Z	
131	Polylinie	74,63	3.515	Z	
132	Polylinie	73,71	8.697	X	
133	Polylinie	74,72	8.697	X	
134	Polylinie	74,73	4.000	Y	
135	Polylinie	72,71	4.000	Y	
136	Polylinie	22,56	2.470	XY	
137	Polylinie	56,29	2.470	XY	
138	Polylinie	29,57	2.470	XY	
139	Polylinie	57,30	2.470	XY	
140	Polylinie	75,1	2.000	Y	

1.3 MATERIALIEN

Mat. Nr.	Modul E [kN/cm ²]	Modul G [kN/cm ²]	Querdehnzahl ν [-]	Spez. Gewicht γ [kN/m ³]	Wärmedehnz. α [1/°C]	Teilsich.-Beiwert γ_M [-]	Material-Modell
1	Baustahl S 235 DIN EN 1993-1-1:2010-12 21000.00	8076.92	0.300	78.50	1.20E-05	1.00	Isotrop linear elastisch

1.7 KNOTENLAGER

Lager Nr.	Knoten Nr.	Achsensystem	Stütze in Z	u _x	u _y	u _z	ϕ_x	ϕ_y	ϕ_z
1	3,4,11,12,63-68	Global X,Y,Z	☐	☒	☒	☒	☐	☐	☒



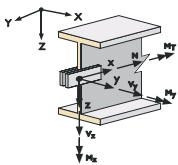
Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

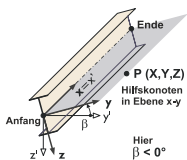
■ 1.13 QUERSCHNITTE

Quers. Nr.	Mater. Nr.	I_T [cm ⁴]	$I_{y/u}$ [cm ⁴]	$I_{z/v}$ [cm ⁴]	Hauptachsen α [°]	Drehung α' [°]	Gesamtabmessungen [mm]	
		A [cm ²]	$A_{y/u}$ [cm ²]	$A_{z/v}$ [cm ²]			Breite b	Höhe h
1	HEA 200 1	20.98 53.83	3692.00 33.30	1336.00 10.77	0.00	0.00	200.0	190.0
2	I 200 1	13.50 33.40	2140.00 16.87	117.00 13.70	0.00	0.00	90.0	200.0
3	HEA 200 1	20.98 53.83	3692.00 33.30	1336.00 10.77	0.00	0.00	200.0	190.0
4	I 140 1	4.32 18.20	573.00 9.42	35.20 7.24	0.00	0.00	66.0	140.0
5	L 65x65x8 1	2.00 9.85	59.46 4.24	15.52 4.07	-45.00	0.00	65.0	65.0
6	HEB 240 1	102.70 106.00	11260.00 68.04	3923.00 20.61	0.00	0.00	240.0	240.0
7	I 280 1	44.20 61.00	7590.00 30.05	364.00 25.93	0.00	0.00	119.0	280.0
8	HEB 240 1	102.70 106.00	11260.00 68.04	3923.00 20.61	0.00	0.00	240.0	240.0
9	HEA 240 1	41.55 76.84	7763.00 47.96	2769.00 15.10	0.00	0.00	240.0	230.0
10	I 140 1	4.32 18.20	573.00 9.42	35.20 7.24	0.00	0.00	66.0	140.0
11	L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017) 1	2.17 10.70	75.01 4.64	19.52 4.43	-45.00	0.00	70.0	70.0
12	2IS(B) HE B 300 + HE B 200 1	191.54 227.10	27170.00 40.03	19963.29 33.09	0.00	0.00	355.5	300.0
13	HEB 300 1	185.00 149.10	25170.00 94.97	8563.00 28.65	0.00	0.00	300.0	300.0
14	2IS(B) HE B 200 + HE B 120 1	58.40 112.10	6018.00 23.10	3849.47 17.01	0.00	0.00	224.5	200.0
15	HEB 300 1	185.00 149.10	25170.00 94.97	8563.00 28.65	0.00	0.00	300.0	300.0
16	I 380 1	141.00 107.00	24010.00 50.99	975.00 47.80	0.00	0.00	149.0	380.0
17	HEB 200 1	59.28 78.08	5696.00 50.04	2003.00 15.35	0.00	0.00	200.0	200.0
18	HEB 200 1	59.28 78.08	5696.00 50.04	2003.00 15.35	0.00	0.00	200.0	200.0



■ 1.14 STABENDGELENKE

Gelenk Nr.	Bezugs- system	Axial/Quer-Gelenk bzw. Feder[kN/m]			Momentengelenk bzw. Feder[kNm/ra]			Kommentar
		u_x	u_y	u_z	φ_x	φ_y	φ_z	
1	Lokal x,y,z	☐	☐	☐	☐	☒	☒	
2	Lokal x,y,z	☐	☐	☐	☐	☐	☒	
3	Lokal x,y,z	☐	☐	☐	☐	☒	☒	



■ 1.17 STÄBE

Stab Nr.	Linie Nr.	Stabtyp	Drehung		Querschnitt		Gelenk Nr.		Exz. Nr.	Teilung Nr.	Länge L [m]	
			Typ	β [°]	Anfang	Ende	Anfang	Ende				
1	1	Balkenstab	Winkel	90.00	18	18	-	-	-	-	3.525	Z
2	2	Balkenstab	Winkel	90.00	18	18	-	-	-	-	3.525	Z
3	3	Balkenstab	Winkel	90.00	14	14	-	-	-	-	3.525	Z
4	4	Balkenstab	Winkel	90.00	14	14	-	-	-	-	3.525	Z
5	5	Balkenstab	Winkel	0.00	2	2	1	-	-	-	2.200	X
6	6	Balkenstab	Winkel	0.00	2	2	-	1	-	-	2.200	X
7	7	Balkenstab	Winkel	0.00	2	2	1	-	-	-	2.200	X
8	8	Balkenstab	Winkel	0.00	2	2	-	1	-	-	2.200	X
9	9	Balkenstab	Winkel	0.00	3	3	2	-	-	-	2.000	Y
10	10	Balkenstab	Winkel	0.00	3	3	2	2	-	-	4.000	Y
11	11	Balkenstab	Winkel	0.00	4	4	3	-	-	-	2.000	Y
12	12	Balkenstab	Winkel	0.00	4	4	-	3	-	-	2.000	Y
13	13	Zugstab	Winkel	0.00	5	5	-	-	-	-	2.973	XY
14	14	Zugstab	Winkel	0.00	5	5	-	-	-	-	2.973	XY
15	15	Zugstab	Winkel	0.00	5	5	-	-	-	-	2.973	XY
16	16	Zugstab	Winkel	0.00	5	5	-	-	-	-	2.973	XY
21	21	Balkenstab	Winkel	90.00	14	14	-	-	-	-	2.125	Z
22	22	Balkenstab	Winkel	90.00	14	14	-	-	-	-	2.125	Z
23	23	Balkenstab	Winkel	0.00	9	9	1	-	-	-	2.000	Y
26	26	Balkenstab	Winkel	0.00	7	7	1	-	-	-	2.903	X
27	27	Balkenstab	Winkel	0.00	7	7	1	-	-	-	2.903	X

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

1.17 STÄBE

Stab Nr.	Linie Nr.	Stabtyp	Drehung		Querschnitt		Gelenk Nr.		Exz. Nr.	Teilung Nr.	Länge L [m]	
			Typ	β [°]	Anfang	Ende	Anfang	Ende				
28	28	Balkenstab	Winkel	0.00	7	7	-	-	-	-	2.903	X
29	29	Balkenstab	Winkel	0.00	7	7	-	1	-	-	2.903	X
30	30	Balkenstab	Winkel	0.00	7	7	-	-	-	-	2.903	X
31	31	Balkenstab	Winkel	0.00	7	7	-	1	-	-	2.903	X
32	32	Balkenstab	Winkel	0.00	7	7	1	-	-	-	2.899	X
33	33	Balkenstab	Winkel	0.00	7	7	-	-	-	-	2.899	X
34	34	Balkenstab	Winkel	0.00	16	16	1	-	-	-	3.007	X
35	35	Balkenstab	Winkel	0.00	7	7	1	-	-	-	2.899	X
36	36	Balkenstab	Winkel	0.00	7	7	-	-	-	-	2.899	X
37	37	Balkenstab	Winkel	0.00	16	16	1	-	-	-	3.007	X
38	38	Balkenstab	Winkel	0.00	16	16	-	-	-	-	3.001	X
39	39	Balkenstab	Winkel	0.00	16	16	-	-	-	-	3.227	X
40	40	Balkenstab	Winkel	0.00	16	16	-	1	-	-	2.863	X
41	41	Balkenstab	Winkel	0.00	16	16	-	-	-	-	3.001	X
42	42	Balkenstab	Winkel	0.00	16	16	-	-	-	-	3.227	X
43	43	Balkenstab	Winkel	0.00	16	16	-	1	-	-	2.863	X
44	44	Balkenstab	Winkel	0.00	9	9	3	-	-	-	2.000	Y
45	45	Balkenstab	Winkel	0.00	9	9	-	-	-	-	2.000	Y
46	46	Balkenstab	Winkel	0.00	7	7	-	1	-	-	2.899	X
47	47	Balkenstab	Winkel	0.00	7	7	-	1	-	-	2.899	X
48	48	Balkenstab	Winkel	0.00	9	9	1	-	-	-	2.000	Y
49	49	Balkenstab	Winkel	0.00	9	9	3	-	-	-	2.000	Y
50	50	Balkenstab	Winkel	0.00	3	3	1	-	-	-	2.000	Y
51	51	Balkenstab	Winkel	0.00	9	9	-	1	-	-	2.000	Y
52	52	Balkenstab	Winkel	0.00	9	9	-	3	-	-	2.000	Y
53	53	Balkenstab	Winkel	0.00	9	9	-	-	-	-	2.000	Y
54	54	Balkenstab	Winkel	0.00	9	9	-	1	-	-	2.000	Y
55	55	Balkenstab	Winkel	0.00	9	9	-	3	-	-	2.000	Y
56	56	Balkenstab	Winkel	0.00	3	3	-	1	-	-	2.000	Y
57	57	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	3	-	-	-	2.000	Y
58	58	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	3	-	-	-	2.000	Y
59	59	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	3	-	-	-	2.000	Y
60	60	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	3	-	-	-	2.000	Y
61	61	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	3	-	-	-	2.000	Y
62	62	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	-	3	-	-	2.000	Y
63	63	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	-	3	-	-	2.000	Y
64	64	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	-	3	-	-	2.000	Y
65	65	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	-	3	-	-	2.000	Y
66	66	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	-	3	-	-	2.000	Y
67	67	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	3	-	-	-	1.452	X
68	68	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	3	-	-	-	1.452	X
69	69	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	3	-	-	-	1.452	X
70	70	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	3	-	-	-	1.449	X
71	71	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	3	-	-	-	1.449	X
72	72	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	3	-	-	-	1.449	X
73	73	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	3	-	-	-	1.503	X
74	74	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	3	-	-	-	1.500	X
75	75	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	3	-	-	-	1.613	X
76	76	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	3	-	-	-	1.431	X
77	77	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	-	3	-	-	1.452	X
78	78	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	-	3	-	-	1.452	X
79	79	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	-	3	-	-	1.452	X
80	80	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	-	3	-	-	1.449	X
81	81	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	-	3	-	-	1.449	X
82	82	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	-	3	-	-	1.449	X
83	83	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	-	3	-	-	1.503	X
84	84	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	-	3	-	-	1.500	X
85	85	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	-	3	-	-	1.613	X
86	86	Balkenstab	Winkel	0.00	10	10	-	3	-	-	1.431	X
87	87	Zugstab	Winkel	0.00	5	5	-	-	-	-	2.471	XY
88	88	Zugstab	Winkel	0.00	5	5	-	-	-	-	2.471	XY
89	89	Zugstab	Winkel	0.00	5	5	-	-	-	-	2.471	XY
90	90	Zugstab	Winkel	0.00	5	5	-	-	-	-	2.471	XY
91	91	Zugstab	Winkel	0.00	5	5	-	-	-	-	2.471	XY
92	92	Zugstab	Winkel	0.00	5	5	-	-	-	-	2.471	XY
93	93	Zugstab	Winkel	0.00	5	5	-	-	-	-	2.471	XY
94	94	Zugstab	Winkel	0.00	5	5	-	-	-	-	2.471	XY
95	95	Zugstab	Winkel	0.00	5	5	-	-	-	-	2.471	XY
96	96	Zugstab	Winkel	0.00	5	5	-	-	-	-	2.471	XY
97	97	Zugstab	Winkel	0.00	5	5	-	-	-	-	2.471	XY
98	98	Zugstab	Winkel	0.00	5	5	-	-	-	-	2.471	XY
103	103	Zugstab	Winkel	0.00	11	11	-	-	-	-	2.470	XY
104	104	Zugstab	Winkel	0.00	11	11	-	-	-	-	2.470	XY
105	105	Zugstab	Winkel	0.00	11	11	-	-	-	-	2.470	XY
106	106	Zugstab	Winkel	0.00	11	11	-	-	-	-	2.470	XY
107	107	Zugstab	Winkel	0.00	11	11	-	-	-	-	2.502	XY
108	108	Zugstab	Winkel	0.00	11	11	-	-	-	-	2.502	XY
109	109	Zugstab	Winkel	0.00	11	11	-	-	-	-	2.502	XY
110	110	Zugstab	Winkel	0.00	11	11	-	-	-	-	2.502	XY
111	111	Zugstab	Winkel	0.00	11	11	-	-	-	-	2.500	XY
112	112	Zugstab	Winkel	0.00	11	11	-	-	-	-	2.500	XY
113	113	Zugstab	Winkel	0.00	11	11	-	-	-	-	2.500	XY
114	114	Zugstab	Winkel	0.00	11	11	-	-	-	-	2.500	XY
115	115	Zugstab	Winkel	0.00	11	11	-	-	-	-	2.570	XY
116	116	Zugstab	Winkel	0.00	11	11	-	-	-	-	2.570	XY
117	117	Zugstab	Winkel	0.00	11	11	-	-	-	-	2.570	XY
118	118	Zugstab	Winkel	0.00	11	11	-	-	-	-	2.570	XY
119	119	Zugstab	Winkel	0.00	11	11	-	-	-	-	2.460	XY
120	120	Zugstab	Winkel	0.00	11	11	-	-	-	-	2.460	XY
121	121	Zugstab	Winkel	0.00	11	11	-	-	-	-	2.460	XY
122	122	Zugstab	Winkel	0.00	11	11	-	-	-	-	2.460	XY
123	17	Balkenstab	Winkel	0.00	12	12	-	-	-	-	2.135	Z
124	18	Balkenstab	Winkel	180.00	12	12	-	-	-	-	2.135	Z
125	19	Balkenstab	Winkel	0.00	12	12	-	-	-	-	2.135	Z

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

1.17 STÄBE

Stab Nr.	Linie Nr.	Stabtyp	Drehung		Querschnitt		Gelenk Nr.		Exz. Nr.	Teilung Nr.	Länge L [m]	
			Typ	β [°]	Anfang	Ende	Anfang	Ende				
126	20	Balkenstab	Winkel	180.00	12	12	-	-	-	-	2.135	Z
127	123	Balkenstab	Winkel	90.00	17	17	-	-	-	-	3.907	Z
128	124	Balkenstab	Winkel	90.00	17	17	-	-	-	-	3.907	Z
129	125	Balkenstab	Winkel	90.00	17	17	-	-	-	-	2.153	Z
130	126	Balkenstab	Winkel	90.00	17	17	-	-	-	-	2.153	Z
131	127	Balkenstab	Winkel	0.00	17	17	2	2	-	-	4.000	Y
132	128	Balkenstab	Winkel	0.00	12	12	-	-	-	-	4.090	Z
133	129	Balkenstab	Winkel	180.00	12	12	-	-	-	-	4.090	Z
134	130	Balkenstab	Winkel	0.00	12	12	-	-	-	-	3.515	Z
135	131	Balkenstab	Winkel	180.00	12	12	-	-	-	-	3.515	Z
136	132	Balkenstab	Winkel	0.00	15	15	2	2	-	-	8.697	X
137	133	Balkenstab	Winkel	0.00	15	15	2	2	-	-	8.697	X
138	134	Balkenstab	Winkel	0.00	17	17	2	2	-	-	4.000	Y
139	135	Balkenstab	Winkel	0.00	17	17	2	2	-	-	4.000	Y
140	99	Zugstab	Winkel	0.00	11	11	-	-	-	-	2.470	XY
141	100	Zugstab	Winkel	0.00	11	11	-	-	-	-	2.470	XY
142	101	Zugstab	Winkel	0.00	11	11	-	-	-	-	2.470	XY
143	102	Zugstab	Winkel	0.00	11	11	-	-	-	-	2.470	XY
144	136	Zugstab	Winkel	0.00	11	11	-	-	-	-	2.470	XY
145	137	Zugstab	Winkel	0.00	11	11	-	-	-	-	2.470	XY
146	138	Zugstab	Winkel	0.00	11	11	-	-	-	-	2.470	XY
147	139	Zugstab	Winkel	0.00	11	11	-	-	-	-	2.470	XY
148	140	Balkenstab	Winkel	0.00	3	3	-	2	-	-	2.000	Y

1.21 STABSÄTZE

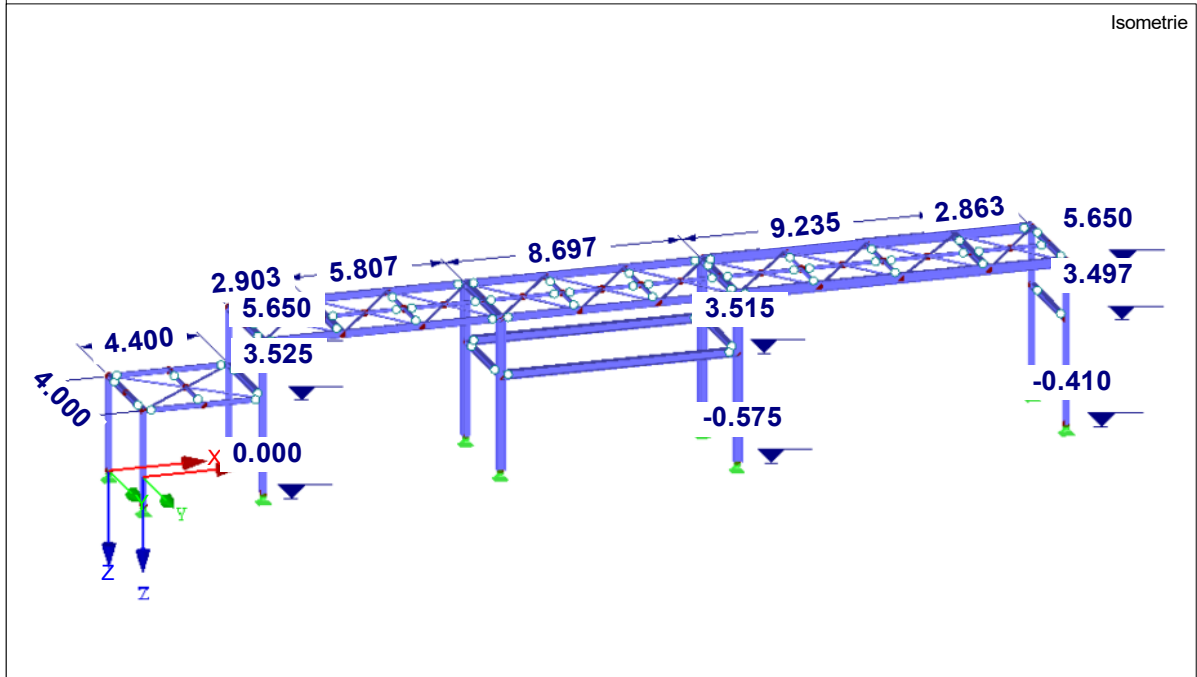
Satz Nr.	Stabsatz Bezeichnung	Typ	Stab Nr.	Länge [m]	Kommentar
1		Stabzug	124,135	5.650	
2		Stabzug	123,134	5.650	
3		Stabzug	126,133	6.225	
4		Stabzug	125,132	6.225	
5		Stabzug	3,21	5.650	
6		Stabzug	4,22	5.650	
7		Stabzug	7,8	4.400	
8		Stabzug	5,6	4.400	
9		Stabzug	11,12	4.000	
10		Stabzug	9,148	4.000	
11		Stabzug	26,28,29	8.710	
12		Stabzug	27,30,31	8.710	
13		Stabzug	23,51	4.000	
14		Stabzug	44,52	4.000	
15		Stabzug	57,62	4.000	
16		Stabzug	45,53	4.000	
17		Stabzug	32,33,47	8.697	
18		Stabzug	35,36,46	8.697	
19		Stabzug	71,81	2.899	
20		Stabzug	70,80	2.899	
21		Stabzug	72,82	2.899	
22		Stabzug	128,130	6.060	
23		Stabzug	127,129	6.060	
24		Stabzug	34,38-40	12.098	
25		Stabzug	37,41-43	12.098	
26		Stabzug	50,56	4.000	
27		Stabzug	76,86	2.863	
28		Stabzug	49,55	4.000	
29		Stabzug	75,85	3.227	
30		Stabzug	74,84	3.001	
31		Stabzug	61,66	4.000	
32		Stabzug	73,83	3.007	
33		Stabzug	48,54	4.000	

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

■ MODELL



■ 2.1 LASTFÄLLE

Lastfall	LF-Bezeichnung	EN 1990 DIN Einwirkungskategorie	Eigengewicht - Faktor in Richtung			
			Aktiv	X	Y	Z
LF1	Eigengewicht	Ständig	☒	0.000	0.000	1.000
LF2	Wind in -Y	Wind	☐			
LF3	Wind in +X	Wind	☐			

■ 2.1.1 LASTFÄLLE - BERECHNUNGSPARAMETER

Lastfall	LF-Bezeichnung	Berechnungsparameter	
LF1	Eigengewicht	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, EI _y , EI _z , EA, GA _y , GA _z)
LF2	Wind in -Y	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, EI _y , EI _z , EA, GA _y , GA _z)
LF3	Wind in +X	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, EI _y , EI _z , EA, GA _y , GA _z)

■ 2.5 LASTKOMBINATIONEN

Lastkombin.	BS	Lastkombination Bezeichnung	Nr.	Faktor	Lastfall
LK1		LK1 (Wind x - max)	1	1.35	LF1 Eigengewicht
			2	1.50	LF3 Wind in +X
LK2		LK2 (Wind x - min)	1	1.00	LF1 Eigengewicht
			2	1.50	LF3 Wind in +X
LK3		LK3 (Wind y - max)	1	1.35	LF1 Eigengewicht
			2	1.50	LF2 Wind in -Y
LK4		LK4 (Wind y - min)	1	1.00	LF1 Eigengewicht
			2	1.50	LF2 Wind in -Y

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

2.5.2 LASTKOMBINATIONEN - BERECHNUNGSPARAMETER

Last-kombin.	Bezeichnung	Berechnungsparameter
LK1	LK1 (Wind x - max)	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_y , 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	LK2 (Wind x - min)	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_y , 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)
LK3	LK3 (Wind y - max)	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_y , 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)
LK4	LK4 (Wind y - min)	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_y , 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)

2.7 ERGEBNISKOMBINATIONEN

Ergebn.-kombin.	Bezeichnung	Belastung
EK1	Bemessung (max)	LK1 oder LK3
EK2	Min Auflagerkräfte	LK2 oder LK4

3.1 KNOTENLASTEN - KOMPONENTENWEISE - KOORDINATENSYSTEM

LF1: Eigengewicht

Nr.	An Knoten Nr.	Koordinatensystem	Kraft [kN]			Moment [kNm]		
			P_x / P_U	P_y / P_V	P_z / P_W	M_x / M_U	M_y / M_V	M_z / M_W
1	43	0 Globales XYZ	0.000	0.000	14.900	0.000	0.000	0.000
2	44	0 Globales XYZ	0.000	0.000	24.900	0.000	0.000	0.000
3	45	0 Globales XYZ	0.000	0.000	30.800	0.000	0.000	0.000
4	46	0 Globales XYZ	0.000	0.000	34.700	0.000	0.000	0.000
5	42	0 Globales XYZ	0.000	0.000	16.200	0.000	0.000	0.000
6	24,26	0 Globales XYZ	0.000	0.000	2.000	0.000	0.000	0.000
8	18,19	0 Globales XYZ	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000

3.2 STABLASTEN

LF1: Eigengewicht

Nr.	Beziehen auf	An Stäben Nr.	Last-Art	Last-verteilung	Last-Richtung	Bezugs-Länge	Lastparameter		
							Symbol	Wert	Einheit
2	Stäbe	9	Kraft	Punktuell	ZL	Wahre Länge	P	20.600	kN
							A	100.000	%

LF1
Eigengewicht

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

3.2/2 STABLASTEN - LASTAUSMITTE - KONZENTRIERTE KRAFT

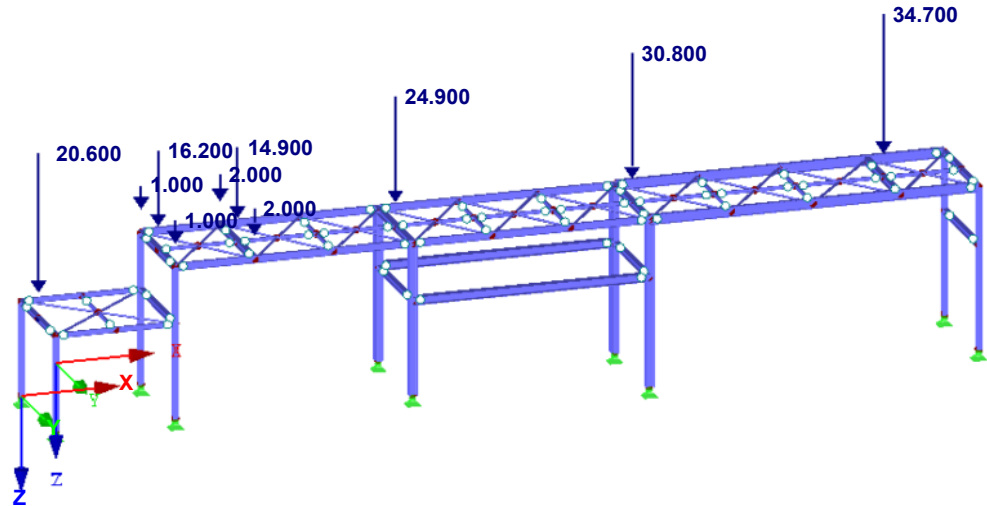
LF1: Eigengewicht

Nr.	Beziehen auf	An Stäben Nr.	Absoluter Versatz		Relativer Versatz	
			e_y [mm]	e_z [mm]	y-Achse	z-Achse
2	Stäbe	9	0.0	0.0	Mitte	Mitte

LF1: EIGENGEWICHT

LF1 : Eigengewicht
Belastung [kN]

Isometrie

3.1 KNOTENLASTEN - KOMPONENTENWEISE
- KOORDINATENSYSTEM

LF2: Wind in -Y

Nr.	An Knoten Nr.	Koordinaten- system	Kraft [kN]			Moment [kNm]		
			P_x / P_U	P_y / P_V	P_z / P_W	M_x / M_U	M_y / M_V	M_z / M_W
1	46	0 Globales XYZ	0.000	-4.050	0.000	-4.590	0.000	0.000
2	45	0 Globales XYZ	0.000	-3.590	0.000	-4.310	0.000	0.000
3	44	0 Globales XYZ	0.000	-2.900	0.000	-3.480	0.000	0.000
4	43	0 Globales XYZ	0.000	-1.740	0.000	-2.090	0.000	0.000
5	42	0 Globales XYZ	0.000	-1.890	0.000	-2.160	0.000	0.000
6	75	0 Globales XYZ	0.000	-2.410	0.000	-2.890	0.000	0.000

LF2
Wind in -Y

3.2 STABLASTEN

LF2: Wind in -Y

Nr.	Beziehen auf	An Stäben Nr.	Last-Art	Last-verteilung	Last-Richtung	Bezugs-Länge	Lastparameter		
							Symbol	Wert	Einheit
1	Stäbe	127-130	Kraft	Konstant	YL	Wahre Länge	p	-0.163	kN/m
2	Stäbe	47	Kraft	Konstant	YL	Wahre Länge	p	-0.270	kN/m
4	Stäbe	34,37-43	Kraft	Konstant	YL	Wahre Länge	p	-0.365	kN/m
5	Stäbe	1-4,21,22	Kraft	Konstant	YL	Wahre Länge	p	-0.163	kN/m
6	Stäbe	5-7	Kraft	Konstant	YL	Wahre Länge	p	-0.192	kN/m
7	Stäbe	8	Kraft	Konstant	YL	Wahre Länge	p	-0.192	kN/m
8	Stäbe	123,124,134,135	Kraft	Konstant	YL	Wahre Länge	p	-0.245	kN/m
9	Stäbe	26-31	Kraft	Konstant	YL	Wahre Länge	p	-0.270	kN/m
10	Stäbe	125,126,132,133	Kraft	Konstant	YL	Wahre Länge	p	-0.245	kN/m
11	Stäbe	136,137	Kraft	Konstant	YL	Wahre Länge	p	-0.245	kN/m
12	Stäbe	32,33,35,36,46	Kraft	Konstant	YL	Wahre Länge	p	-0.270	kN/m
13	Stäbe	9	Kraft	Punktuell	YL	Wahre Länge	P	-1.700	kN
							A	100.000	%

3.2/1 STABLASTEN - LASTAUSMITTE

LF2: Wind in -Y

Nr.	Beziehen auf	An Stäben Nr.	Absoluter Versatz		Absoluter Versatz		Relativer Versatz		Relativer Versatz	
			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	127-130	0.0	0.0	0.0	0.0	Mitte	Mitte	Mitte	Mitte
2	Stäbe	47	0.0	0.0	0.0	0.0	Mitte	Mitte	Mitte	Mitte
4	Stäbe	34,37-43	0.0	0.0	0.0	0.0	Mitte	Mitte	Mitte	Mitte
5	Stäbe	1-4,21,22	0.0	0.0	0.0	0.0	Mitte	Mitte	Mitte	Mitte
6	Stäbe	5-7	0.0	0.0	0.0	0.0	Mitte	Mitte	Mitte	Mitte

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

■ 3.2/1 STABLASTEN - LASTAUSMITTE

LF2: Wind in -Y

Beziehen auf		An Stäben Nr.	Absoluter Versatz		Absoluter Versatz		Relativer Versatz		Relativer Versatz	
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
7	Stäbe	8	0.0	0.0	0.0	0.0	Mitte	Mitte	Mitte	Mitte
8	Stäbe	123,124, 134,135	0.0	0.0	0.0	0.0	Mitte	Mitte	Mitte	Mitte
9	Stäbe	26-31	0.0	0.0	0.0	0.0	Mitte	Mitte	Mitte	Mitte
10	Stäbe	125,126, 132,133	0.0	0.0	0.0	0.0	Mitte	Mitte	Mitte	Mitte
11	Stäbe	136,137	0.0	0.0	0.0	0.0	Mitte	Mitte	Mitte	Mitte
12	Stäbe	32,33,35, 36,46	0.0	0.0	0.0	0.0	Mitte	Mitte	Mitte	Mitte

■ 3.2/2 STABLASTEN - LASTAUSMITTE - KONZENTRIERTE KRAFT

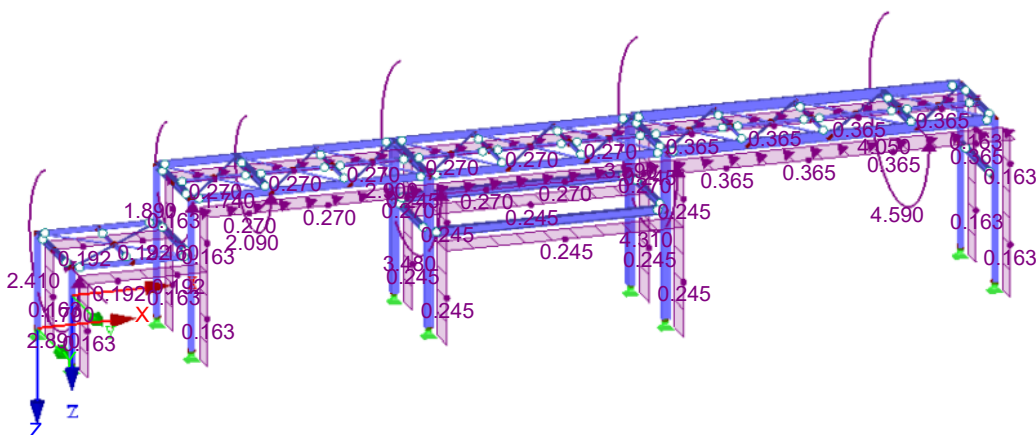
LF2: Wind in -Y

Nr.	Beziehen auf	An Stäben Nr.	Absoluter Versatz		Relativer Versatz		
			e_y [mm]	e_z [mm]	y-Achse	z-Achse	
13	Stäbe	9	0,0	0,0	Mitte	Mitte	

- LF2: WIND IN -Y

LF2 : Wind in -Y
Belastung [kN/m], [kN], [kNm]

Isometrie



LF3
Wind in +X

■ 3.2 STABLASTEN

LF3: Wind in +X

Nr.	Beziehen auf	An Stäben Nr.	Last-Art	Last-verteilung	Last-Richtung	Bezugs-Länge	Symbol	Lastparameter Wert	Einheit
1	Stäbe	1-4,21,22,127-131,138,139	Kraft	Konstant	XL	Wahre Länge	p	0.163	kN/m
2	Stäbe	23,45,48,51,53,54	Kraft	Konstant	XL	Wahre Länge	p	0.188	kN/m
3	Stäbe	9,10,50,56,148	Kraft	Konstant	XL	Wahre Länge	p	0.155	kN/m
4	Stäbe	123-126,132-135	Kraft	Konstant	XL	Wahre Länge	p	0.290	kN/m

■ 3.2/1 STABLASTEN - LASTAUSMITTE

LF3: Wind in +X

0.2) STÄBEN ERSTKOMMTE										Erst. Wind in 1.7	
Nr.	Beziehen auf	An Stäben Nr.	Absoluter Versatz		Absoluter Versatz		Relativer Versatz		Relativer Versatz		
			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	1-4,21,22,127-131,138,139	0.0	0.0	0.0	0.0	Mitte	Mitte	Mitte	Mitte	
2	Stäbe	23,45,48,51,53,54	0.0	0.0	0.0	0.0	Mitte	Mitte	Mitte	Mitte	
3	Stäbe	9,10,50,56,148	0.0	0.0	0.0	0.0	Mitte	Mitte	Mitte	Mitte	
4	Stäbe	123-126,132-135	0.0	0.0	0.0	0.0	Mitte	Mitte	Mitte	Mitte	

Projekt: 10545 - Anlage 1

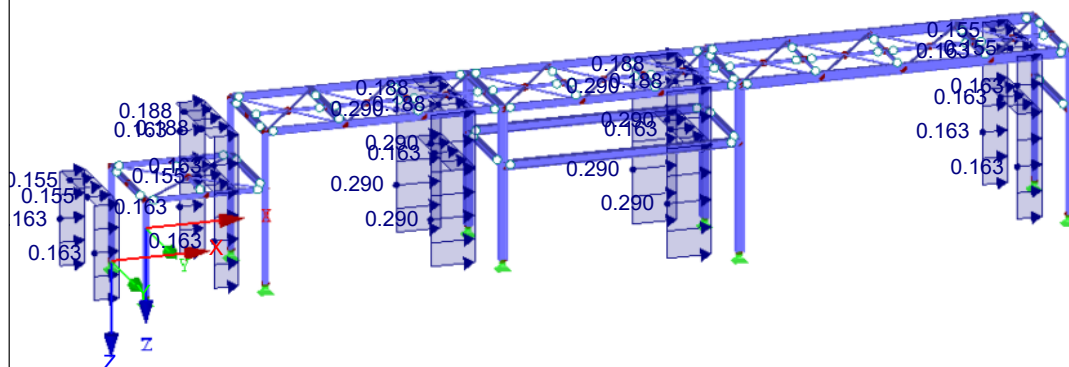
Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

■ LF3: WIND IN +X

LF3 : Wind in +X
Belastung [kN/m]

Isometrie



Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

■ 4.0 ERGEBNISSE - ZUSAMMENFASSUNG

	Bezeichnung	Wert	Einheit	Kommentar
Lastfall LF1 - Eigengewicht				
	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	
	Summe Belastung in Richtung Z	313.00	kN	
	Summe Lagerkräfte in Z	313.00	kN	Abweichung 0.00%
	Resultierende der Reaktionen um X	0.000	kNm	Im Schwerpunkt des Modells (X:17.629, Y:2.000, Z:-4.026 m)
	Resultierende der Reaktionen um Y	317.493	kNm	Im Schwerpunkt des Modells
	Resultierende der Reaktionen um Z	0.000	kNm	Im Schwerpunkt des Modells
	Max. Verschiebung in X	0.1	mm	Stab Nr. 132, x: 1.636 m
	Max. Verschiebung in Y	0.5	mm	Stab Nr. 1, x: 1.763 m
	Max. Verschiebung in Z	16.6	mm	Stab Nr. 61, x: 2.000 m
	Max. Verschiebung vektoriell	16.6	mm	Stab Nr. 61, x: 2.000 m
	Max. Verdrehung um X	-2.3	mrad	Stab Nr. 49, x: 0.000 m
	Max. Verdrehung um Y	5.3	mrad	Stab Nr. 86, x: 1.432 m
	Max. Verdrehung um Z	0.0	mrad	Stab Nr. 32, x: 0.000 m
	Maximale Stabverzerrung	0.000	‰	Stab Nr. 0, x: 0.000 m
	Berechnungstheorie	I. Ordnung		Theorie I. Ordnung (linear)
	Steifigkeitsreduzierung			Querschnitte, Stäbe, Flächen
	Anzahl der Laststufen	1		
	Anzahl der Iterationen	9		
	Maximaler Wert des Elementes der Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale	4.03E+12		
	Minimaler Wert des Elementes der Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale	3.489E+03		
	Determinante der Steifigkeitsmatrix	7.477E+6901		
	Unendlich-Norm	8.059E+12		
Lastfall LF2 - Wind in -Y				
	Summe Belastung in Richtung X	0.00	kN	
	Summe Lagerkräfte in X	0.00	kN	
	Summe Belastung in Richtung Y	-53.25	kN	
	Summe Lagerkräfte in Y	-53.25	kN	Abweichung 0.00%
	Summe Belastung in Richtung Z	0.00	kN	
	Summe Lagerkräfte in Z	0.00	kN	
	Resultierende der Reaktionen um X	-51.620	kNm	Im Schwerpunkt des Modells (X:17.629, Y:2.000, Z:-4.026 m)
	Resultierende der Reaktionen um Y	0.000	kNm	Im Schwerpunkt des Modells
	Resultierende der Reaktionen um Z	50.461	kNm	Im Schwerpunkt des Modells
	Max. Verschiebung in X	-0.6	mm	Stab Nr. 36, x: 2.899 m
	Max. Verschiebung in Y	-19.1	mm	Stab Nr. 40, x: 2.863 m
	Max. Verschiebung in Z	0.7	mm	Stab Nr. 139, x: 0.800 m
	Max. Verschiebung vektoriell	19.1	mm	Stab Nr. 40, x: 2.863 m
	Max. Verdrehung um X	-4.6	mrad	Stab Nr. 127, x: 0.000 m
	Max. Verdrehung um Y	-0.2	mrad	Stab Nr. 40, x: 2.863 m
	Max. Verdrehung um Z	-0.6	mrad	Stab Nr. 32, x: 0.000 m
	Maximale Stabverzerrung	0.000	‰	Stab Nr. 0, x: 0.000 m
	Berechnungstheorie	I. Ordnung		Theorie I. Ordnung (linear)
	Steifigkeitsreduzierung			Querschnitte, Stäbe, Flächen
	Anzahl der Laststufen	1		
	Anzahl der Iterationen	10		
	Maximaler Wert des Elementes der Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale	4.03E+12		
	Minimaler Wert des Elementes der Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale	3.489E+03		
	Determinante der Steifigkeitsmatrix	8.593E+6929		
	Unendlich-Norm	8.059E+12		
Lastfall LF3 - Wind in +X				
	Summe Belastung in Richtung X	17.93	kN	
	Summe Lagerkräfte in X	17.93	kN	Abweichung 0.00%
	Summe Belastung in Richtung Y	0.00	kN	
	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	0.000	kNm	Im Schwerpunkt des Modells (X:17.629, Y:2.000, Z:-4.026 m)
	Resultierende der Reaktionen um Y	13.856	kNm	Im Schwerpunkt des Modells
	Resultierende der Reaktionen um Z	0.000	kNm	Im Schwerpunkt des Modells
	Max. Verschiebung in X	3.8	mm	Stab Nr. 23, x: 1.000 m
	Max. Verschiebung in Y	-0.0	mm	Stab Nr. 33, x: 2.485 m
	Max. Verschiebung in Z	0.4	mm	Stab Nr. 136, x: 1.739 m
	Max. Verschiebung vektoriell	3.8	mm	Stab Nr. 23, x: 1.000 m
	Max. Verdrehung um X	-0.0	mrad	Stab Nr. 34, x: 0.000 m
	Max. Verdrehung um Y	-1.1	mrad	Stab Nr. 127, x: 0.000 m
	Max. Verdrehung um Z	0.1	mrad	Stab Nr. 9, x: 0.000 m
	Maximale Stabverzerrung	0.000	‰	Stab Nr. 0, x: 0.000 m
	Berechnungstheorie	I. Ordnung		Theorie I. Ordnung (linear)
	Steifigkeitsreduzierung			Querschnitte, Stäbe, Flächen
	Anzahl der Laststufen	1		
	Anzahl der Iterationen	8		
	Maximaler Wert des Elementes der Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale	4.03E+12		
	Minimaler Wert des Elementes der Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale	3.489E+03		
	Determinante der Steifigkeitsmatrix	9.226E+6905		
	Unendlich-Norm	8.059E+12		
Lastkombination LK1 - LK1 (Wind x - max)				
	Summe Belastung in Richtung X	26.89	kN	
	Summe Lagerkräfte in X	26.89	kN	Abweichung 0.00%
	Summe Belastung in Richtung Y	0.00	kN	
	Summe Lagerkräfte in Y	0.00	kN	
	Summe Belastung in Richtung Z	422.55	kN	
	Summe Lagerkräfte in Z	422.55	kN	Abweichung 0.00%
	Resultierende der Reaktionen um X	0.0	kNm	Im Schwerpunkt des Modells (X:17.6, Y:2.0, Z:-4.0 m)

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

■ 4.0 ERGEBNISSE - ZUSAMMENFASSUNG

Bezeichnung	Wert	Einheit	Kommentar
Resultierende der Reaktionen um Y	447.3	kNm	Im Schwerpunkt des Modells
Resultierende der Reaktionen um Z	0.0	kNm	Im Schwerpunkt des Modells
Max. Verschiebung in X	5.9	mm	Stab Nr. 23, x: 1.000 m
Max. Verschiebung in Y	0.7	mm	Stab Nr. 1, x: 1.763 m
Max. Verschiebung in Z	22.4	mm	Stab Nr. 75, x: 0.000 m
Max. Verschiebung vektoriell	23.1	mm	Stab Nr. 75, x: 0.000 m
Max. Verdrehung um X	-3.1	mrاد	Stab Nr. 49, x: 0.000 m
Max. Verdrehung um Y	7.2	mrاد	Stab Nr. 86, x: 1.432 m
Max. Verdrehung um Z	0.2	mrاد	Stab Nr. 9, x: 0.000 m
Maximale Stabverzerrung	0.000	‰	Stab Nr. 0, x: 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	23		
Maximaler Wert des Elementes der Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale	4.03E+12		
Minimaler Wert des Elementes der Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale	3.489E+03		
Determinante der Steifigkeitsmatrix	3.414E+6902		
Unendlich-Norm	8.059E+12		
Lastkombination LK2 - LK2 (Wind x - min)			
Summe Belastung in Richtung X	26.89	kN	
Summe Lagerkräfte in X	26.89	kN	Abweichung 0.00%
Summe Belastung in Richtung Y	0.00	kN	
Summe Lagerkräfte in Y	0.00	kN	
Summe Belastung in Richtung Z	313.00	kN	
Summe Lagerkräfte in Z	313.00	kN	Abweichung 0.00%
Resultierende der Reaktionen um X	0.0	kNm	Im Schwerpunkt des Modells (X:17.6, Y:2.0, Z:-4.0 m)
Resultierende der Reaktionen um Y	336.7	kNm	Im Schwerpunkt des Modells
Resultierende der Reaktionen um Z	0.0	kNm	Im Schwerpunkt des Modells
Max. Verschiebung in X	5.9	mm	Stab Nr. 23, x: 1.000 m
Max. Verschiebung in Y	0.5	mm	Stab Nr. 1, x: 1.763 m
Max. Verschiebung in Z	16.6	mm	Stab Nr. 61, x: 2.000 m
Max. Verschiebung vektoriell	17.6	mm	Stab Nr. 61, x: 2.000 m
Max. Verdrehung um X	-2.3	mrاد	Stab Nr. 49, x: 0.000 m
Max. Verdrehung um Y	5.3	mrاد	Stab Nr. 86, x: 1.432 m
Max. Verdrehung um Z	0.2	mrاد	Stab Nr. 9, x: 0.000 m
Maximale Stabverzerrung	0.000	‰	Stab Nr. 0, x: 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	4.03E+12		
Minimaler Wert des Elementes der Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale	3.489E+03		
Determinante der Steifigkeitsmatrix	3.764E+6902		
Unendlich-Norm	8.059E+12		
Lastkombination LK3 - LK3 (Wind y - max)			
Summe Belastung in Richtung X	0.00	kN	
Summe Lagerkräfte in X	0.00	kN	
Summe Belastung in Richtung Y	-79.87	kN	
Summe Lagerkräfte in Y	-79.87	kN	Abweichung 0.00%
Summe Belastung in Richtung Z	422.55	kN	
Summe Lagerkräfte in Z	422.55	kN	Abweichung -0.00%
Resultierende der Reaktionen um X	-84.5	kNm	Im Schwerpunkt des Modells (X:17.6, Y:2.0, Z:-4.0 m)
Resultierende der Reaktionen um Y	428.7	kNm	Im Schwerpunkt des Modells
Resultierende der Reaktionen um Z	75.7	kNm	Im Schwerpunkt des Modells
Max. Verschiebung in X	1.1	mm	Stab Nr. 32, x: 2.899 m
Max. Verschiebung in Y	-29.3	mm	Stab Nr. 40, x: 2.863 m
Max. Verschiebung in Z	22.4	mm	Stab Nr. 66, x: 0.250 m
Max. Verschiebung vektoriell	35.1	mm	Stab Nr. 75, x: 1.412 m
Max. Verdrehung um X	-7.2	mrاد	Stab Nr. 127, x: 0.000 m
Max. Verdrehung um Y	7.2	mrاد	Stab Nr. 86, x: 1.432 m
Max. Verdrehung um Z	-0.9	mrاد	Stab Nr. 32, x: 0.000 m
Maximale Stabverzerrung	0.000	‰	Stab Nr. 0, x: 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	27		
Maximaler Wert des Elementes der Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale	4.03E+12		
Minimaler Wert des Elementes der Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale	3.489E+03		
Determinante der Steifigkeitsmatrix	4.813E+6930		
Unendlich-Norm	8.059E+12		

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

■ 4.0 ERGEBNISSE - ZUSAMMENFASSUNG

	Bezeichnung	Wert	Einheit	Kommentar
Lastkombination LK4 - LK4 (Wind y - min)				
	Summe Belastung in Richtung X	0.00	kN	
	Summe Lagerkräfte in X	0.00	kN	
	Summe Belastung in Richtung Y	-79.87	kN	
	Summe Lagerkräfte in Y	-79.87	kN	Abweichung 0.00%
	Summe Belastung in Richtung Z	313.00	kN	
	Summe Lagerkräfte in Z	313.00	kN	Abweichung 0.00%
	Resultierende der Reaktionen um X	-82.7	kNm	Im Schwerpunkt des Modells (X:17.6, Y:2.0, Z:-4.0 m)
	Resultierende der Reaktionen um Y	317.6	kNm	Im Schwerpunkt des Modells
	Resultierende der Reaktionen um Z	75.7	kNm	Im Schwerpunkt des Modells
	Max. Verschiebung in X	1.0	mm	Stab Nr. 32, x: 2.899 m
	Max. Verschiebung in Y	-29.1	mm	Stab Nr. 40, x: 2.863 m
	Max. Verschiebung in Z	16.7	mm	Stab Nr. 66, x: 0.500 m
	Max. Verschiebung vektoriell	31.8	mm	Stab Nr. 85, x: 0.605 m
	Max. Verdrehung um X	-7.1	mrاد	Stab Nr. 127, x: 0.000 m
	Max. Verdrehung um Y	5.3	mrاد	Stab Nr. 86, x: 1.432 m
	Max. Verdrehung um Z	-0.9	mrاد	Stab Nr. 32, x: 0.000 m
	Maximale Stabverzerrung	0.000	‰	Stab Nr. 0, x: 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	27		
	Maximaler Wert des Elementes der Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale	4.03E+12		
	Minimaler Wert des Elementes der Steifigkeitsmatrix auf der Diagonale	3.489E+03		
	Determinante der Steifigkeitsmatrix	5.754E+6929		
	Unendlich-Norm	8.059E+12		
Gesamt				
	Max. Verschiebung in X	5.9	mm	LK1, Stab Nr. 23, x: 1.000 m
	Max. Verschiebung in Y	-29.3	mm	LK3, Stab Nr. 40, x: 2.863 m
	Max. Verschiebung in Z	22.4	mm	LK3, Stab Nr. 66, x: 0.250 m
	Max. Verschiebung vektoriell	35.1	mm	LK3, Stab Nr. 75, x: 1.412 m
	Max. Verdrehung um X	-7.2	mrاد	LK3, Stab Nr. 127, x: 0.000 m
	Max. Verdrehung um Y	7.2	mrاد	LK1, Stab Nr. 86, x: 1.432 m
	Max. Verdrehung um Z	-0.9	mrاد	LK3, Stab Nr. 32, x: 0.000 m
	Sonstige Einstellungen:			
	Anzahl 1D-Finite-Elemente	210		
	Anzahl 2D-Finite-Elemente	0		
	Anzahl 3D-Finite-Elemente	0		
	Anzahl FE-Netzknoten	139		
	Anzahl der Gleichungen	834		
	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 Maximalwerte	10		
	Unterteilungen des FE-Netzes für grafische Ergebnisse	3		
	Prozentuelle Anzahl der Iterationen der Methode nach Picard kombiniert mit der Methode nach Newton-Raphson	5	%	
	Ausfallende Stäbe berücksichtigen	☒		
	Optionen:			
	Schubsteifigkeit (A _y , A _z) der Stäbe aktivieren	☒		
	Stäbe bei Theorie III. Ordnung bzw. Durchschlagproblem teilen	☒		
	Die eingestellten Steifigkeitsänderungen aktivieren	☒		
	Rotationsfreiheitsgrade ignorieren	☐		
	Kontrolle der kritischen Kräfte der Stäbe	☒		
	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:			
	Ausfallende Stäbe infolge des Stabtyps	☒		
	Reaktivierung der ausgefallenen Stäbe:			
	Verformung der ausgefallenen Stäbe überprüfen und ggf. diese reaktivieren	☒		
	Maximale Anzahl der Reaktivierungen	3		
	Zusätzliche Einstellungen:			

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

4.1 KNOTEN - LAGERKRÄFTE

Knoten Nr.	LF/LK	Lagerkräfte [kN]			Lagermomente [kNm]			
		P _x	P _y	P _z	M _x	M _y	M _z	
3	LF1	0.00	-2.22	14.26	0.00	0.00	0.00	Eigengewicht
	LF2	0.00	-2.97	5.45	0.00	0.00	0.00	Wind in -Y
	LF3	0.29	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	Wind in +X
	LK1	0.41	-2.99	19.24	0.00	0.00	0.00	LK1 (Wind x - max)
	LK2	0.41	-2.22	14.26	0.00	0.00	0.00	LK2 (Wind x - min)
	LK3	0.00	-7.42	27.50	0.00	0.00	0.00	LK3 (Wind y - max)
	LK4	0.00	-6.65	22.49	0.00	0.00	0.00	LK4 (Wind y - min)
4	LF1	0.00	2.22	14.26	0.00	0.00	0.00	Eigengewicht
	LF2	0.00	-2.97	-5.45	0.00	0.00	0.00	Wind in -Y
	LF3	0.29	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	Wind in +X
	LK1	0.41	2.99	19.24	0.00	0.00	0.00	LK1 (Wind x - max)
	LK2	0.41	2.22	14.26	0.00	0.00	0.00	LK2 (Wind x - min)
	LK3	0.00	-1.49	10.99	0.00	0.00	0.00	LK3 (Wind y - max)
	LK4	0.00	-2.26	6.02	0.00	0.00	0.00	LK4 (Wind y - min)
11	LF1	0.00	-0.05	27.24	0.00	0.00	0.00	Eigengewicht
	LF2	0.07	-2.79	6.94	0.00	0.00	0.00	Wind in -Y
	LF3	0.80	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	Wind in +X
	LK1	1.18	-0.07	36.78	0.00	0.00	0.00	LK1 (Wind x - max)
	LK2	1.18	-0.05	27.24	0.00	0.00	0.00	LK2 (Wind x - min)
	LK3	0.11	-4.19	47.31	0.00	0.00	0.00	LK3 (Wind y - max)
	LK4	0.11	-4.18	37.74	0.00	0.00	0.00	LK4 (Wind y - min)
12	LF1	0.00	0.05	27.24	0.00	0.00	0.00	Eigengewicht
	LF2	-0.07	-2.79	-6.94	0.00	0.00	0.00	Wind in -Y
	LF3	0.80	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	Wind in +X
	LK1	1.18	0.07	36.78	0.00	0.00	0.00	LK1 (Wind x - max)
	LK2	1.18	0.05	27.24	0.00	0.00	0.00	LK2 (Wind x - min)
	LK3	-0.11	-4.11	26.24	0.00	0.00	0.00	LK3 (Wind y - max)
	LK4	-0.10	-4.14	16.74	0.00	0.00	0.00	LK4 (Wind y - min)
63	LF1	-0.68	-0.33	40.01	0.00	0.00	0.00	Eigengewicht
	LF2	0.58	-9.71	-26.07	0.00	0.00	-0.01	Wind in -Y
	LF3	4.36	0.00	-3.57	0.00	0.00	0.00	Wind in +X
	LK1	5.70	-0.45	48.54	0.00	0.00	0.00	LK1 (Wind x - max)
	LK2	5.92	-0.33	34.56	0.00	0.00	0.00	LK2 (Wind x - min)
	LK3	-0.03	-15.26	14.28	0.00	0.00	-0.01	LK3 (Wind y - max)
	LK4	0.20	-15.13	0.45	0.00	0.00	-0.01	LK4 (Wind y - min)
64	LF1	-0.68	0.33	40.01	0.00	0.00	0.00	Eigengewicht
	LF2	-0.60	-9.75	26.06	0.00	0.00	-0.01	Wind in -Y
	LF3	4.36	0.00	-3.57	0.00	0.00	0.00	Wind in +X
	LK1	5.70	0.45	48.54	0.00	0.00	0.00	LK1 (Wind x - max)
	LK2	5.92	0.33	34.56	0.00	0.00	0.00	LK2 (Wind x - min)
	LK3	-1.85	-14.10	93.77	0.00	0.00	-0.01	LK3 (Wind y - max)
	LK4	-1.60	-14.19	79.59	0.00	0.00	-0.01	LK4 (Wind y - min)
65	LF1	0.68	0.07	48.47	0.00	0.00	0.00	Eigengewicht
	LF2	0.34	-6.18	-16.47	0.00	0.00	0.00	Wind in -Y
	LF3	2.90	0.00	3.57	0.00	0.00	0.00	Wind in +X
	LK1	5.28	0.09	70.91	0.00	0.00	0.00	LK1 (Wind x - max)
	LK2	5.04	0.07	53.92	0.00	0.00	0.00	LK2 (Wind x - min)
	LK3	1.43	-9.24	40.24	0.00	0.00	0.00	LK3 (Wind y - max)
	LK4	1.19	-9.28	23.40	0.00	0.00	0.00	LK4 (Wind y - min)
66	LF1	0.68	-0.07	48.47	0.00	0.00	0.00	Eigengewicht
	LF2	-0.31	-6.19	16.48	0.00	0.00	0.00	Wind in -Y
	LF3	2.90	0.00	3.57	0.00	0.00	0.00	Wind in +X
	LK1	5.28	-0.09	70.91	0.00	0.00	0.00	LK1 (Wind x - max)
	LK2	5.04	-0.07	53.92	0.00	0.00	0.00	LK2 (Wind x - min)
	LK3	0.44	-9.24	90.62	0.00	0.00	0.00	LK3 (Wind y - max)
	LK4	0.20	-9.22	73.52	0.00	0.00	0.00	LK4 (Wind y - min)
67	LF1	0.00	0.06	26.52	0.00	0.00	0.00	Eigengewicht
	LF2	0.00	-4.94	-14.36	0.00	0.00	0.00	Wind in -Y
	LF3	0.61	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	Wind in +X
	LK1	0.88	0.08	35.80	0.00	0.00	0.00	LK1 (Wind x - max)
	LK2	0.89	0.06	26.52	0.00	0.00	0.00	LK2 (Wind x - min)
	LK3	0.00	-7.46	13.83	0.00	0.00	0.00	LK3 (Wind y - max)
	LK4	0.00	-7.48	4.66	0.00	0.00	0.00	LK4 (Wind y - min)
68	LF1	0.00	-0.06	26.52	0.00	0.00	0.00	Eigengewicht
	LF2	0.00	-4.95	14.36	0.00	0.00	0.00	Wind in -Y
	LF3	0.61	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	Wind in +X
	LK1	0.88	-0.08	35.80	0.00	0.00	0.00	LK1 (Wind x - max)
	LK2	0.89	-0.06	26.52	0.00	0.00	0.00	LK2 (Wind x - min)
	LK3	0.01	-7.37	57.78	0.00	0.00	0.00	LK3 (Wind y - max)
	LK4	0.00	-7.35	48.38	0.00	0.00	0.00	LK4 (Wind y - min)
Σ Lager	LF1	0.00	0.00	313.00				
Σ Lasten	LF1	0.00	0.00	313.00				
Σ Lager	LF2	0.00	-53.25	0.00				
Σ Lasten	LF2	0.00	-53.25	0.00				
Σ Lager	LF3	17.93	0.00	0.00				
Σ Lasten	LF3	17.93	0.00	0.00				
Σ Lager	LK1	26.89	0.00	422.55				
Σ Lager	LK1	26.89	0.00	422.55				
Σ Lager	LK2	26.89	0.00	313.00				
Σ Lager	LK2	26.89	0.00	313.00				
Σ Lager	LK3	0.00	-79.87	422.55				
Σ Lager	LK3	0.00	-79.87	422.55				
Σ Lager	LK4	0.00	-79.87	313.00				
Σ Lager	LK4	0.00	-79.87	313.00				

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

4.1 KNOTEN - LAGERKRÄFTE

Ergebniskombinationen

Knoten Nr.	EK		Lagerkräfte [kN]			Lagermomente [kNm]			
			P _X	P _Y	P _Z	M _X	M _Y	M _Z	
3	EK1	Max	0.41	0.00	27.50	0.00	0.00	0.00	Bemessung (max)
		Min	0.00	-7.42	0.00	0.00	0.00	0.00	Bemessung (max)
	EK2	Max	0.41	0.00	22.49	0.00	0.00	0.00	Min Auflagerkräfte
		Min	0.00	-6.65	0.00	0.00	0.00	0.00	Min Auflagerkräfte
4	EK1	Max	0.41	2.99	19.24	0.00	0.00	0.00	Bemessung (max)
		Min	0.00	-1.49	0.00	0.00	0.00	0.00	Bemessung (max)
	EK2	Max	0.41	2.22	14.26	0.00	0.00	0.00	Min Auflagerkräfte
		Min	0.00	-2.26	0.00	0.00	0.00	0.00	Min Auflagerkräfte
11	EK1	Max	1.18	0.00	47.31	0.00	0.00	0.00	Bemessung (max)
		Min	0.00	-4.19	0.00	0.00	0.00	0.00	Bemessung (max)
	EK2	Max	1.18	0.00	37.74	0.00	0.00	0.00	Min Auflagerkräfte
		Min	0.00	-4.18	0.00	0.00	0.00	0.00	Min Auflagerkräfte
12	EK1	Max	1.18	0.07	36.78	0.00	0.00	0.00	Bemessung (max)
		Min	-0.11	-4.11	0.00	0.00	0.00	0.00	Bemessung (max)
	EK2	Max	1.18	0.05	27.24	0.00	0.00	0.00	Min Auflagerkräfte
		Min	-0.10	-4.14	0.00	0.00	0.00	0.00	Min Auflagerkräfte
63	EK1	Max	5.70	0.00	48.54	0.00	0.00	0.00	Bemessung (max)
		Min	-0.03	-15.26	0.00	0.00	0.00	-0.01	Bemessung (max)
	EK2	Max	5.92	0.00	34.56	0.00	0.00	0.00	Min Auflagerkräfte
		Min	0.00	-15.13	0.00	0.00	0.00	-0.01	Min Auflagerkräfte
64	EK1	Max	5.70	0.45	93.77	0.00	0.00	0.00	Bemessung (max)
		Min	-1.85	-14.10	0.00	0.00	0.00	-0.01	Bemessung (max)
	EK2	Max	5.92	0.33	79.59	0.00	0.00	0.00	Min Auflagerkräfte
		Min	-1.60	-14.19	0.00	0.00	0.00	-0.01	Min Auflagerkräfte
65	EK1	Max	5.28	0.09	70.91	0.00	0.00	0.00	Bemessung (max)
		Min	0.00	-9.24	0.00	0.00	0.00	0.00	Bemessung (max)
	EK2	Max	5.04	0.07	53.92	0.00	0.00	0.00	Min Auflagerkräfte
		Min	0.00	-9.28	0.00	0.00	0.00	0.00	Min Auflagerkräfte
66	EK1	Max	5.28	0.00	90.62	0.00	0.00	0.00	Bemessung (max)
		Min	0.00	-9.24	0.00	0.00	0.00	0.00	Bemessung (max)
	EK2	Max	5.04	0.00	73.52	0.00	0.00	0.00	Min Auflagerkräfte
		Min	0.00	-9.22	0.00	0.00	0.00	0.00	Min Auflagerkräfte
67	EK1	Max	0.88	0.08	35.80	0.00	0.00	0.00	Bemessung (max)
		Min	0.00	-7.46	0.00	0.00	0.00	0.00	Bemessung (max)
	EK2	Max	0.89	0.06	26.52	0.00	0.00	0.00	Min Auflagerkräfte
		Min	0.00	-7.48	0.00	0.00	0.00	0.00	Min Auflagerkräfte
68	EK1	Max	0.88	0.00	57.78	0.00	0.00	0.00	Bemessung (max)
		Min	0.00	-7.37	0.00	0.00	0.00	0.00	Bemessung (max)
	EK2	Max	0.89	0.00	48.38	0.00	0.00	0.00	Min Auflagerkräfte
		Min	0.00	-7.35	0.00	0.00	0.00	0.00	Min Auflagerkräfte

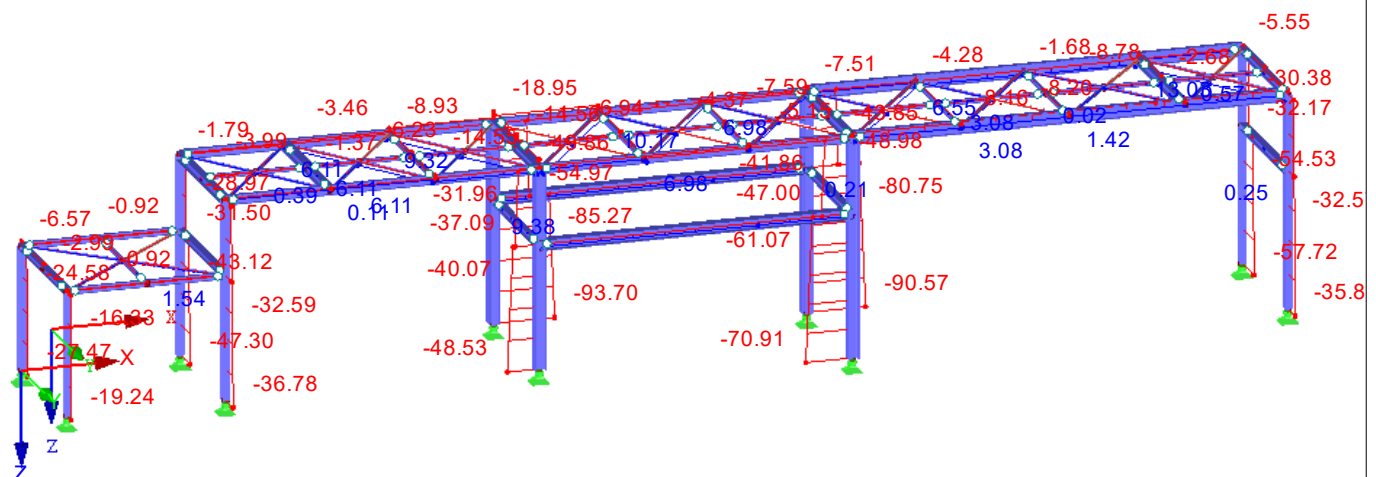
■ SCHNITTGRÖSSEN N

EK1 : Bemessung (max)

Schnittgrößen N

Ergebniskombinationen: Max- und Min-Werte

Isometrie



Max N: 13.03, Min N: -93.70 [kN]

Projekt: 10545 - Anlage 1

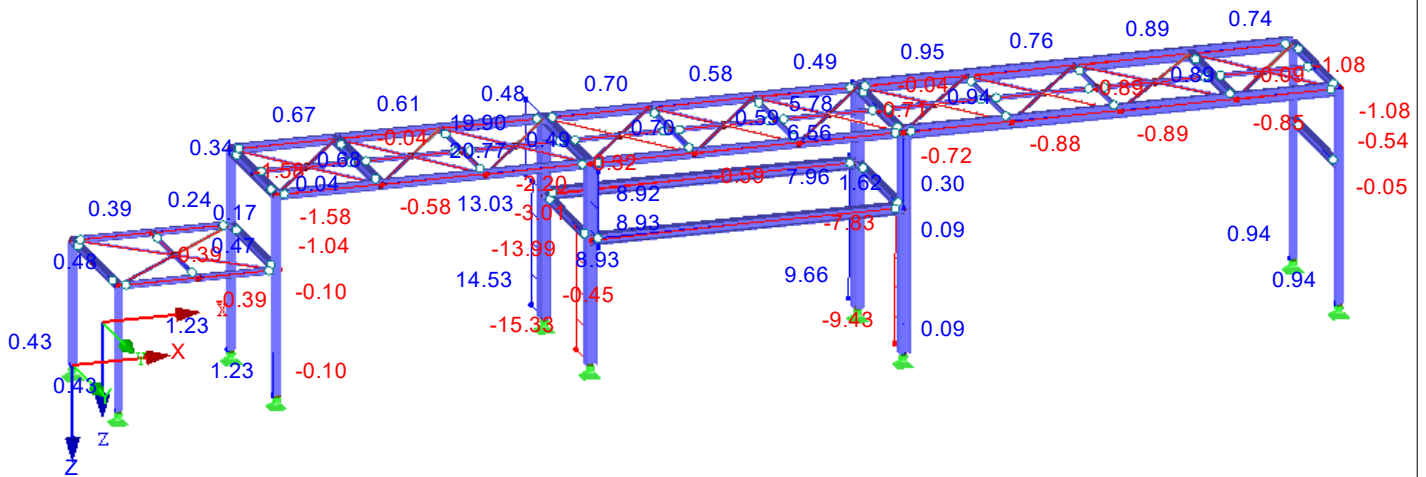
Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

■ SCHNITTGRÖSSEN V_y/V_u

EK1 : Bemessung (max)
Schnittgrößen V_y/V_u
Ergebniskombinationen: Max- und Min-Werte

Isometrie

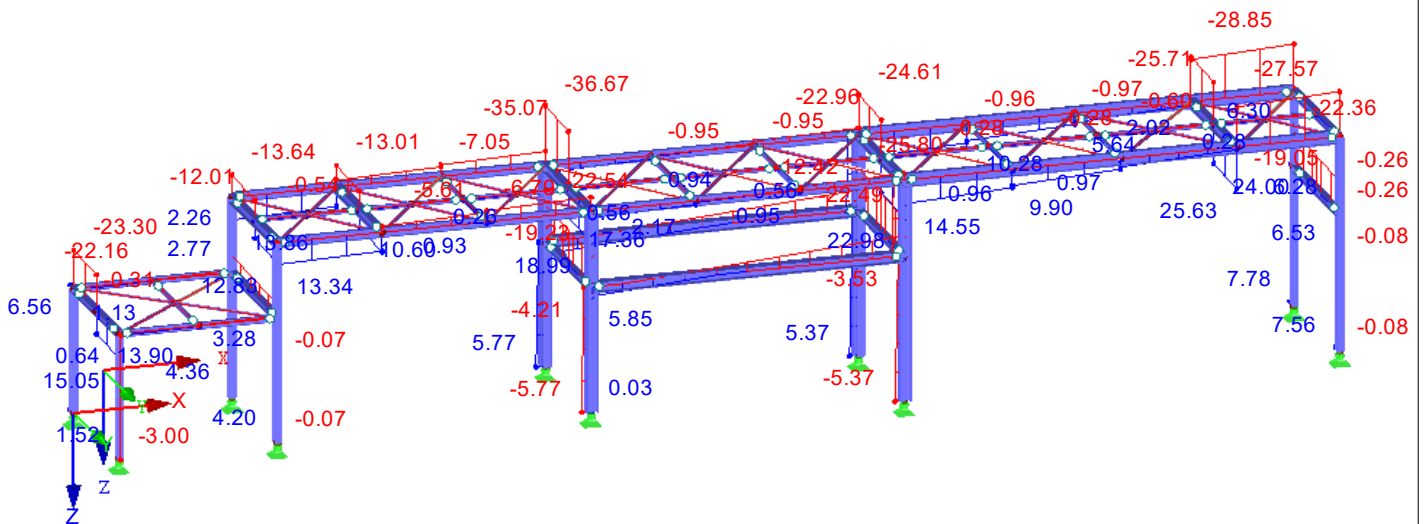


Max V_y/V_u : 20.77, Min V_y/V_u : -15.33 [kN]

■ SCHNITTGRÖSSEN V_z/V_v

EK1 : Bemessung (max)
Schnittgrößen V_z/V_v
Ergebniskombinationen: Max- und Min-Werte

Isometrie



Max V_z/V_v : 25.63, Min V_z/V_v : -36.67 [kN]

Projekt: 10545 - Anlage 1

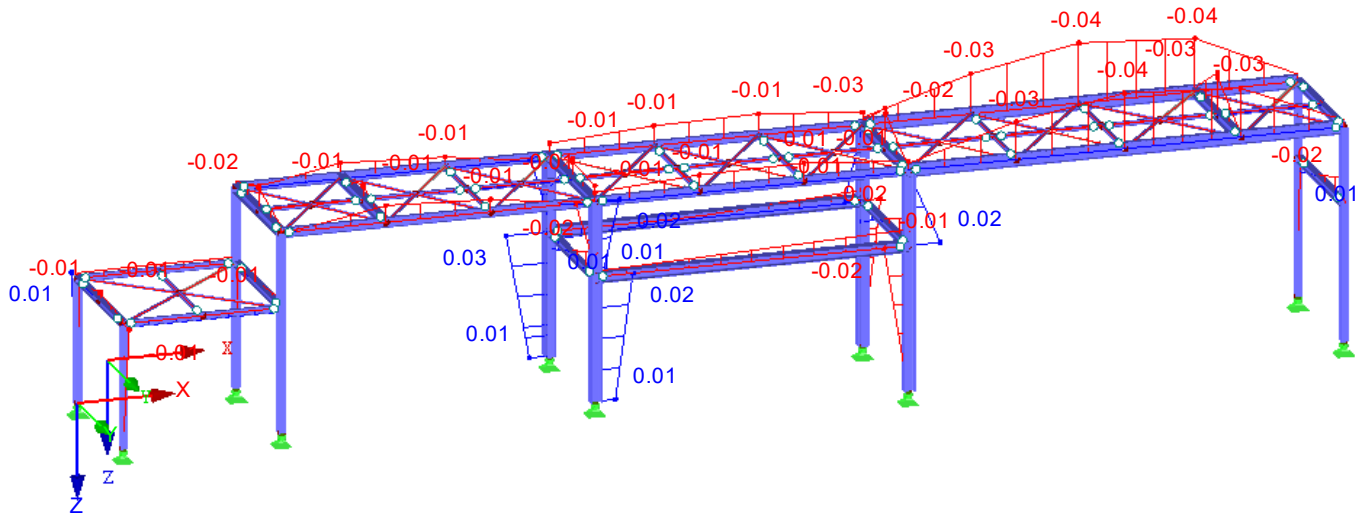
Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

■ SCHNITTGRÖSSEN M_T

EK1 : Bemessung (max)
Schnittgrößen M-T
Ergebniskombinationen: Max- und Min-Werte

Isometrie

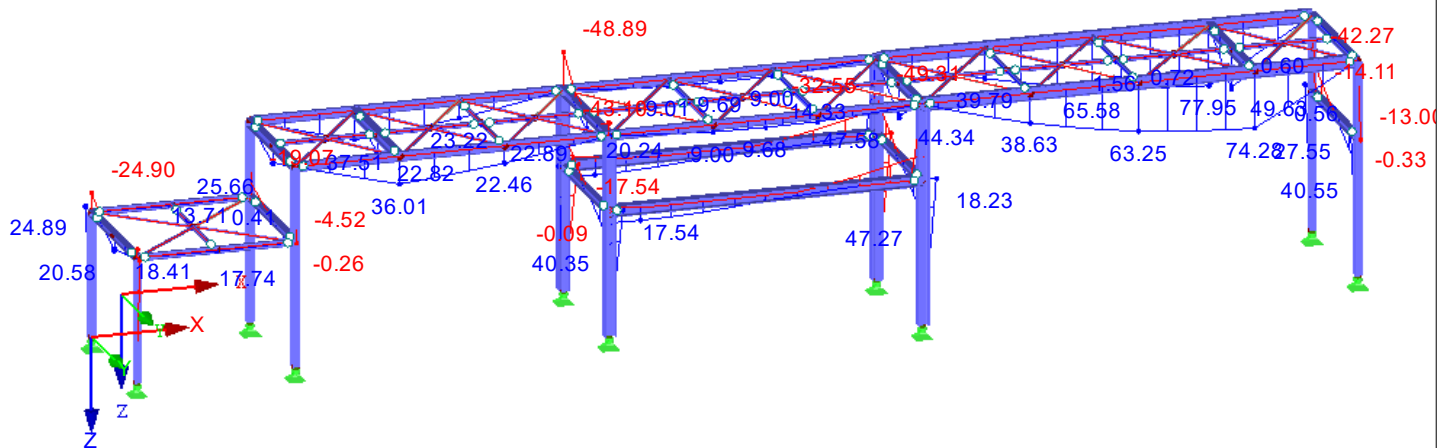


Max M-T: 0.03, Min M-T: -0.04 [kNm]

■ SCHNITTGRÖSSEN M_y/M_u

EK1 : Bemessung (max)
Schnittgrößen M-y/M-u
Ergebniskombinationen: Max- und Min-Werte

Isometrie



Max M-y/M-u: 77.95, Min M-y/M-u: -49.31 [kNm]

Projekt: 10545 - Anlage 1

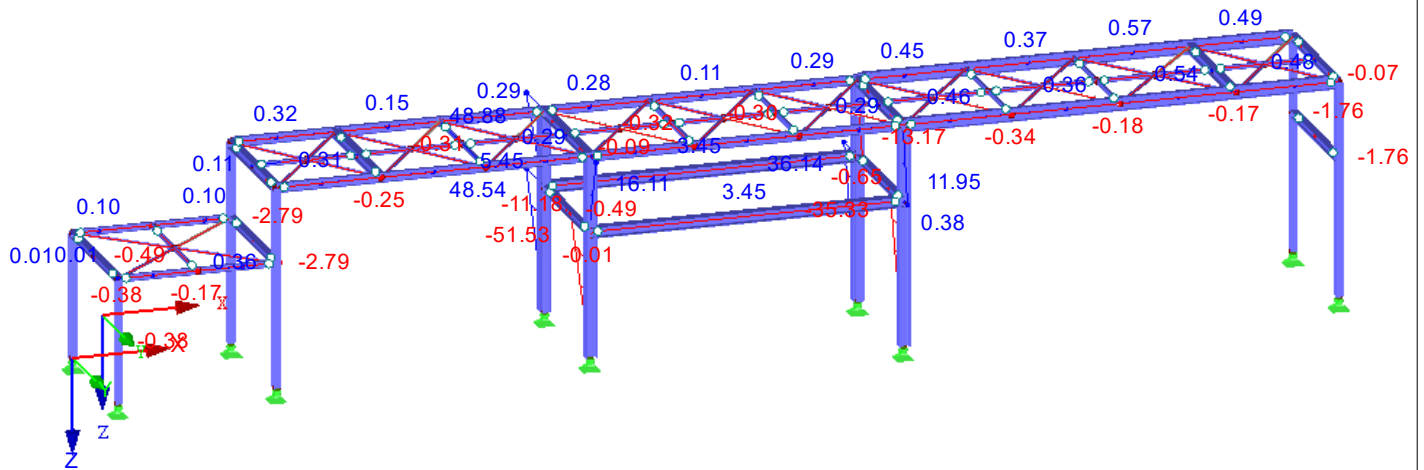
Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

■ **SCHNITTGRÖSSEN M_z/M_v**

EK1 : Bemessung (max)
Schnittgrößen M-z/M-v
Ergebniskombinationen: Max- und Min-Werte

Isometrie



Max M-z/M-v: 48.88, Min M-z/M-v: -51.53 [kNm]

RF-STAHL EC3

FA1

Bemessung nach Eurocode 3

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

1.1 BASISANGABEN

Zu bemessende Stäbe:	Alle
Zu bemessende Stabsätze:	Alle
Nationaler Anhang:	DIN
Tragfähigkeitsnachweise	
Zu bemessende Ergebniskombinationen:	EK1 Bemessung (max)

1.2 MATERIALIEN

Material Nr.	Material Bezeichnung	E-Modul E [kN/cm ²]	Schubmodul G [kN/cm ²]	Querdehnzahl ν [-]	Streckgrenze f _{yk} [kN/cm ²]	Max. Bauteildicke t [mm]
1	Baustahl S 235 DIN EN 1993-1-1:2010-12	21000.00	8076.92	0.300	23.50	40.0
					21.50	80.0
					21.50	100.0
					19.50	150.0
					18.50	200.0
					17.50	250.0
					16.50	400.0

1.3 QUERSCHNITTE

Quer. Nr.	Material Nr.	Querschnitt Bezeichnung	Querschnitts- typ	Maximale Ausnutzung	Kommentar
2	1	I 200	I-Profil gewalzt	0.07	
3	1	HEA 200	I-Profil gewalzt	0.28	
4	1	I 140	I-Profil gewalzt	0.09	
5	1	L 65x65x8	Winkel	0.04	
7	1	I 280	I-Profil gewalzt	0.69	
9	1	HEA 240	I-Profil gewalzt	0.34	
10	1	I 140	I-Profil gewalzt	0.30	
11	1	L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)	Winkel	0.05	
12	1	2IS(B) HE B 300 + HE B 200 Euronorm 53-62 + Euronorm 53-62	Allgemein	0.26	
14	1	Typ Allgemein - nur Klasse 3 und Klasse 4 möglich 2IS(B) HE B 200 + HE B 120 Euronorm 53-62 + Euronorm 53-62 Typ Allgemein - nur Klasse 3 und Klasse 4 möglich	Allgemein	0.15	
15	1	HEB 300	I-Profil gewalzt	0.08	
16	1	I 380	I-Profil gewalzt	0.67	
17	1	HEB 200	I-Profil gewalzt	0.36	
18	1	HEB 200	I-Profil gewalzt	0.23	

1.5 KNICKLÄNGEN - STÄBE

Stab Nr.	Knicken möglich	Knicken um Achse y/u		Knicken um Achse z/v		Biegedrillknicken					L _T [m]	
		möglich	k _{cr,y/u}	L _{cr,y/u} [m]	möglich	k _{cr,z/v}	L _{cr,z/v} [m]	möglich	k _z	k _w	L _w [m]	L _T [m]
1	☒	☒	1.00	3.525	☒	1.00	3.525	☒	1.0	1.0	3.525	3.525
2	☒	☒	1.00	3.525	☒	1.00	3.525	☒	1.0	1.0	3.525	3.525
3	☒	☒	1.00	3.525	☒	1.00	3.525	☒	1.0	1.0	3.525	3.525
4	☒	☒	1.00	3.525	☒	1.00	3.525	☒	1.0	1.0	3.525	3.525
5	☒	☒	1.00	2.200	☒	1.00	2.200	☒	1.0	1.0	2.200	2.200
6	☒	☒	1.00	2.200	☒	1.00	2.200	☒	1.0	1.0	2.200	2.200
7	☒	☒	1.00	2.200	☒	1.00	2.200	☒	1.0	1.0	2.200	2.200
8	☒	☒	1.00	2.200	☒	1.00	2.200	☒	1.0	1.0	2.200	2.200
9	☒	☒	1.00	2.000	☒	1.00	2.000	☒	1.0	1.0	2.000	2.000
10	☒	☒	1.00	4.000	☒	1.00	4.000	☒	1.0	1.0	4.000	4.000
11	☒	☒	1.00	2.000	☒	1.00	2.000	☒	1.0	1.0	2.000	2.000
12	☒	☒	1.00	2.000	☒	1.00	2.000	☒	1.0	1.0	2.000	2.000
13	☐	☐	1.00	2.973	☐	1.00	2.973	☐	1.0	1.0	2.973	2.973
14	☐	☐	1.00	2.973	☐	1.00	2.973	☐	1.0	1.0	2.973	2.973
15	☐	☐	1.00	2.973	☐	1.00	2.973	☐	1.0	1.0	2.973	2.973
16	☐	☐	1.00	2.973	☐	1.00	2.973	☐	1.0	1.0	2.973	2.973
21	☒	☒	1.00	2.125	☒	1.00	2.125	☒	1.0	1.0	2.125	2.125
22	☒	☒	1.00	2.125	☒	1.00	2.125	☒	1.0	1.0	2.125	2.125
23	☒	☒	1.00	2.000	☒	1.00	2.000	☒	1.0	1.0	2.000	2.000
26	☒	☒	1.00	2.903	☒	1.00	2.903	☒	1.0	1.0	2.903	2.903
27	☒	☒	1.00	2.903	☒	1.00	2.903	☒	1.0	1.0	2.903	2.903
28	☒	☒	1.00	2.903	☒	1.00	2.903	☒	1.0	1.0	2.903	2.903
29	☒	☒	1.00	2.903	☒	1.00	2.903	☒	1.0	1.0	2.903	2.903
30	☒	☒	1.00	2.903	☒	1.00	2.903	☒	1.0	1.0	2.903	2.903
31	☒	☒	1.00	2.903	☒	1.00	2.903	☒	1.0	1.0	2.903	2.903
32	☒	☒	1.00	2.899	☒	1.00	2.899	☒	1.0	1.0	2.899	2.899
33	☒	☒	1.00	2.899	☒	1.00	2.899	☒	1.0	1.0	2.899	2.899
34	☒	☒	1.00	3.007	☒	1.00	3.007	☒	1.0	1.0	3.007	3.007
35	☒	☒	1.00	2.899	☒	1.00	2.899	☒	1.0	1.0	2.899	2.899
36	☒	☒	1.00	2.899	☒	1.00	2.899	☒	1.0	1.0	2.899	2.899
37	☒	☒	1.00	3.007	☒	1.00	3.007	☒	1.0	1.0	3.007	3.007

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

1.5 KNICKLÄNGEN - STÄBE

Stab Nr.	Knicken möglich	Knicken um Achse y/u möglich	$k_{cr,y/u}$	$L_{cr,y/u}$ [m]	Knicken um Achse z/v möglich	$k_{cr,z/v}$	$L_{cr,z/v}$ [m]	Biegedrillknicken möglich	k_z	k_w	L_w [m]	L_T [m]
38	☒	☒	1.00	3.001	☒	1.00	3.001	☒	1.0	1.0	3.001	3.001
39	☒	☒	1.00	3.227	☒	1.00	3.227	☒	1.0	1.0	3.227	3.227
40	☒	☒	1.00	2.863	☒	1.00	2.863	☒	1.0	1.0	2.863	2.863
41	☒	☒	1.00	3.001	☒	1.00	3.001	☒	1.0	1.0	3.001	3.001
42	☒	☒	1.00	3.227	☒	1.00	3.227	☒	1.0	1.0	3.227	3.227
43	☒	☒	1.00	2.863	☒	1.00	2.863	☒	1.0	1.0	2.863	2.863
44	☒	☒	1.00	2.000	☒	1.00	2.000	☒	1.0	1.0	2.000	2.000
45	☒	☒	1.00	2.000	☒	1.00	2.000	☒	1.0	1.0	2.000	2.000
46	☒	☒	1.00	2.899	☒	1.00	2.899	☒	1.0	1.0	2.899	2.899
47	☒	☒	1.00	2.899	☒	1.00	2.899	☒	1.0	1.0	2.899	2.899
48	☒	☒	1.00	2.000	☒	1.00	2.000	☒	1.0	1.0	2.000	2.000
49	☒	☒	1.00	2.000	☒	1.00	2.000	☒	1.0	1.0	2.000	2.000
50	☒	☒	1.00	2.000	☒	1.00	2.000	☒	1.0	1.0	2.000	2.000
51	☒	☒	1.00	2.000	☒	1.00	2.000	☒	1.0	1.0	2.000	2.000
52	☒	☒	1.00	2.000	☒	1.00	2.000	☒	1.0	1.0	2.000	2.000
53	☒	☒	1.00	2.000	☒	1.00	2.000	☒	1.0	1.0	2.000	2.000
54	☒	☒	1.00	2.000	☒	1.00	2.000	☒	1.0	1.0	2.000	2.000
55	☒	☒	1.00	2.000	☒	1.00	2.000	☒	1.0	1.0	2.000	2.000
56	☒	☒	1.00	2.000	☒	1.00	2.000	☒	1.0	1.0	2.000	2.000
57	☒	☒	1.00	2.000	☒	1.00	2.000	☒	1.0	1.0	2.000	2.000
58	☒	☒	1.00	2.000	☒	1.00	2.000	☒	1.0	1.0	2.000	2.000
59	☒	☒	1.00	2.000	☒	1.00	2.000	☒	1.0	1.0	2.000	2.000
60	☒	☒	1.00	2.000	☒	1.00	2.000	☒	1.0	1.0	2.000	2.000
61	☒	☒	1.00	2.000	☒	1.00	2.000	☒	1.0	1.0	2.000	2.000
62	☒	☒	1.00	2.000	☒	1.00	2.000	☒	1.0	1.0	2.000	2.000
63	☒	☒	1.00	2.000	☒	1.00	2.000	☒	1.0	1.0	2.000	2.000
64	☒	☒	1.00	2.000	☒	1.00	2.000	☒	1.0	1.0	2.000	2.000
65	☒	☒	1.00	2.000	☒	1.00	2.000	☒	1.0	1.0	2.000	2.000
66	☒	☒	1.00	2.000	☒	1.00	2.000	☒	1.0	1.0	2.000	2.000
67	☒	☒	1.00	1.452	☒	1.00	1.452	☒	1.0	1.0	1.452	1.452
68	☒	☒	1.00	1.452	☒	1.00	1.452	☒	1.0	1.0	1.452	1.452
69	☒	☒	1.00	1.452	☒	1.00	1.452	☒	1.0	1.0	1.452	1.452
70	☒	☒	1.00	1.449	☒	1.00	1.449	☒	1.0	1.0	1.449	1.449
71	☒	☒	1.00	1.449	☒	1.00	1.449	☒	1.0	1.0	1.449	1.449
72	☒	☒	1.00	1.449	☒	1.00	1.449	☒	1.0	1.0	1.449	1.449
73	☒	☒	1.00	1.503	☒	1.00	1.503	☒	1.0	1.0	1.503	1.503
74	☒	☒	1.00	1.500	☒	1.00	1.500	☒	1.0	1.0	1.500	1.500
75	☒	☒	1.00	1.613	☒	1.00	1.613	☒	1.0	1.0	1.613	1.613
76	☒	☒	1.00	1.431	☒	1.00	1.431	☒	1.0	1.0	1.431	1.431
77	☒	☒	1.00	1.452	☒	1.00	1.452	☒	1.0	1.0	1.452	1.452
78	☒	☒	1.00	1.452	☒	1.00	1.452	☒	1.0	1.0	1.452	1.452
79	☒	☒	1.00	1.452	☒	1.00	1.452	☒	1.0	1.0	1.452	1.452
80	☒	☒	1.00	1.449	☒	1.00	1.449	☒	1.0	1.0	1.449	1.449
81	☒	☒	1.00	1.449	☒	1.00	1.449	☒	1.0	1.0	1.449	1.449
82	☒	☒	1.00	1.449	☒	1.00	1.449	☒	1.0	1.0	1.449	1.449
83	☒	☒	1.00	1.503	☒	1.00	1.503	☒	1.0	1.0	1.503	1.503
84	☒	☒	1.00	1.500	☒	1.00	1.500	☒	1.0	1.0	1.500	1.500
85	☒	☒	1.00	1.613	☒	1.00	1.613	☒	1.0	1.0	1.613	1.613
86	☒	☒	1.00	1.431	☒	1.00	1.431	☒	1.0	1.0	1.431	1.431
87	☐	☐	1.00	2.471	☐	1.00	2.471	☐	1.0	1.0	2.471	2.471
88	☐	☐	1.00	2.471	☐	1.00	2.471	☐	1.0	1.0	2.471	2.471
89	☐	☐	1.00	2.471	☐	1.00	2.471	☐	1.0	1.0	2.471	2.471
90	☐	☐	1.00	2.471	☐	1.00	2.471	☐	1.0	1.0	2.471	2.471
91	☐	☐	1.00	2.471	☐	1.00	2.471	☐	1.0	1.0	2.471	2.471
92	☐	☐	1.00	2.471	☐	1.00	2.471	☐	1.0	1.0	2.471	2.471
93	☐	☐	1.00	2.471	☐	1.00	2.471	☐	1.0	1.0	2.471	2.471
94	☐	☐	1.00	2.471	☐	1.00	2.471	☐	1.0	1.0	2.471	2.471
95	☐	☐	1.00	2.471	☐	1.00	2.471	☐	1.0	1.0	2.471	2.471
96	☐	☐	1.00	2.471	☐	1.00	2.471	☐	1.0	1.0	2.471	2.471
97	☐	☐	1.00	2.471	☐	1.00	2.471	☐	1.0	1.0	2.471	2.471
98	☐	☐	1.00	2.471	☐	1.00	2.471	☐	1.0	1.0	2.471	2.471
103	☐	☐	1.00	2.470	☐	1.00	2.470	☐	1.0	1.0	2.470	2.470
104	☐	☐	1.00	2.470	☐	1.00	2.470	☐	1.0	1.0	2.470	2.470
105	☐	☐	1.00	2.470	☐	1.00	2.470	☐	1.0	1.0	2.470	2.470
106	☐	☐	1.00	2.470	☐	1.00	2.470	☐	1.0	1.0	2.470	2.470
107	☐	☐	1.00	2.502	☐	1.00	2.502	☐	1.0	1.0	2.502	2.502
108	☐	☐	1.00	2.502	☐	1.00	2.502	☐	1.0	1.0	2.502	2.502
109	☐	☐	1.00	2.502	☐	1.00	2.502	☐	1.0	1.0	2.502	2.502
110	☐	☐	1.00	2.502	☐	1.00	2.502	☐	1.0	1.0	2.502	2.502
111	☐	☐	1.00	2.500	☐	1.00	2.500	☐	1.0	1.0	2.500	2.500
112	☐	☐	1.00	2.500	☐	1.00	2.500	☐	1.0	1.0	2.500	2.500
113	☐	☐	1.00	2.500	☐	1.00	2.500	☐	1.0	1.0	2.500	2.500

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

■ 1.5 KNICKLÄNGEN - STÄBE

Stab Nr.	Knicken	Knicken um Achse y/u				Knicken um Achse z/v			Biegedrillknicken				
	möglich	möglich	k _{cr,y/u}	L _{cr,y/u} [m]	möglich	k _{cr,z/v}	L _{cr,z/v} [m]	möglich	k _z	k _w	L _w [m]	L _T [m]	
114	☐	Der Stab dieses Typs ist für die Stabilitätsberechnung nicht erlaubt.	☐	1.00	2.500	☐	1.00	2.500	☐	1.0	1.0	2.500	2.500
115	☐	Der Stab dieses Typs ist für die Stabilitätsberechnung nicht erlaubt.	☐	1.00	2.570	☐	1.00	2.570	☐	1.0	1.0	2.570	2.570
116	☐	Der Stab dieses Typs ist für die Stabilitätsberechnung nicht erlaubt.	☐	1.00	2.570	☐	1.00	2.570	☐	1.0	1.0	2.570	2.570
117	☐	Der Stab dieses Typs ist für die Stabilitätsberechnung nicht erlaubt.	☐	1.00	2.570	☐	1.00	2.570	☐	1.0	1.0	2.570	2.570
118	☐	Der Stab dieses Typs ist für die Stabilitätsberechnung nicht erlaubt.	☐	1.00	2.570	☐	1.00	2.570	☐	1.0	1.0	2.570	2.570
119	☐	Der Stab dieses Typs ist für die Stabilitätsberechnung nicht erlaubt.	☐	1.00	2.460	☐	1.00	2.460	☐	1.0	1.0	2.460	2.460
120	☐	Der Stab dieses Typs ist für die Stabilitätsberechnung nicht erlaubt.	☐	1.00	2.460	☐	1.00	2.460	☐	1.0	1.0	2.460	2.460
121	☐	Der Stab dieses Typs ist für die Stabilitätsberechnung nicht erlaubt.	☐	1.00	2.460	☐	1.00	2.460	☐	1.0	1.0	2.460	2.460
122	☐	Der Stab dieses Typs ist für die Stabilitätsberechnung nicht erlaubt.	☐	1.00	2.460	☐	1.00	2.460	☐	1.0	1.0	2.460	2.460
123	☒		☒	1.00	2.135	☒	1.00	2.135	☒	1.0	1.0	2.135	2.135
124	☒		☒	1.00	2.135	☒	1.00	2.135	☒	1.0	1.0	2.135	2.135
125	☒		☒	1.00	2.135	☒	1.00	2.135	☒	1.0	1.0	2.135	2.135
126	☒		☒	1.00	2.135	☒	1.00	2.135	☒	1.0	1.0	2.135	2.135
127	☒		☒	1.00	3.907	☒	1.00	3.907	☒	1.0	1.0	3.907	3.907
128	☒		☒	1.00	3.907	☒	1.00	3.907	☒	1.0	1.0	3.907	3.907
129	☒		☒	1.00	2.153	☒	1.00	2.153	☒	1.0	1.0	2.153	2.153
130	☒		☒	1.00	2.153	☒	1.00	2.153	☒	1.0	1.0	2.153	2.153
131	☒		☒	1.00	4.000	☒	1.00	4.000	☒	1.0	1.0	4.000	4.000
132	☒		☒	1.00	4.090	☒	1.00	4.090	☒	1.0	1.0	4.090	4.090
133	☒		☒	1.00	4.090	☒	1.00	4.090	☒	1.0	1.0	4.090	4.090
134	☒		☒	1.00	3.515	☒	1.00	3.515	☒	1.0	1.0	3.515	3.515
135	☒		☒	1.00	3.515	☒	1.00	3.515	☒	1.0	1.0	3.515	3.515
136	☒		☒	1.00	8.697	☒	1.00	8.697	☒	1.0	1.0	8.697	8.697
137	☒		☒	1.00	8.697	☒	1.00	8.697	☒	1.0	1.0	8.697	8.697
138	☒		☒	1.00	4.000	☒	1.00	4.000	☒	1.0	1.0	4.000	4.000
139	☒		☒	1.00	4.000	☒	1.00	4.000	☒	1.0	1.0	4.000	4.000
140	☐	Der Stab dieses Typs ist für die Stabilitätsberechnung nicht erlaubt.	☐	1.00	2.470	☐	1.00	2.470	☐	1.0	1.0	2.470	2.470
141	☐	Der Stab dieses Typs ist für die Stabilitätsberechnung nicht erlaubt.	☐	1.00	2.470	☐	1.00	2.470	☐	1.0	1.0	2.470	2.470
142	☐	Der Stab dieses Typs ist für die Stabilitätsberechnung nicht erlaubt.	☐	1.00	2.470	☐	1.00	2.470	☐	1.0	1.0	2.470	2.470
143	☐	Der Stab dieses Typs ist für die Stabilitätsberechnung nicht erlaubt.	☐	1.00	2.470	☐	1.00	2.470	☐	1.0	1.0	2.470	2.470
144	☐	Der Stab dieses Typs ist für die Stabilitätsberechnung nicht erlaubt.	☐	1.00	2.470	☐	1.00	2.470	☐	1.0	1.0	2.470	2.470
145	☐	Der Stab dieses Typs ist für die Stabilitätsberechnung nicht erlaubt.	☐	1.00	2.470	☐	1.00	2.470	☐	1.0	1.0	2.470	2.470
146	☐	Der Stab dieses Typs ist für die Stabilitätsberechnung nicht erlaubt.	☐	1.00	2.470	☐	1.00	2.470	☐	1.0	1.0	2.470	2.470
147	☐	Der Stab dieses Typs ist für die Stabilitätsberechnung nicht erlaubt.	☐	1.00	2.470	☐	1.00	2.470	☐	1.0	1.0	2.470	2.470
148	☒		☒	1.00	2.000	☒	1.00	2.000	☒	1.0	1.0	2.000	2.000

■ 1.6 KNICKLÄNGEN - STABSÄTZE

Stabsatz Nr.	Knicken	Knicken um Achse y			Knicken um Achse z			Biegedrillknicken				
	möglich	möglich	$k_{cr,y}$	$L_{cr,y}$ [m]	möglich	$k_{cr,z}$	$L_{cr,z}$ [m]	möglich	k_z	k_w	L_w [m]	L_T [m]
1	☒	☒	1.00	5.650	☒	1.00	5.650	☒	1.0	1.0	5.650	5.650
2	☒	☒	1.00	5.650	☒	1.00	5.650	☒	1.0	1.0	5.650	5.650
3	☒	☒	1.00	6.225	☒	1.00	6.225	☒	1.0	1.0	6.225	6.225
4	☒	☒	1.00	6.225	☒	1.00	6.225	☒	1.0	1.0	6.225	6.225
5	☒	☒	1.00	5.650	☒	1.00	5.650	☒	1.0	1.0	5.650	5.650
6	☒	☒	1.00	5.650	☒	1.00	5.650	☒	1.0	1.0	5.650	5.650
7	☒	☒	1.00	4.400	☒	1.00	4.400	☒	1.0	1.0	4.400	4.400
8	☒	☒	1.00	4.400	☒	1.00	4.400	☒	1.0	1.0	4.400	4.400
9	☒	☒	1.00	4.000	☒	1.00	4.000	☒	1.0	1.0	4.000	4.000
10	☒	☒	1.00	4.000	☒	1.00	4.000	☒	1.0	1.0	4.000	4.000
11	☒	☒	1.00	8.710	☒	1.00	8.710	☒	1.0	1.0	8.710	8.710
12	☒	☒	1.00	8.710	☒	1.00	8.710	☒	1.0	1.0	8.710	8.710
13	☒	☒	1.00	4.000	☒	1.00	4.000	☒	1.0	1.0	4.000	4.000
14	☒	☒	1.00	4.000	☒	1.00	4.000	☒	1.0	1.0	4.000	4.000
15	☒	☒	1.00	4.000	☒	1.00	4.000	☒	1.0	1.0	4.000	4.000
16	☒	☒	1.00	4.000	☒	1.00	4.000	☒	1.0	1.0	4.000	4.000
17	☒	☒	1.00	8.697	☒	1.00	8.697	☒	1.0	1.0	8.697	8.697
18	☒	☒	1.00	8.697	☒	1.00	8.697	☒	1.0	1.0	8.697	8.697
19	☒	☒	1.00	2.899	☒	1.00	2.899	☒	1.0	1.0	2.899	2.899
20	☒	☒	1.00	2.899	☒	1.00	2.899	☒	1.0	1.0	2.899	2.899
21	☒	☒	1.00	2.899	☒	1.00	2.899	☒	1.0	1.0	2.899	2.899
22	☒	☒	1.00	6.060	☒	1.00	6.060	☒	1.0	1.0	6.060	6.060
23	☒	☒	1.00	6.060	☒	1.00	6.060	☒	1.0	1.0	6.060	6.060
24	☒	☒	1.00	12.098	☒	1.00	12.098	☒	1.0	1.0	12.098	12.098
25	☒	☒	1.00	12.098	☒	1.00	12.098	☒	1.0	1.0	12.098	12.098
26	☒	☒	1.00	4.000	☒	1.00	4.000	☒	1.0	1.0	4.000	4.000
27	☒	☒	1.00	2.863	☒	1.00	2.863	☒	1.0	1.0	2.863	2.863
28	☒	☒	1.00	4.000	☒	1.00	4.000	☒	1.0	1.0	4.000	4.000
29	☒	☒	1.00	3.227	☒	1.00	3.227	☒	1.0	1.0	3.227	3.227
30	☒	☒	1.00	3.001	☒	1.00	3.001	☒	1.0	1.0	3.001	3.001
31	☒	☒	1.00	4.000	☒	1.00	4.000	☒	1.0	1.0	4.000	4.000
32	☒	☒	1.00	3.007	☒	1.00	3.007	☒	1.0	1.0	3.007	3.007
33	☒	☒	1.00	4.000	☒	1.00	4.000	☒	1.0	1.0	4.000	4.000

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

1.13 PARAMETER - STABSÄTZE

Stabsatz Nr.	Bezeichnung	Parameter
1	Stabsatz	Stabsatz 1
	Querschnitt	12 - 2IS(B) HE B 300 + HE B 200 Euronorm 53-62 + Euronorm 53-62
	Schubfeld	☐
2	Drehbettung	☐
	Stabsatz	Stabsatz 2
	Querschnitt	12 - 2IS(B) HE B 300 + HE B 200 Euronorm 53-62 + Euronorm 53-62
3	Schubfeld	☐
	Drehbettung	☐
	Stabsatz	Stabsatz 3
4	Querschnitt	12 - 2IS(B) HE B 300 + HE B 200 Euronorm 53-62 + Euronorm 53-62
	Schubfeld	☐
	Drehbettung	☐
5	Stabsatz	Stabsatz 4
	Querschnitt	12 - 2IS(B) HE B 300 + HE B 200 Euronorm 53-62 + Euronorm 53-62
	Schubfeld	☐
6	Drehbettung	☐
	Stabsatz	Stabsatz 5
	Querschnitt	14 - 2IS(B) HE B 200 + HE B 120 Euronorm 53-62 + Euronorm 53-62
7	Schubfeld	☐
	Drehbettung	☐
	Stabsatz	Stabsatz 6
8	Querschnitt	14 - 2IS(B) HE B 200 + HE B 120 Euronorm 53-62 + Euronorm 53-62
	Schubfeld	☐
	Drehbettung	☐
9	Stabsatz	Stabsatz 7
	Querschnitt	2 - I 200
	Schubfeld	☐
10	Drehbettung	☐
	Stabsatz	Stabsatz 8
	Querschnitt	2 - I 200
11	Schubfeld	☐
	Drehbettung	☐
	Stabsatz	Stabsatz 9
12	Querschnitt	4 - I 140
	Schubfeld	☐
	Drehbettung	☐
13	Stabsatz	Stabsatz 10
	Querschnitt	3 - HEA 200
	Schubfeld	☐
14	Drehbettung	☐
	Stabsatz	Stabsatz 11
	Querschnitt	7 - I 280
15	Schubfeld	☐
	Drehbettung	☐
	Stabsatz	Stabsatz 12
16	Querschnitt	7 - I 280
	Schubfeld	☐
	Drehbettung	☐
17	Stabsatz	Stabsatz 13
	Querschnitt	9 - HEA 240
	Schubfeld	☐
18	Drehbettung	☐
	Stabsatz	Stabsatz 14
	Querschnitt	9 - HEA 240
19	Schubfeld	☐
	Drehbettung	☐
	Stabsatz	Stabsatz 15
20	Querschnitt	10 - I 140
	Schubfeld	☐
	Drehbettung	☐
21	Stabsatz	Stabsatz 16
	Querschnitt	9 - HEA 240
	Schubfeld	☐
22	Drehbettung	☐
	Stabsatz	Stabsatz 17
	Querschnitt	7 - I 280
23	Schubfeld	☐
	Drehbettung	☐
	Stabsatz	Stabsatz 18
24	Querschnitt	7 - I 280
	Schubfeld	☐
	Drehbettung	☐

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

1.13 PARAMETER - STABSÄTZE

Stabsatz Nr.	Bezeichnung	Parameter
19	Stabsatz Querschnitt	Stabsatz 19 10 - I 140
	Schubfeld	☐
	Drehbettung	☐
20	Stabsatz Querschnitt	Stabsatz 20 10 - I 140
	Schubfeld	☐
	Drehbettung	☐
21	Stabsatz Querschnitt	Stabsatz 21 10 - I 140
	Schubfeld	☐
	Drehbettung	☐
22	Stabsatz Querschnitt	Stabsatz 22 17 - HEB 200
	Schubfeld	☐
	Drehbettung	☐
23	Stabsatz Querschnitt	Stabsatz 23 17 - HEB 200
	Schubfeld	☐
	Drehbettung	☐
24	Stabsatz Querschnitt	Stabsatz 24 16 - I 380
	Schubfeld	☐
	Drehbettung	☐
25	Stabsatz Querschnitt	Stabsatz 25 16 - I 380
	Schubfeld	☐
	Drehbettung	☐
26	Stabsatz Querschnitt	Stabsatz 26 3 - HEA 200
	Schubfeld	☐
	Drehbettung	☐
27	Stabsatz Querschnitt	Stabsatz 27 10 - I 140
	Schubfeld	☐
	Drehbettung	☐
28	Stabsatz Querschnitt	Stabsatz 28 9 - HEA 240
	Schubfeld	☐
	Drehbettung	☐
29	Stabsatz Querschnitt	Stabsatz 29 10 - I 140
	Schubfeld	☐
	Drehbettung	☐
30	Stabsatz Querschnitt	Stabsatz 30 10 - I 140
	Schubfeld	☐
	Drehbettung	☐
31	Stabsatz Querschnitt	Stabsatz 31 10 - I 140
	Schubfeld	☐
	Drehbettung	☐
32	Stabsatz Querschnitt	Stabsatz 32 10 - I 140
	Schubfeld	☐
	Drehbettung	☐
33	Stabsatz Querschnitt	Stabsatz 33 9 - HEA 240
	Schubfeld	☐
	Drehbettung	☐

2.3 NACHWEISE STABSATZWEISE

Stabsatz Nr.	Stab Nr.	Stelle x [m]	LF/LK/ EK	Nachweis	Gleichung Nr.	Bezeichnung
1	(Stab Nr. 124,135)					
	135	3.515	EK1	0.01	≤ 1	CS102) Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	135	0.000	EK1	0.20	≤ 1	CS117) Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse nach 6.2.5 - Klasse 3
	135	3.515	EK1	0.01	≤ 1	CS122) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	135	3.515	EK1	0.04	≤ 1	CS124) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	135	0.000	EK1	0.20	≤ 1	CS153) Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse und Querkraft nach 6.2.9.2 und 6.2.10 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	135	2.636	EK1	0.02	≤ 1	CS183) Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft n

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

2.3 NACHWEISE STABSATZWEISE

Stabsatz Nr.	Stab Nr.	Stelle x [m]	LF/LK/ EK	Nachweis		Gleichung Nr.	Bezeichnung
2	124	0.000	EK1	0.07	≤ 1	CS203)	nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	124	1.067	EK1	0.06	≤ 1	CS223)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	135	0.000	EK1	0.04	≤ 1	ST332)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.2(4) - Allgemeiner Fall
	135	3.515	EK1	0.12	≤ 1	ST353)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 1
	(Stab Nr. 123,134)						
	134	3.515	EK1	0.02	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	134	3.515	EK1	0.01	≤ 1	CS122)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	123	2.135	EK1	0.05	≤ 1	CS124)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	134	2.636	EK1	0.02	≤ 1	CS183)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	123	0.000	EK1	0.19	≤ 1	CS203)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	134	0.000	EK1	0.20	≤ 1	CS223)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	134	3.515	EK1	0.02	≤ 1	ST301)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	134	3.515	EK1	0.03	≤ 1	ST311)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	134	3.515	EK1	0.03	≤ 1	ST321)	Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und 6.3.1.2(4)
	134	0.000	EK1	0.04	≤ 1	ST332)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.2(4) - Allgemeiner Fall
	123	1.067	EK1	0.23	≤ 1	ST353)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 1
3	134	2.636	EK1	0.26	≤ 1	ST354)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 1
	134	0.000	EK1	0.23	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	(Stab Nr. 126,133)						
	133	4.090	EK1	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	126	2.135	EK1	0.02	≤ 1	CS122)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	133	4.090	EK1	0.02	≤ 1	CS124)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	133	0.000	EK1	0.05	≤ 1	CS183)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	133	0.000	EK1	0.16	≤ 1	CS223)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	133	4.090	EK1	0.02	≤ 1	ST301)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	133	4.090	EK1	0.02	≤ 1	ST311)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	133	4.090	EK1	0.02	≤ 1	ST321)	Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und 6.3.1.2(4)
	126	2.135	EK1	0.03	≤ 1	ST332)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.2(4) - Allgemeiner Fall
4	126	2.135	EK1	0.18	≤ 1	ST353)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 1
	133	3.272	EK1	0.07	≤ 1	ST354)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 1
	133	0.000	EK1	0.16	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	(Stab Nr. 125,132)						
	132	4.090	EK1	0.02	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	125	2.135	EK1	0.02	≤ 1	CS122)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	132	4.090	EK1	0.02	≤ 1	CS124)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	132	0.000	EK1	0.05	≤ 1	CS183)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	132	2.454	EK1	0.07	≤ 1	CS203)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	132	0.000	EK1	0.15	≤ 1	CS223)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	132	4.090	EK1	0.02	≤ 1	ST301)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	132	4.090	EK1	0.03	≤ 1	ST311)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	132	4.090	EK1	0.02	≤ 1	ST321)	Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und 6.3.1.2(4)
	125	2.135	EK1	0.03	≤ 1	ST332)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.2(4) - Allgemeiner Fall
	132	3.272	EK1	0.18	≤ 1	ST354)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 1
	132	0.000	EK1	0.17	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

2.3 NACHWEISE STABSATZWEISE

Stabsatz Nr.	Stab Nr.	Stelle x [m]	LF/LK/ EK	Nachweis	Gleichung Nr.	Bezeichnung
5	(Stab Nr. 3,21)					
	3	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS102) Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	3	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS122) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	21	2.125	EK1	0.01	≤ 1	CS124) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	3	1.763	EK1	0.06	≤ 1	CS183) Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	3	3.525	EK1	0.05	≤ 1	CS203) Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	3	3.525	EK1	0.11	≤ 1	CS223) Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	3	0.000	EK1	0.02	≤ 1	ST301) Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	3	0.000	EK1	0.03	≤ 1	ST311) Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	3	0.000	EK1	0.02	≤ 1	ST321) Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und 6.3.1.2(4)
	3	3.525	EK1	0.09	≤ 1	ST332) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.2(4) - Allgemeiner Fall
	21	0.000	EK1	0.14	≤ 1	ST354) Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 1
	3	3.525	EK1	0.06	≤ 1	ST373) Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
6	(Stab Nr. 4,22)					
	4	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS102) Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	4	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS122) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	22	2.125	EK1	0.01	≤ 1	CS124) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	4	1.763	EK1	0.07	≤ 1	CS183) Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	4	3.525	EK1	0.05	≤ 1	CS203) Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	4	3.525	EK1	0.12	≤ 1	CS223) Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	4	0.000	EK1	0.03	≤ 1	ST301) Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	4	0.000	EK1	0.04	≤ 1	ST311) Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	4	0.000	EK1	0.03	≤ 1	ST321) Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und 6.3.1.2(4)
	4	0.881	EK1	0.15	≤ 1	ST354) Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 1
	4	3.525	EK1	0.14	≤ 1	ST373) Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
7	(Stab Nr. 7,8)					
	7	2.200	EK1	0.03	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	7	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	7	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	7	2.200	EK1	0.03	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	7	2.200	EK1	0.02	≤ 1	CS161) Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	7	2.200	EK1	0.06	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	8	0.000	EK1	0.07	≤ 1	ST363) Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2
	8	0.000	EK1	0.05	≤ 1	ST373) Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
8	(Stab Nr. 5,6)					
	5	2.200	EK1	0.03	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	5	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	5	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	5	2.200	EK1	0.03	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	6	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS161) Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	5	2.200	EK1	0.06	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	6	0.000	EK1	0.07	≤ 1	ST363) Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2
9	(Stab Nr. 11,12)					
	11	2.000	EK1	0.04	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	11	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	11	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	11	2.000	EK1	0.04	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	11	2.000	EK1	0.09	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

2.3 NACHWEISE STABSATZWEISE

Stabsatz Nr.	Stab Nr.	Stelle x [m]	LF/LK/ EK	Nachweis		Gleichung Nr.	Bezeichnung
10	(Stab Nr. 9,148)						
	148	2.000	EK1	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	9	2.000	EK1	0.16	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	148	2.000	EK1	0.09	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	9	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	9	2.000	EK1	0.16	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	148	2.000	EK1	0.25	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	9	2.000	EK1	0.04	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	148	2.000	EK1	0.28	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	9	1.000	EK1	0.22	≤ 1	ST363)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2
148	0.000	EK1	0.22	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes	
11	(Stab Nr. 26,28,29)						
	29	2.903	EK1	0.00	≤ 1	CS101)	Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	26	2.903	EK1	0.24	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	26	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	26	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	26	2.903	EK1	0.24	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	28	0.000	EK1	0.06	≤ 1	CS161)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	29	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	26	2.903	EK1	0.65	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	26	0.968	EK1	0.63	≤ 1	ST363)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2
28	0.000	EK1	0.38	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes	
12	(Stab Nr. 27,30,31)						
	31	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	27	2.903	EK1	0.24	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	27	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	27	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	27	2.903	EK1	0.24	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	27	2.903	EK1	0.07	≤ 1	CS161)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	30	0.000	EK1	0.07	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	27	2.903	EK1	0.65	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	27	0.000	EK1	0.69	≤ 1	ST363)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2
30	0.000	EK1	0.41	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes	
13	(Stab Nr. 23,51)						
	51	0.000	EK1	0.15	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	51	2.000	EK1	0.04	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	23	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	51	0.000	EK1	0.15	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	51	0.000	EK1	0.16	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
14	(Stab Nr. 44,52)						
	52	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	44	2.000	EK1	0.13	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	52	2.000	EK1	0.04	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	44	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	44	2.000	EK1	0.13	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	52	0.000	EK1	0.14	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
52	0.000	EK1	0.16	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil	
15	(Stab Nr. 57,62)						
	57	2.000	EK1	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	57	2.000	EK1	0.07	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	57	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	57	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	57	2.000	EK1	0.07	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	57	2.000	EK1	0.07	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	57	0.000	EK1	0.02	≤ 1	ST301)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	57	0.000	EK1	0.17	≤ 1	ST312)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

2.3 NACHWEISE STABSATZWEISE

Stabsatz Nr.	Stab Nr.	Stelle x [m]	LF/LK/ EK	Nachweis		Gleichung Nr.	Bezeichnung
16	57	0.000	EK1	0.02	≤ 1	ST321)	Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und 6.3.1.2(4)
	57	2.000	EK1	0.14	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	57	2.000	EK1	0.30	≤ 1	ST364)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 2
	57	2.000	EK1	0.13	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	(Stab Nr. 45,53)						
	53	2.000	EK1	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	53	2.000	EK1	0.11	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	45	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	53	2.000	EK1	0.28	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	45	2.000	EK1	0.13	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	53	2.000	EK1	0.32	≤ 1	ST364)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 2
	53	2.000	EK1	0.32	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	(Stab Nr. 32,33,47)						
	47	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	47	2.899	EK1	0.01	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	32	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
17	32	2.899	EK1	0.02	≤ 1	CS161)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	33	0.966	EK1	0.06	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	33	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	33	0.966	EK1	0.19	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	32	0.966	EK1	0.21	≤ 1	ST363)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2
	33	0.000	EK1	0.12	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	(Stab Nr. 35,36,46)						
	35	2.899	EK1	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	35	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	35	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	46	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS161)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	36	0.966	EK1	0.06	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	35	2.899	EK1	0.02	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	36	0.966	EK1	0.19	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	46	2.899	EK1	0.21	≤ 1	ST363)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2
	36	0.000	EK1	0.12	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	(Stab Nr. 71,81)						
	71	1.449	EK1	0.00	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
19	81	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	71	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	71	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	81	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	71	1.449	EK1	0.03	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	71	1.449	EK1	0.05	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	(Stab Nr. 70,80)						
	80	1.449	EK1	0.00	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	70	1.449	EK1	0.03	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	80	1.449	EK1	0.00	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	70	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	70	1.449	EK1	0.03	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	70	1.449	EK1	0.03	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	70	1.449	EK1	0.05	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	(Stab Nr. 72,82)						
	72	1.449	EK1	0.03	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
21	72	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	72	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	72	1.449	EK1	0.03	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	72	1.449	EK1	0.05	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	(Stab Nr. 128,130)						
22	128	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

2.3 NACHWEISE STABSATZWEISE

Stabsatz Nr.	Stab Nr.	Stelle x [m]	LF/LK/ EK	Nachweis		Gleichung Nr.	Bezeichnung
	128	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	128	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	128	3.907	EK1	0.18	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	128	2.930	EK1	0.02	≤ 1	CS201)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	130	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	128	0.000	EK1	0.03	≤ 1	ST301)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	128	0.000	EK1	0.05	≤ 1	ST311)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	128	0.000	EK1	0.03	≤ 1	ST321)	Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und 6.3.1.2(4)
	128	3.907	EK1	0.20	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	130	0.000	EK1	0.24	≤ 1	ST364)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 2
	130	0.000	EK1	0.12	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	(Stab Nr. 127,129)						
	127	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	127	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	127	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	127	3.907	EK1	0.19	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	127	2.930	EK1	0.02	≤ 1	CS201)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	129	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	127	0.000	EK1	0.05	≤ 1	ST301)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	127	0.000	EK1	0.05	≤ 1	ST311)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	127	0.000	EK1	0.09	≤ 1	ST312)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2
	127	0.000	EK1	0.04	≤ 1	ST321)	Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und 6.3.1.2(4)
	127	0.977	EK1	0.29	≤ 1	ST364)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 2
	127	3.907	EK1	0.29	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	(Stab Nr. 34,38-40)						
	39	2.420	EK1	0.00	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	39	3.227	EK1	0.21	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	40	2.863	EK1	0.04	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	34	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	39	3.227	EK1	0.21	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	39	1.613	EK1	0.05	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	39	3.227	EK1	0.64	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	(Stab Nr. 37,41-43)						
	42	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS101)	Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	42	3.227	EK1	0.21	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	43	2.863	EK1	0.04	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	37	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	42	3.227	EK1	0.21	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	43	0.000	EK1	0.05	≤ 1	CS161)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	42	2.420	EK1	0.05	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	43	0.000	EK1	0.67	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	(Stab Nr. 50,56)						
	56	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	56	1.000	EK1	0.01	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	50	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	50	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	56	1.000	EK1	0.01	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	50	2.000	EK1	0.00	≤ 1	CS161)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	56	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	50	2.000	EK1	0.02	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	(Stab Nr. 76,86)						
	76	1.431	EK1	0.03	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	76	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	76	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	76	1.431	EK1	0.03	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

2.3 NACHWEISE STABSATZWEISE

Stabsatz Nr.	Stab Nr.	Stelle x [m]	LF/LK/ EK	Nachweis	Gleichung Nr.	Bezeichnung
28	76	1.431	EK1	0.05	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	(Stab Nr. 49,55)					
	55	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS102) Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	49	2.000	EK1	0.26	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	55	2.000	EK1	0.08	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	49	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	49	2.000	EK1	0.26	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	49	2.000	EK1	0.08	≤ 1	CS161) Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	55	0.000	EK1	0.30	≤ 1	CS181) Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	55	0.000	EK1	0.34	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
29	(Stab Nr. 75,85)					
	75	1.613	EK1	0.03	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	75	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	75	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	75	1.613	EK1	0.03	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
30	(Stab Nr. 74,84)					
	74	1.500	EK1	0.03	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	74	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	74	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	74	1.500	EK1	0.03	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
31	(Stab Nr. 61,66)					
	66	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS102) Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	61	2.000	EK1	0.07	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	61	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	61	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	61	2.000	EK1	0.07	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	61	2.000	EK1	0.07	≤ 1	CS181) Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
32	(Stab Nr. 73,83)					
	73	1.503	EK1	0.00	≤ 1	CS102) Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	83	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	73	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	73	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	83	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	73	1.503	EK1	0.03	≤ 1	CS181) Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
33	(Stab Nr. 48,54)					
	54	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS102) Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	48	2.000	EK1	0.25	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	54	2.000	EK1	0.07	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	48	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	48	2.000	EK1	0.25	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	54	0.000	EK1	0.27	≤ 1	CS181) Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	54	0.000	EK1	0.30	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil

2.4 NACHWEISE STABWEISE

Stab Nr.	Stelle x [m]	LF/LK/ EK	Nachweis	Gleichung Nr.	Bezeichnung
1	Querschnitt Nr. 18 - HEB 200				
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS102) Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	3.525	EK1	0.07	≤ 1	CS181) Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	2.644	EK1	0.01	≤ 1	CS221) Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	3.525	EK1	0.08	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	0.881	EK1	0.05	≤ 1	ST373) Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines V

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

■ 2.4 NACHWEISE STABWEISE

Stab Nr.	Stelle x [m]	LF/LK/ EK	Nachweis	Gleichung Nr.	Bezeichnung
Verfahren - Johannes Naumes					
2	Querschnitt Nr. 18 - HEB 200				
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS102) Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	3.525	EK1	0.16	≤ 1	CS181) Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	2.644	EK1	0.01	≤ 1	CS221) Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	3.525	EK1	0.08	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	3.525	EK1	0.23	≤ 1	ST373) Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
3	Querschnitt Nr. 14 - 2IS(B) HE B 200 + HE B 120 Euronorm 53-62 + Euronorm 53-62				
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS102) Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS122) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS124) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	1.763	EK1	0.06	≤ 1	CS183) Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	3.525	EK1	0.05	≤ 1	CS203) Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	3.525	EK1	0.11	≤ 1	CS223) Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	0.000	EK1	0.02	≤ 1	ST301) Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	ST311) Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	0.000	EK1	0.02	≤ 1	ST321) Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und 6.3.1.2(4)
	3.525	EK1	0.09	≤ 1	ST332) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.2(4) - Allgemeiner Fall
	0.881	EK1	0.07	≤ 1	ST354) Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 1
	3.525	EK1	0.06	≤ 1	ST373) Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
4	Querschnitt Nr. 14 - 2IS(B) HE B 200 + HE B 120 Euronorm 53-62 + Euronorm 53-62				
	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS102) Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS122) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS124) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	1.763	EK1	0.07	≤ 1	CS183) Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	3.525	EK1	0.05	≤ 1	CS203) Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	3.525	EK1	0.12	≤ 1	CS223) Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	ST301) Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	0.000	EK1	0.04	≤ 1	ST311) Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	ST321) Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und 6.3.1.2(4)
	0.881	EK1	0.15	≤ 1	ST354) Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 1
	3.525	EK1	0.14	≤ 1	ST373) Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
5	Querschnitt Nr. 2 - I 200				
	2.200	EK1	0.03	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	2.200	EK1	0.03	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	2.200	EK1	0.02	≤ 1	CS161) Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	2.200	EK1	0.06	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	2.200	EK1	0.07	≤ 1	ST363) Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2
6	Querschnitt Nr. 2 - I 200				
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	2.200	EK1	0.01	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.733	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS161) Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	0.000	EK1	0.06	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	0.000	EK1	0.07	≤ 1	ST363) Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2
7	Querschnitt Nr. 2 - I 200				
	2.200	EK1	0.03	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	2.200	EK1	0.03	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	2.200	EK1	0.02	≤ 1	CS161) Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

■ 2.4 NACHWEISE STABWEISE

Stab Nr.	Stelle x [m]	LF/LK/ EK	Nachweis		Gleichung Nr.	Bezeichnung
8	2.200	EK1	0.06	≤ 1	ST331)	6.2.7 und 6.2.9 Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	2.200	EK1	0.07	≤ 1	ST363)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2
	2.200	EK1	0.05	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	Querschnitt Nr. 2 - I 200					
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	2.200	EK1	0.01	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.733	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS161)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	0.000	EK1	0.06	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
9	0.000	EK1	0.07	≤ 1	ST363)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2
	0.000	EK1	0.05	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	Querschnitt Nr. 3 - HEA 200					
	2.000	EK1	0.00	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	2.000	EK1	0.16	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	2.000	EK1	0.09	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	2.000	EK1	0.16	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	2.000	EK1	0.16	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	2.000	EK1	0.04	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
10	2.000	EK1	0.20	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	1.000	EK1	0.22	≤ 1	ST363)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2
	2.000	EK1	0.22	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	Querschnitt Nr. 3 - HEA 200					
	4.000	EK1	0.19	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.800	EK1	0.01	≤ 1	CS116)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	4.000	EK1	0.04	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	4.000	EK1	0.19	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.800	EK1	0.01	≤ 1	CS151)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
11	1.600	EK1	0.01	≤ 1	CS161)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	4.000	EK1	0.21	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 4 - I 140					
	2.000	EK1	0.04	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	2.000	EK1	0.04	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	2.000	EK1	0.09	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 4 - I 140					
	0.000	EK1	0.04	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
12	2.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	0.000	EK1	0.04	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.000	EK1	0.09	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 5 - L 65x65x8					
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100)	Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS101)	Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	Querschnitt Nr. 5 - L 65x65x8					
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100)	Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	Querschnitt Nr. 5 - L 65x65x8					
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100)	Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
13	Querschnitt Nr. 5 - L 65x65x8					
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100)	Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS101)	Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	Querschnitt Nr. 5 - L 65x65x8					
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100)	Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS101)	Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	Querschnitt Nr. 5 - L 65x65x8					
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100)	Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS101)	Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	Querschnitt Nr. 14 - 2IS(B) HE B 200 + HE B 120 Euronorm 53-62 + Euronorm 53-62					
21	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS122)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	2.125	EK1	0.01	≤ 1	CS124)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	1.063	EK1	0.03	≤ 1	CS183)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	1.063	EK1	0.03	≤ 1	CS203)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und N

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

■ 2.4 NACHWEISE STABWEISE

Stab Nr.	Stelle x [m]	LF/LK/ EK	Nachweis		Gleichung Nr.	Bezeichnung
22	0.000	EK1	0.05	≤ 1	CS223)	Normalkraft nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	0.000	EK1	0.14	≤ 1	ST354)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	0.000	EK1	0.05	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 1
						Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	Querschnitt Nr. 14 - 2IS(B) HE B 200 + HE B 120 Euronorm 53-62 + Euronorm 53-62					
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS122)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	2.125	EK1	0.01	≤ 1	CS124)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	1.063	EK1	0.03	≤ 1	CS183)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	1.063	EK1	0.03	≤ 1	CS203)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
23	0.000	EK1	0.05	≤ 1	CS223)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	0.000	EK1	0.14	≤ 1	ST354)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 1
	0.000	EK1	0.06	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	Querschnitt Nr. 9 - HEA 240					
	2.000	EK1	0.14	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.04	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	2.000	EK1	0.14	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	2.000	EK1	0.16	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
26	Querschnitt Nr. 7 - I 280					
	2.903	EK1	0.24	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	2.903	EK1	0.24	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	2.903	EK1	0.06	≤ 1	CS161)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	2.903	EK1	0.65	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	0.968	EK1	0.63	≤ 1	ST363)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2
	2.903	EK1	0.34	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
27	Querschnitt Nr. 7 - I 280					
	2.903	EK1	0.24	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	2.903	EK1	0.24	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	2.903	EK1	0.07	≤ 1	CS161)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	2.903	EK1	0.65	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	0.000	EK1	0.69	≤ 1	ST363)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2
	2.903	EK1	0.37	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
28	Querschnitt Nr. 7 - I 280					
	0.000	EK1	0.24	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	2.903	EK1	0.01	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	0.000	EK1	0.24	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.000	EK1	0.06	≤ 1	CS161)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	0.000	EK1	0.65	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	0.000	EK1	0.63	≤ 1	ST363)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2
	0.000	EK1	0.38	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
29	Querschnitt Nr. 7 - I 280					
	2.903	EK1	0.00	≤ 1	CS101)	Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	0.000	EK1	0.15	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	2.903	EK1	0.02	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	0.000	EK1	0.15	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	0.000	EK1	0.59	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	0.000	EK1	0.63	≤ 1	ST363)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2
	0.000	EK1	0.22	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
30	Querschnitt Nr. 7 - I 280					
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	0.000	EK1	0.24	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	2.903	EK1	0.01	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

■ 2.4 NACHWEISE STABWEISE

Stab Nr.	Stelle x [m]	LF/LK/ EK	Nachweis		Gleichung Nr.	Bezeichnung
31	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	0.000	EK1	0.24	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.000	EK1	0.07	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	0.000	EK1	0.65	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	2.903	EK1	0.68	≤ 1	ST363)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2
	0.000	EK1	0.41	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	Querschnitt Nr. 7 - I 280					
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	0.000	EK1	0.15	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	2.903	EK1	0.02	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	0.000	EK1	0.15	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.000	EK1	0.04	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	0.000	EK1	0.59	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
2.903	EK1	0.68	≤ 1	ST363)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2	
0.000	EK1	0.24	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes	
32	Querschnitt Nr. 7 - I 280					
	2.899	EK1	0.00	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	2.899	EK1	0.02	≤ 1	CS161)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	2.899	EK1	0.06	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	2.899	EK1	0.19	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	0.966	EK1	0.21	≤ 1	ST363)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2
	2.899	EK1	0.10	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	Querschnitt Nr. 7 - I 280					
33	1.933	EK1	0.00	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	2.899	EK1	0.00	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	0.966	EK1	0.06	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	0.966	EK1	0.19	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	0.000	EK1	0.21	≤ 1	ST363)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2
	0.000	EK1	0.12	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	Querschnitt Nr. 16 - I 380					
	3.007	EK1	0.00	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
3.007	EK1	0.11	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2	
0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6	
0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)	
3.007	EK1	0.11	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8	
3.007	EK1	0.02	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9	
3.007	EK1	0.57	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil	
35	Querschnitt Nr. 7 - I 280					
	2.899	EK1	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	2.899	EK1	0.06	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	2.899	EK1	0.02	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	2.899	EK1	0.19	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	0.000	EK1	0.20	≤ 1	ST363)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2
	2.899	EK1	0.11	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
36	Querschnitt Nr. 7 - I 280					
	1.933	EK1	0.00	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	2.899	EK1	0.00	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	0.966	EK1	0.06	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	0.966	EK1	0.19	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	0.000	EK1	0.21	≤ 1	ST363)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2
	0.000	EK1	0.12	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
37	Querschnitt Nr. 16 - I 380					

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

■ 2.4 NACHWEISE STABWEISE

Stab Nr.	Stelle x [m]	LF/LK/ EK	Nachweis		Gleichung Nr.	Bezeichnung
38	3.007	EK1	0.11	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	3.007	EK1	0.11	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	3.007	EK1	0.02	≤ 1	CS161)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	2.005	EK1	0.60	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 16 - I 380					
	3.001	EK1	0.00	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	3.001	EK1	0.18	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
39	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	3.001	EK1	0.18	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	3.001	EK1	0.03	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	3.001	EK1	0.62	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 16 - I 380					
	2.420	EK1	0.00	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	3.227	EK1	0.21	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	3.227	EK1	0.21	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
40	1.613	EK1	0.05	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	3.227	EK1	0.64	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 16 - I 380					
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	0.000	EK1	0.21	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	2.863	EK1	0.04	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	0.000	EK1	0.21	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.000	EK1	0.04	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	0.000	EK1	0.64	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
41	Querschnitt Nr. 16 - I 380					
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS101)	Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	3.001	EK1	0.18	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	3.001	EK1	0.18	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	3.001	EK1	0.04	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	3.001	EK1	0.64	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 16 - I 380					
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS101)	Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
42	3.227	EK1	0.21	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	3.227	EK1	0.21	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	2.420	EK1	0.05	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	3.227	EK1	0.67	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 16 - I 380					
	0.000	EK1	0.21	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	2.863	EK1	0.04	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
43	0.000	EK1	0.21	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.000	EK1	0.05	≤ 1	CS161)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	0.000	EK1	0.67	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 16 - I 380					
	2.000	EK1	0.13	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.04	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	2.000	EK1	0.13	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	2.000	EK1	0.15	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 9 - HEA 240					
45	2.000	EK1	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	0.000	EK1	0.06	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	Querschnitt Nr. 9 - HEA 240					

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

2.4 NACHWEISE STABWEISE

Stab Nr.	Stelle x [m]	LF/LK/ EK	Nachweis		Gleichung Nr.	Bezeichnung
46	2.000	EK1	0.12	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	2.000	EK1	0.13	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 7 - I 280					
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	2.899	EK1	0.01	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS161)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	0.000	EK1	0.06	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	0.000	EK1	0.19	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	2.899	EK1	0.21	≤ 1	ST363)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2
	0.000	EK1	0.10	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	Querschnitt Nr. 7 - I 280					
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	2.899	EK1	0.01	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
47	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	0.000	EK1	0.06	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	0.000	EK1	0.19	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	2.899	EK1	0.20	≤ 1	ST363)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2
	0.000	EK1	0.10	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	Querschnitt Nr. 9 - HEA 240					
	2.000	EK1	0.25	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.07	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	2.000	EK1	0.25	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	2.000	EK1	0.29	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 9 - HEA 240					
	2.000	EK1	0.26	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
48	0.000	EK1	0.08	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	2.000	EK1	0.26	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	2.000	EK1	0.08	≤ 1	CS161)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	2.000	EK1	0.32	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 9 - HEA 240					
	2.000	EK1	0.26	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.08	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	2.000	EK1	0.26	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	2.000	EK1	0.08	≤ 1	CS161)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	2.000	EK1	0.32	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 3 - HEA 200					
	2.000	EK1	0.00	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
49	1.000	EK1	0.01	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	1.000	EK1	0.01	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	2.000	EK1	0.00	≤ 1	CS161)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	2.000	EK1	0.02	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	2.000	EK1	0.02	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 9 - HEA 240					
	0.000	EK1	0.15	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	2.000	EK1	0.04	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	0.000	EK1	0.15	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.000	EK1	0.16	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 9 - HEA 240					
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
50	0.000	EK1	0.13	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	2.000	EK1	0.04	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	0.000	EK1	0.13	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.000	EK1	0.14	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	0.000	EK1	0.16	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 9 - HEA 240					
	2.000	EK1	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	2.000	EK1	0.11	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	2.000	EK1	0.28	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	Querschnitt Nr. 9 - HEA 240					
	2.000	EK1	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	2.000	EK1	0.11	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	2.000	EK1	0.28	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

■ 2.4 NACHWEISE STABWEISE

Stab Nr.	Stelle x [m]	LF/LK/ EK	Nachweis		Gleichung Nr.	Bezeichnung
54	0.000	EK1	0.13	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	2.000	EK1	0.32	≤ 1	ST364)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 2
	2.000	EK1	0.32	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	Querschnitt Nr. 9 - HEA 240					
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	0.000	EK1	0.25	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	2.000	EK1	0.07	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	0.000	EK1	0.25	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.000	EK1	0.27	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	0.000	EK1	0.30	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 9 - HEA 240					
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	1.000	EK1	0.14	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
55	2.000	EK1	0.08	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	1.000	EK1	0.14	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.000	EK1	0.08	≤ 1	CS161)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	0.000	EK1	0.30	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	0.000	EK1	0.34	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 3 - HEA 200					
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	1.000	EK1	0.01	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	2.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	1.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	1.000	EK1	0.01	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS161)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	0.000	EK1	0.02	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
56	Querschnitt Nr. 10 - I 140					
	2.000	EK1	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	2.000	EK1	0.07	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	2.000	EK1	0.07	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	2.000	EK1	0.07	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	0.000	EK1	0.02	≤ 1	ST301)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	0.000	EK1	0.17	≤ 1	ST312)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2
	0.000	EK1	0.02	≤ 1	ST321)	Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und 6.3.1.2(4)
	2.000	EK1	0.14	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	2.000	EK1	0.30	≤ 1	ST364)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 2
	2.000	EK1	0.13	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	Querschnitt Nr. 10 - I 140					
57	2.000	EK1	0.02	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	2.000	EK1	0.07	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	2.000	EK1	0.07	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	2.000	EK1	0.07	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	0.000	EK1	0.02	≤ 1	ST301)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	0.000	EK1	0.17	≤ 1	ST312)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2
	0.000	EK1	0.02	≤ 1	ST321)	Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und 6.3.1.2(4)
	2.000	EK1	0.14	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	2.000	EK1	0.30	≤ 1	ST364)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 2
	2.000	EK1	0.13	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	Querschnitt Nr. 10 - I 140					
	2.000	EK1	0.02	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
58	2.000	EK1	0.07	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	2.000	EK1	0.07	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	2.000	EK1	0.07	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	2.000	EK1	0.08	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	2.000	EK1	0.14	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	Querschnitt Nr. 10 - I 140					
	2.000	EK1	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	2.000	EK1	0.07	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	2.000	EK1	0.07	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	2.000	EK1	0.07	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	2.000	EK1	0.08	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	2.000	EK1	0.12	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

2.4 NACHWEISE STABWEISE

Stab Nr.	Stelle x [m]	LF/LK/ EK	Nachweis	Gleichung Nr.	Bezeichnung
60	Querschnitt Nr. 10 - I 140				
	2.000	EK1	0.01	≤ 1	CS102) Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	2.000	EK1	0.07	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	2.000	EK1	0.07	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	2.000	EK1	0.07	≤ 1	CS181) Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	2.000	EK1	0.08	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
61	Querschnitt Nr. 10 - I 140				
	2.000	EK1	0.00	≤ 1	CS102) Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	2.000	EK1	0.07	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	2.000	EK1	0.07	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	2.000	EK1	0.07	≤ 1	CS181) Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	2.000	EK1	0.14	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
62	Querschnitt Nr. 10 - I 140				
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS102) Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	0.000	EK1	0.07	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	2.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	0.000	EK1	0.07	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.000	EK1	0.07	≤ 1	CS181) Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	2.000	EK1	0.02	≤ 1	ST301) Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	2.000	EK1	0.17	≤ 1	ST312) Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2
	2.000	EK1	0.02	≤ 1	ST321) Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und 6.3.1.2(4)
	0.000	EK1	0.14	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	0.000	EK1	0.30	≤ 1	ST364) Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 2
	0.000	EK1	0.13	≤ 1	ST373) Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	Querschnitt Nr. 10 - I 140				
63	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS102) Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	0.000	EK1	0.07	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	2.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	0.000	EK1	0.07	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.000	EK1	0.07	≤ 1	CS181) Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	0.000	EK1	0.08	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	0.000	EK1	0.14	≤ 1	ST373) Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	Querschnitt Nr. 10 - I 140				
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS102) Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
64	0.000	EK1	0.07	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	2.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	0.000	EK1	0.07	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.000	EK1	0.07	≤ 1	CS181) Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	0.000	EK1	0.08	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	0.000	EK1	0.12	≤ 1	ST373) Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	Querschnitt Nr. 10 - I 140				
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS102) Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	0.000	EK1	0.07	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
65	2.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	0.000	EK1	0.07	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.000	EK1	0.07	≤ 1	CS181) Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	0.000	EK1	0.08	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	0.000	EK1	0.12	≤ 1	ST373) Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	Querschnitt Nr. 10 - I 140				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS102) Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	0.000	EK1	0.07	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	2.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
66	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

■ 2.4 NACHWEISE STABWEISE

Stab Nr.	Stelle x [m]	LF/LK/ EK	Nachweis		Gleichung Nr.	Bezeichnung
67	0.000	EK1	0.07	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.000	EK1	0.07	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	0.000	EK1	0.14	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 10 - I 140					
	1.452	EK1	0.03	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
68	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	1.452	EK1	0.03	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	1.452	EK1	0.03	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 10 - I 140					
	1.452	EK1	0.03	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
69	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	1.452	EK1	0.03	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	1.452	EK1	0.03	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 10 - I 140					
	1.452	EK1	0.03	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
70	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	1.449	EK1	0.03	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	1.449	EK1	0.03	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	1.449	EK1	0.05	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 10 - I 140					
	1.449	EK1	0.00	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
71	1.449	EK1	0.03	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	1.449	EK1	0.03	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	1.449	EK1	0.03	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	1.449	EK1	0.05	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
72	Querschnitt Nr. 10 - I 140					
	1.449	EK1	0.03	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	1.449	EK1	0.03	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	1.449	EK1	0.05	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
73	Querschnitt Nr. 10 - I 140					
	1.503	EK1	0.00	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	1.503	EK1	0.03	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	1.503	EK1	0.03	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
74	1.503	EK1	0.03	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	1.503	EK1	0.05	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 10 - I 140					
	1.500	EK1	0.03	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
75	1.500	EK1	0.03	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	1.500	EK1	0.05	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 10 - I 140					
	1.613	EK1	0.03	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	1.613	EK1	0.03	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	1.613	EK1	0.06	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

2.4 NACHWEISE STABWEISE

Stab Nr.	Stelle x [m]	LF/LK/ EK	Nachweis	Gleichung Nr.	Bezeichnung
					I-Profil
76	Querschnitt Nr. 10 - I 140				
	1.431	EK1	0.03	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	1.431	EK1	0.03	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
77	1.431	EK1	0.05	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 10 - I 140				
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	1.452	EK1	0.00	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
78	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 10 - I 140				
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	1.452	EK1	0.00	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
79	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 10 - I 140				
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
80	1.449	EK1	0.00	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS181) Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	0.000	EK1	0.05	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
81	Querschnitt Nr. 10 - I 140				
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	1.449	EK1	0.00	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
82	0.000	EK1	0.05	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 10 - I 140				
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	1.449	EK1	0.00	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
83	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.000	EK1	0.05	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 10 - I 140				
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	1.503	EK1	0.01	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
84	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.000	EK1	0.05	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 10 - I 140				
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
85	1.500	EK1	0.01	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.000	EK1	0.06	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 10 - I 140				
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
85	1.613	EK1	0.01	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.000	EK1	0.06	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 10 - I 140				

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

■ 2.4 NACHWEISE STABWEISE

Stab Nr.	Stelle x [m]	LF/LK/ EK	Nachweis	Gleichung Nr.	Bezeichnung
86	Querschnitt Nr. 10 - I 140				
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	1.431	EK1	0.00	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
87	Querschnitt Nr. 5 - L 65x65x8				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
88	Querschnitt Nr. 5 - L 65x65x8				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
89	Querschnitt Nr. 5 - L 65x65x8				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
90	Querschnitt Nr. 5 - L 65x65x8				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
91	Querschnitt Nr. 5 - L 65x65x8				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
92	Querschnitt Nr. 5 - L 65x65x8				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
93	Querschnitt Nr. 5 - L 65x65x8				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
94	Querschnitt Nr. 5 - L 65x65x8				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
95	Querschnitt Nr. 5 - L 65x65x8				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.04	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
96	Querschnitt Nr. 5 - L 65x65x8				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.04	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
97	Querschnitt Nr. 5 - L 65x65x8				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
98	Querschnitt Nr. 5 - L 65x65x8				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
103	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
104	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
105	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
106	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
107	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
108	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
109	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
110	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
111	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
112	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
113	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
114	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.01	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
115	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

■ 2.4 NACHWEISE STABWEISE

Stab Nr.	Stelle x [m]	LF/LK/ EK	Nachweis	Gleichung Nr.	Bezeichnung
	0.000	EK1	0.00	≤ 1 CS101)	Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
116	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1 CS100)	Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.00	≤ 1 CS101)	Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
117	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1 CS100)	Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
118	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1 CS100)	Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
119	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1 CS100)	Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.05	≤ 1 CS101)	Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
120	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1 CS100)	Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
121	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1 CS100)	Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.05	≤ 1 CS101)	Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
122	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1 CS100)	Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
123	Querschnitt Nr. 12 - 2IS(B) HE B 300 + HE B 200 Euronorm 53-62 + Euronorm 53-62				
	2.135	EK1	0.01	≤ 1 CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	1.067	EK1	0.01	≤ 1 CS122)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	2.135	EK1	0.05	≤ 1 CS124)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	0.000	EK1	0.19	≤ 1 CS203)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	1.067	EK1	0.11	≤ 1 CS223)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	1.067	EK1	0.23	≤ 1 ST353)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 1
	2.135	EK1	0.25	≤ 1 ST354)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 1
	0.000	EK1	0.21	≤ 1 ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
124	Querschnitt Nr. 12 - 2IS(B) HE B 300 + HE B 200 Euronorm 53-62 + Euronorm 53-62				
	2.135	EK1	0.01	≤ 1 CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	0.000	EK1	0.00	≤ 1 CS122)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	2.135	EK1	0.02	≤ 1 CS124)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	0.000	EK1	0.07	≤ 1 CS203)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	1.067	EK1	0.06	≤ 1 CS223)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	2.135	EK1	0.12	≤ 1 ST353)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 1
125	Querschnitt Nr. 12 - 2IS(B) HE B 300 + HE B 200 Euronorm 53-62 + Euronorm 53-62				
	2.135	EK1	0.01	≤ 1 CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	2.135	EK1	0.02	≤ 1 CS122)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	2.135	EK1	0.02	≤ 1 CS124)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	2.135	EK1	0.04	≤ 1 CS183)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	2.135	EK1	0.07	≤ 1 CS223)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	2.135	EK1	0.03	≤ 1 ST332)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.2(4) - Allgemeiner Fall
126	Querschnitt Nr. 12 - 2IS(B) HE B 300 + HE B 200 Euronorm 53-62 + Euronorm 53-62				
	2.135	EK1	0.01	≤ 1 CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	2.135	EK1	0.02	≤ 1 CS122)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	2.135	EK1	0.02	≤ 1 CS124)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	2.135	EK1	0.04	≤ 1 CS183)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	2.135	EK1	0.06	≤ 1 CS223)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	2.135	EK1	0.03	≤ 1 ST332)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.2(4) - Allgemeiner Fall
	2.135	EK1	0.18	≤ 1 ST353)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 1
	2.135	EK1	0.08	≤ 1 ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
127	Querschnitt Nr. 17 - HEB 200				
	0.000	EK1	0.03	≤ 1 CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	0.000	EK1	0.02	≤ 1 CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1 CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	3.907	EK1	0.19	≤ 1 CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	2.930	EK1	0.02	≤ 1 CS201)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	3.907	EK1	0.02	≤ 1 CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	0.000	EK1	0.05	≤ 1 ST301)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

2.4 NACHWEISE STABWEISE

Stab Nr.	Stelle x [m]	LF/LK/ EK	Nachweis		Gleichung Nr.	Bezeichnung
128	0.000	EK1	0.05	≤ 1	ST311)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	0.000	EK1	0.09	≤ 1	ST312)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2
	0.000	EK1	0.04	≤ 1	ST321)	Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und 6.3.1.2(4)
	0.977	EK1	0.29	≤ 1	ST364)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 2
	3.907	EK1	0.29	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	Querschnitt Nr. 17 - HEB 200					
	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	3.907	EK1	0.18	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	2.930	EK1	0.02	≤ 1	CS201)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	3.907	EK1	0.02	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	ST301)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	0.000	EK1	0.05	≤ 1	ST311)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	ST321)	Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und 6.3.1.2(4)
	3.907	EK1	0.20	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	0.977	EK1	0.08	≤ 1	ST364)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 2
	3.907	EK1	0.06	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
129	Querschnitt Nr. 17 - HEB 200					
	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	0.000	EK1	0.09	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	1.077	EK1	0.01	≤ 1	CS201)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	2.153	EK1	0.02	≤ 1	ST301)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	2.153	EK1	0.04	≤ 1	ST311)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	2.153	EK1	0.02	≤ 1	ST321)	Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und 6.3.1.2(4)
	0.000	EK1	0.25	≤ 1	ST364)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 2
	0.000	EK1	0.13	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
130	Querschnitt Nr. 17 - HEB 200					
	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	0.000	EK1	0.09	≤ 1	CS181)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	1.077	EK1	0.01	≤ 1	CS201)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	0.000	EK1	0.02	≤ 1	CS221)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	2.153	EK1	0.02	≤ 1	ST301)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	2.153	EK1	0.04	≤ 1	ST311)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	2.153	EK1	0.02	≤ 1	ST321)	Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und 6.3.1.2(4)
	0.000	EK1	0.24	≤ 1	ST364)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 2
	0.000	EK1	0.12	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
131	Querschnitt Nr. 17 - HEB 200					
	4.000	EK1	0.28	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.800	EK1	0.00	≤ 1	CS116)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	4.000	EK1	0.07	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	4.000	EK1	0.28	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.800	EK1	0.00	≤ 1	CS151)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	1.600	EK1	0.01	≤ 1	CS161)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	4.000	EK1	0.31	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
132	Querschnitt Nr. 12 - 2IS(B) HE B 300 + HE B 200 Euronorm 53-62 + Euronorm 53-62					
	4.090	EK1	0.02	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	4.090	EK1	0.01	≤ 1	CS122)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	4.090	EK1	0.02	≤ 1	CS124)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	0.000	EK1	0.05	≤ 1	CS183)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	2.454	EK1	0.07	≤ 1	CS203)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	0.000	EK1	0.15	≤ 1	CS223)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft n

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

■ 2.4 NACHWEISE STABWEISE

Stab Nr.	Stelle x [m]	LF/LK/ EK	Nachweis		Gleichung Nr.	Bezeichnung
133	4.090	EK1	0.02	≤ 1	ST301)	nach 6.2.10 und 6.2.9 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	4.090	EK1	0.03	≤ 1	ST311)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	4.090	EK1	0.02	≤ 1	ST321)	Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und 6.3.1.2(4)
	3.272	EK1	0.18	≤ 1	ST354)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 1
	0.000	EK1	0.17	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	Querschnitt Nr. 12 - 2IS(B) HE B 300 + HE B 200 Euronorm 53-62 + Euronorm 53-62					
	4.090	EK1	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	4.090	EK1	0.01	≤ 1	CS122)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	4.090	EK1	0.02	≤ 1	CS124)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	0.000	EK1	0.05	≤ 1	CS183)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	0.000	EK1	0.16	≤ 1	CS223)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	4.090	EK1	0.02	≤ 1	ST301)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	4.090	EK1	0.02	≤ 1	ST311)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
134	4.090	EK1	0.02	≤ 1	ST321)	Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und 6.3.1.2(4)
	4.090	EK1	0.18	≤ 1	ST353)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 1
	3.272	EK1	0.07	≤ 1	ST354)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 1
	0.000	EK1	0.16	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	Querschnitt Nr. 12 - 2IS(B) HE B 300 + HE B 200 Euronorm 53-62 + Euronorm 53-62					
	3.515	EK1	0.02	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	3.515	EK1	0.01	≤ 1	CS122)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	3.515	EK1	0.04	≤ 1	CS124)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	2.636	EK1	0.02	≤ 1	CS183)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	0.000	EK1	0.20	≤ 1	CS223)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	3.515	EK1	0.02	≤ 1	ST301)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um y-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	3.515	EK1	0.03	≤ 1	ST311)	Stabilitätsnachweis - Biegeknicken um z-Achse nach 6.3.1.1 und 6.3.1.2(4)
	3.515	EK1	0.03	≤ 1	ST321)	Stabilitätsnachweis - Drillknicken nach 6.3.1.4 und 6.3.1.2(4)
	0.000	EK1	0.04	≤ 1	ST332)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.2(4) - Allgemeiner Fall
135	3.515	EK1	0.12	≤ 1	ST353)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 1
	2.636	EK1	0.26	≤ 1	ST354)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.3, Verfahren 1
	0.000	EK1	0.23	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	Querschnitt Nr. 12 - 2IS(B) HE B 300 + HE B 200 Euronorm 53-62 + Euronorm 53-62					
	3.515	EK1	0.01	≤ 1	CS102)	Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	0.000	EK1	0.20	≤ 1	CS117)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse nach 6.2.5 - Klasse 3
	3.515	EK1	0.01	≤ 1	CS122)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	3.515	EK1	0.04	≤ 1	CS124)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse y nach 6.2.6(4) - Klasse 3 oder 4
	0.000	EK1	0.20	≤ 1	CS153)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse und Querkraft nach 6.2.9.2 und 6.2.10 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	2.636	EK1	0.02	≤ 1	CS183)	Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	2.636	EK1	0.06	≤ 1	CS203)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.2 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	0.000	EK1	0.05	≤ 1	CS223)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9 - Klasse 3 - Allgemeiner Querschnitt
	0.000	EK1	0.04	≤ 1	ST332)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.2(4) - Allgemeiner Fall
136	3.515	EK1	0.12	≤ 1	ST353)	Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 1
	Querschnitt Nr. 15 - HEB 300					
	8.697	EK1	0.07	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	7.827	EK1	0.01	≤ 1	CS116)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	8.697	EK1	0.02	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126)	Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	8.697	EK1	0.07	≤ 1	CS141)	Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	7.827	EK1	0.01	≤ 1	CS151)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	4.348	EK1	0.02	≤ 1	CS161)	Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	8.697	EK1	0.08	≤ 1	ST331)	Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	4.348	EK1	0.04	≤ 1	ST373)	Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
137	Querschnitt Nr. 15 - HEB 300					
	8.697	EK1	0.07	≤ 1	CS111)	Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.870	EK1	0.01	≤ 1	CS116)	Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	8.697	EK1	0.02	≤ 1	CS121)	Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6

Projekt: 10545 - Anlage 1

Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

2.4 NACHWEISE STABWEISE

Stab Nr.	Stelle x [m]	LF/LK/ EK	Nachweis	Gleichung Nr.	Bezeichnung
138	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	8.697	EK1	0.07	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	0.870	EK1	0.01	≤ 1	CS151) Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	4.348	EK1	0.02	≤ 1	CS161) Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	8.697	EK1	0.08	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	8.697	EK1	0.04	≤ 1	ST373) Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes
	Querschnitt Nr. 17 - HEB 200				
	2.400	EK1	0.01	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	4.000	EK1	0.07	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
139	4.000	EK1	0.29	≤ 1	CS181) Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	1.600	EK1	0.01	≤ 1	CS201) Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	0.800	EK1	0.00	≤ 1	CS221) Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	4.000	EK1	0.31	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 17 - HEB 200				
	4.000	EK1	0.33	≤ 1	CS111) Querschnittsnachweis - Biegung um y-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	0.800	EK1	0.00	≤ 1	CS116) Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse nach 6.2.5 - Klasse 1 oder 2
	4.000	EK1	0.08	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	4.000	EK1	0.33	≤ 1	CS141) Querschnittsnachweis - Biegung und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
140	0.800	EK1	0.00	≤ 1	CS151) Querschnittsnachweis - Biegung um z-Achse und Querkraft nach 6.2.5 und 6.2.8
	1.600	EK1	0.01	≤ 1	CS161) Querschnittsnachweis - Doppelbiegung und Querkraft nach 6.2.6, 6.2.7 und 6.2.9
	4.000	EK1	0.36	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
141	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.04	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
142	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.04	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.04	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
143	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.04	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
144	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
145	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
146	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
147	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	Querschnitt Nr. 11 - L 70x70x8 ArcelorMittal (EN 10056-1:2017)				
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
148	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS100) Keine bzw. sehr kleine Schnittgrößen
	0.000	EK1	0.03	≤ 1	CS101) Querschnittsnachweis - Zug nach 6.2.3
	Querschnitt Nr. 3 - HEA 200				
	2.000	EK1	0.01	≤ 1	CS102) Querschnittsnachweis - Druck nach 6.2.4
	2.000	EK1	0.09	≤ 1	CS121) Querschnittsnachweis - Querkraft in Achse z nach 6.2.6
	0.000	EK1	0.00	≤ 1	CS126) Querschnittsnachweis - Schubbeulen nach 6.2.6(6)
	2.000	EK1	0.25	≤ 1	CS181) Querschnittsnachweis - Biegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.9.1
	0.000	EK1	0.04	≤ 1	CS221) Querschnittsnachweis - Doppelbiegung, Quer- und Normalkraft nach 6.2.10 und 6.2.9
	2.000	EK1	0.28	≤ 1	ST331) Stabilitätsnachweis - Biegedrillknicken nach 6.3.2.1 und 6.3.2.3 - I-Profil
	1.000	EK1	0.22	≤ 1	ST363) Stabilitätsnachweis - Doppelbiegung nach 6.3.3, Verfahren 2
	0.000	EK1	0.22	≤ 1	ST373) Stabilitätsnachweis - Biegung und Druck nach 6.3.4, Allgemeines Verfahren - Johannes Naumes

Projekt: 10545 - Anlage 1

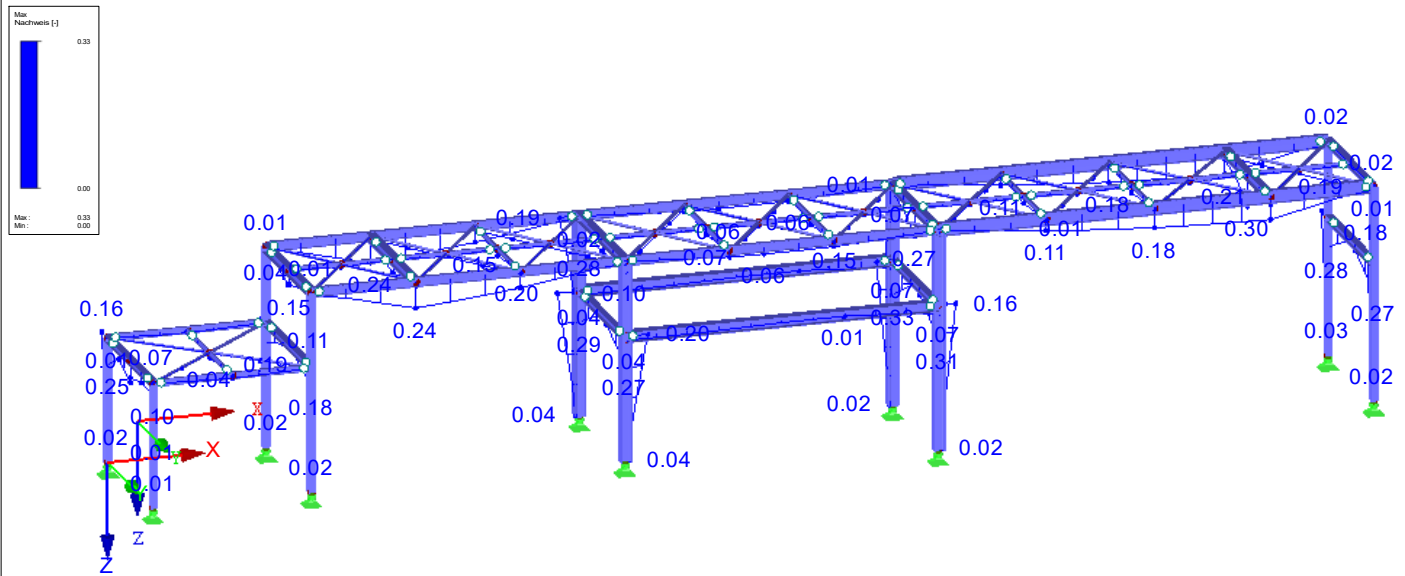
Modell: GBF Nebengerüst

Datum: 02.07.2026

■ MODELL

RF-STAHL EC3 FA1
Tragfähigkeit: Querschnittsnachweis

Isometrie

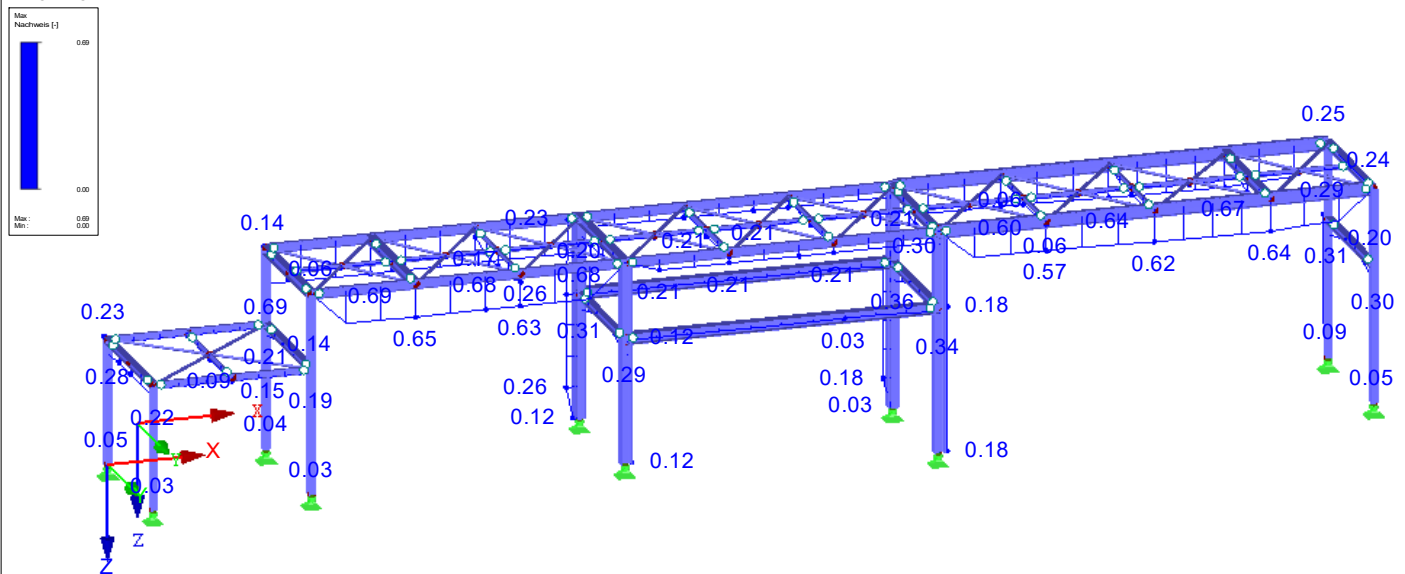


Max Nachweis: 0.33

■ MODELL

RF-STAHL EC3 FA1
Tragfähigkeit: Stabilitätsnachweis

Isometrie



Max Nachweis: 0.69