

PROJEKT:

V150-4.0/4.2 MW, Mk3E, WZ2GK2(S), 166 m

INHALT:

# ERDBEBENNACHWEIS FÜR ÖSTERREICH

IND.:	DATUM:	ÄNDERUNG:	GER:	GEPRÜFT:	FREIGABE:
Α	14.05.2018	ERSTAUFLAGE	RGS	JSR	JSR

VERFASSER:



Ziviltechnikerbüro

Dipl.-Ing. Josef Schalmberger

Ingenieurkonsulent für

Lassallestraße 7a/Vigit 3

1020 Wien, Österrege 3

Telefon +43-(0)1-3 (et 91-0)

E-Mail zt-buero@schalmberger 1

AUFTRAGGEBER:



VESTAS ÖSTERREICH GmbH VORGARTENSTRASSE 206 B A - 1020 WIEN

DATUM:	PROJEKT:	PLANNUMMER:
14.05.2018	101021	VO-C-01-A

T05 0075-3479 Ver 00 - Approved - Exported from DMS: 2018-05-28 by SEYAS

#### **RESTRICTED**

Projekt:

V150-4.0/4.2 MW, Mk3E, WZ2GK2(S), 166 m ERDBEBENNACHWEIS FÜR ÖSTERREICH VESTAS ÖSTERREICH GMBH

Auftraggeber:

#### **INHALT**

1	ALLGEMEINES	2
2	UNTERLAGEN	2
2.1	UNTERLAGEN ZUR WINDKRAFTANLAGE	2
2.2	NORMEN UND RICHTLINIEN	2
2.3	PROGRAMME	3
3	BELASTUNGEN	3
3.1	ERDBEBENLASTEN	3
3.2	KOMBINATION DER HORIZONTALKOMPONENTEN	4
4	LASTFÄLLE UND LASTFALLÜBERLAGERUNG	4
5	ERGEBNISSE	4
6	NUMERISCHE BERECHNUNG	6
7	SCHNITTGPÖSSENÜBERI AGERLING	21

V150-4.0/4.2 MW, Mk3E, WZ2GK2(S), 166 m ERDBEBENNACHWEIS FÜR ÖSTERREICH VESTAS ÖSTERREICH GMBH

Auftraggeber:

#### 1 ALLGEMEINES

Die Firma VESTAS ÖSTERREICH GMBH plant den Einsatz von Windkraftanlagen vom Typ VESTAS V150-4.0/4.2 MW, Mk3E, WZ2GK2(S), 166 m in Österreich.

Gegenstand dieses Berichts ist die Untersuchung, ob der Turm die in Österreich auftretenden Erdbebenlasten unter den definierten Produktionsbedingungen aufnehmen und abtragen kann.

In dieser Untersuchung wurden nur die Erdbebenlastfälle untersucht, die sonstigen für die Bemessung relevanten Extremlastfälle sind nicht Gegenstand dieses Berichtes.

Die Firma VESTAS ÖSTERREICH GMBH hat das Ziviltechnikerbüro Dipl.-Ing. Josef Schelmberger, Ingenieurkonsulent für Bauwesen mit Sitz in Wien mit der statischen Prüfung der Anlage unter Zugrundelegung der in Österreich geltenden Erdbebenlasten beauftragt.

#### 2 UNTERLAGEN

#### 2.1 UNTERLAGEN ZUR WINDKRAFTANLAGE

Die Schnittkräfte im Turm zufolge Funktionskräften Windkräften und Eigengewicht wurden für die untersuchte Windkraftanlage den folgenden Dokumenten entnommen:

Combine Tower loads V150-4.0/4.2 MW, Mk3E, WZ2GK2(S), 166 m Document: 0071-9514 VER00

erstellt von Vestas Wind Systems A/S am 11.05.2018

Die Geometrie des Stahlturms der Windkraftanlage wurde folgendem Plandokument entnommen:

T96A600-V150-4.0/4.2 MW – Mk3 NH166 DIBt S (WZ2 Gk2) LDST Drawing number: 0072-0477 VER.0

erstellt von Vestas Wind Systems A/S am 11.05.2018.

#### 2.2 NORMEN UND RICHTLINIEN

Folgende Normen wurden für die Überprüfung der Erdbebenlasten verwendet:

ÖVE/ÖNORM EN 61400-1: Windenergieanlage. Teil 1: Auslegungsanforderungen.

ÖNORM EN 1991-1-4:

Eurocode 1: Einwirkungen auf Tragwerke; Teil 1-4:

Allgemeine Einwirkungen – Windlasten.

ÖNORM B 1991-1-4:

Eurocode 1: Einwirkungen auf Tragwerke, Teil 1-4: Allgemeine Einwirkungen – Windlasten, Nationale Festlegungen zu ÖNORM EN 1991-1-4 und nationale

Ergänzungen.

V150-4.0/4.2 MW, Mk3E, WZ2GK2(S), 166 m ERDBEBENNACHWEIS FÜR ÖSTERREICH VESTAS ÖSTERREICH GMBH

Auftraggeber:

ÖNORM EN 1998-1: Eurocode 8: Auslegung von Bauwerken gegen

Erdbeben, Teil 1: Grundlagen, Erdbebeneinwirkungen

und Regeln für Hochbauten.

ÖNORM B 1998-1: Eurocode 8: Auslegung von Bauwerken gegen

Erdbeben, Teil 1: Grundlagen, Erdbebeneinwirkungen

und Regel für Hochbauten.

ÖNORM EN 1998-6: Eurocode 8: Auslegung von Bauwerken gegen

Erdbeben, Teil 6: Türme, Maste und Schornsteine.

Richtlinie für Windenergieanlagen, Einwirkungen und Standsicherheitsnachweise für Turm und Gründung, Heft 8, Fassung März 2012 erstellt vom Deutschem Institut für Bautechnik – DIBt –Berlin.

#### 2.3 PROGRAMME

Für die Ermittlung der Schnittkräfte wurde das 3-dimensionale Stabwerksprogramm RSTAB 8.14 der Firma Dlubal, sowie das Zusatzmodul RS-Dynam Pro zur Ermittlung der Erdbebenlasten verwendet.

#### **3 BELASTUNGEN**

#### 3.1 ERDBEBENLASTEN

Die Erdbebenlasten wurden mit dem Maximalwert für Österreich (Standort Nassfeld) nach ÖNORM B 1998-1 bzw. 6 ermittelt.

Die maßgebende Erdbebenlast liegt gemäß ÖNORM B 1998-1, Abbildung A.2 in der Zone 4. Gemäß Tabelle A.3 ergibt sich folgende Referenzbodenbeschleunigung a  $_{\rm gR}$ :

Nassfeld:  $a_{gR} = 1,34 \text{ m/sec}^2$ 

Da Windkraftanlagen abseits von Gebäuden und öffentlichen Verkehrswegen situiert sind, wurde nach ÖNORM EN 1998-6 Tabelle 4.1 Bedeutungsklasse II gewählt. Hieraus ergibt sich nach ÖNORM B 1998-1 Tabelle 1 ein Teilsicherheitsbeiwert  $\gamma_l$  von 1,0.

Zur Berücksichtigung der Baugrundklasse wurde nach ÖNORM EN 1998-1 Tabelle 3.1 die Klasse D untersucht. Dies ist jene Baugrundklasse, welche die konservativsten Werte ergibt. Es wurde demnach der "schlechteste" Baugrund angenommen, welcher für die Fundierung von Windkraftanlagen geeignet ist.

Für die Parameterwerte zur Beschreibung der empfohlenen elastischen Antwortspektren wurde, wie in ÖNORM B 1998-1 Kapitel 4 festgelegt, die Spektralform Typ 1 angewendet. Die Parameterwerte sind für die Bodenklassen D in ÖNORM EN 1998-1 Tabelle 3.2 wie folgt festgelegt:

Baugrundklasse	S	T <sub>B(s)</sub>	T <sub>C(s)</sub>	T <sub>D(s)</sub>
D	1,35	0,2	0,8	2

Auftraggeber:

#### 3.2 KOMBINATION DER HORIZONTALKOMPONENTEN

Die Horizontalkomponenten der Erdbebeneinwirkung wurden nach ÖNORM EN 1998-1 kombiniert. Die Kombination erfolgte anhand der SRSS-Regel. Dies bedeutet, der Größtwert der Beanspruchungsgröße wurde mittels der Quadratwurzel der Summe der quadrierten Werte der Beanspruchungsgrößen infolge jeder einzelnen Horizontalkomponente berechnet:

$$M_{k,e} = \sqrt{M_{k,ey}^2 + M_{k,ez}^2}$$

mit

 $M_{k,ey}$  ... Horizontalkomponente der Erdbebeneinwirkung in Y-Richtung

 $M_{k,ez}$  ... Horizontalkomponente der Erdbebeneinwirkung in Z-Richtung

 $M_{k,e}$  ... Resultierender Wert der seismischen Beanspruchungsgröße

#### 4 LASTFÄLLE UND LASTFALLÜBERLAGERUNG

Die zu untersuchenden Erdbebenlastfälle sind in der DIBt – Richtlinie für Windenergieanlagen definiert.

Für die Berechnung der Schnittgrößen für die Erdbebenlasten wurde die Einwirkungskombination für außergewöhnliche Lastfälle gemäß Tabelle 3 in der DIBt herangezogen. Damit korrespondieren folgenden Teilsicherheitsbeiwerte:

Trägheits- und Gravitationskräfte	$\gamma_{\sf F}$	=	1,10
Windlasten	γF	=	1,10
Erdbeben	γ <sub>F</sub>	=	1,00

In den beiliegenden statischen Berechnungen wurden die Schnittgrößen zufolge Erdbebenlasten nach ÖNORM B 1998 ermittelt und mit den von der Firma VESTAS bekanntgegebenen Produktionslastfällen überlagert. Die so ermittelten Schnittkräfte zufolge Erdbebeneinwirkung wurden mit den maximalen Bemessungsschnittgrößen des Turms verglichen.

#### 5 ERGEBNISSE

Der Vergleich zwischen den überlagerten Erdbebenlasten mit den von Vestas angegebenen Bemessungsschnittgrößen ist in nachfolgender Tabelle angeführt. Das Moment  $M_{d,e}$  beschreibt die Überlagerung der ermittelten Schnittgrößen zufolge Erdbeben mit den von der Firma Vestas bekanntgegeben Schnittgrößen für den Produktionsbetrieb. Das Moment  $M_{d,max}$  beschreibt das maximale Bemessungsmoment zufolge Berücksichtigung aller Lastfälle. Es ist jenes Moment, auf welches der Stahlrohrturm dimensioniert wurde.

T05 0075-3479 Ver 00 - Approved - Exported from DMS: 2018-05-28 by SEYAS

Projekt:

V150-4.0/4.2 MW, Mk3E, WZ2GK2(S), 166 m ERDBEBENNACHWEIS FÜR ÖSTERREICH VESTAS ÖSTERREICH GMBH

Auftraggeber:

Höhe	Med	Med,max	Auslastung
[m]	[kNm]	[kNm]	[%]
163,8	8813	12073	73,0%
161,2	10027	13157	76,2%
153,9	15007	19817	75,7%
145,3	23477	28676	81,9%
136,7	32185	37848	85,0%
130,8	38157	44223	86,3%
116,6	52707	62491	84,3%
102,2	67327	81784	82,3%
96,5	73240	89566	81,8%
82,1	88327	109351	80,8%
76,2	94433	117570	80,3%
71,0	100090	124797	80,2%
60,6	111562	139492	80,0%
50,2	123370	154031	80,1%
45,1	130162	161278	80,7%
30,7	148987	181878	81,9%
19,9	164336	197219	83,3%
10,6	178561	210587	84,8%
0,2	187846	225330	83,4%
0,0	188146	225614	83,4%

Das ermittelte Moment zufolge Erdbeben liegt im gesamten Stahlturm unter den Bemessungsschnittgrößen des Stahlturms. Die Erdbebenlast beträgt in 130,8 m maximal 86 % der angegebenen Bemessungsschnittgröße.

Die maximalen Erdbebenbelastungen von Österreich können daher schadlos aufgenommen werden. Der Lastfall Erdbeben ist somit für diese Anlage in Österreich nicht maßgebend.

Wien, 22.05.2018

Dipl.-Ing. Josef Schelmberger

#### **RESTRICTED**

6

Projekt:

V150-4.0/4.2 MW, Mk3E, WZ2GK2(S), 166 m ERDBEBENNACHWEIS FÜR ÖSTERREICH VESTAS ÖSTERREICH GMBH

Auftraggeber:

## 6 NUMERISCHE BERECHNUNG

#### **RESTRICTED**

#### Ziviltechnikerbüro Dipl.-Ing. Josef Schelmberger

Lassallestraße 7a / Unit 3 / Top 6, 1020 Wien

Tel: 1/3306191-0 zt-buero@schelmberger.at

Seite: 1/14 Blatt: 1

MODELL

 Projekt:
 101021
 Modell:
 101021-VO-C-01-A\_V150-4.0-4.2MW 166m

 Erdbebennachweis
 Erdbebennachweis

Datum: 14.05.2018

#### ■ INHALT

1	Modeli			Ergebnisse - Ergebniskombinationen	
1.2	Materialien	1	Grafik	Moment zufolge Erdbebeneinwirkung	11
1.8	Knotenlager	1		DYNAM Pro	
2	Lastfälle und Kombinationen		1.1	Globale Daten	12
2.1	Lastfälle	1	1.2.1	Massenfälle - Allgemein	12
2.6	Ergebniskombinationen	2	1.2.2	Massenfälle - Knotenzusatzmassen	12
Grafik	Modell, Isometrie	2	1.4.1	Eigenschwingungsfall - Allgemein	12
Grafik	Erdbebenersatzlasten	3	1.5.1	Antwortspektren - Allgemein	12
Grafik	Erdbebenersatzlasten	4	1.5.2	Antwortspektren - Norm-Parameter	12
Grafik	Erdbebenersatzlasten	5	1.5.3.1	Antwortspektren - Graph	13
Grafik	Erdbebenersatzlasten	6	1.8.1	Dynamische Lastfälle - Allgemein	13
Grafik	Erdbebenersatzlasten	7	1.8.5.1	Dynamische Lastfälle - Verfahren mit	13
Grafik	Erdbebenersatzlasten	8		statischen Ersatzlasten	
Grafik	Erdbebenersatzlasten	9	5.1	Eigenfrequenzen	13
Grafik	Erdbebenersatzlasten	10	5.7	Effektive Modalmassenfaktoren	14

#### **■ 1.2 MATERIALIEN**

Mat.	Modul	Modul	Spez. Gewicht	Wärmedehnz.	TeilsichBeiwert	Material-
Nr.	E [kN/cm²]	G [kN/cm <sup>2</sup> ]	γ [kN/m³]	α [1/°C]	ум [-]	Modell
1	Baustahl S 355 J0   EN	10025:1994-03				
	21000.00	8100.00	78.50	1.20E-05	1.00	Isotrop linear elastisch

#### 1.8 KNOTENLAGER

Lager			Lag	erdrehung	[°]	Stütze			Lagerung	bzw. Feder		
Nr.	Knoten Nr.	Folge	um X	um Y	um Z	in Z	Ux	U <sub>Y</sub>	uz	Фх	φγ	φz
1	1	XYZ	0.00	0.00	0.00		×	×	Ø	Ճ	×	⊠

## ■ 2.1 LASTFÄLLE

Last-	LF-Bezeichnung	Keine Norm	E	Eigengewicht - Faktor in Richtung					
fall		Einwirkungskategorie	Aktiv	X	Y	Z			
LF1	eigen	Ständige Lasten	×	0.000	0.000	-1.150			
LF10	DLF 1, Eigenform 1, Richtung - X	Erdbeben							
LF11	DLF 1, Eigenform 1, Richtung - Y	Erdbeben							
LF12	DLF 1, Eigenform 2, Richtung - X	Erdbeben							
LF13	DLF 1, Eigenform 2, Richtung - Y	Erdbeben				,			
LF14	DLF 1, Eigenform 3, Richtung - X	Erdbeben							
LF15	DLF 1, Eigenform 3, Richtung - Y	Erdbeben							
LF16	DLF 1, Eigenform 4, Richtung - X	Erdbeben							
LF17	DLF 1, Eigenform 4, Richtung - Y	Erdbeben							
LF18	DLF 1, Eigenform 5, Richtung - X	Erdbeben							
LF19	DLF 1, Eigenform 5, Richtung - Y	Erdbeben							
LF20	DLF 1, Eigenform 6, Richtung - X	Erdbeben							
LF21	DLF 1, Eigenform 6, Richtung - Y	Erdbeben							
LF22	DLF 1, Eigenform 7, Richtung - X	Erdbeben							
LF23	DLF 1, Eigenform 7, Richtung - Y	Erdbeben							
LF24	DLF 1, Eigenform 8, Richtung - X	Erdbeben							
LF25	DLF 1, Eigenform 8, Richtung - Y	Erdbeben							
LF26	DLF 1, Eigenform 9, Richtung - Z	Erdbeben							
LF27	DLF 1, Eigenform 10, Richtung -	Erdbeben							
LF28	DLF 1, Eigenform 10, Richtung -	Erdbeben							
LF29	DLF 1, Eigenform 11, Richtung -	Erdbeben	0						
LF30	DLF 1, Eigenform 11, Richtung -	Erdbeben							
LF31	DLF 1, Eigenform 12, Richtung -	Erdbeben							
LF32	DLF 1, Eigenform 12, Richtung -	Erdbeben							
LF33	DLF 1, Eigenform 13, Richtung -	Erdbeben							
LF34	DLF 1, Eigenform 13, Richtung -	Erdbeben							
LF35	DLF 1, Eigenform 14, Richtung - Z	Erdbeben							
LF36	DLF 1, Eigenform 15, Richtung -	Erdbeben							
LF37	DLF 1, Eigenform 15, Richtung - Y	Erdbeben							
LF38	DLF 1, Eigenform 16, Richtung - X	Erdbeben							
LF39	DLF 1, Eigenform 16, Richtung - Y	Erdbeben							
LF40	DLF 1, Eigenform 17, Richtung - X	Erdbeben							
LF41	DLF 1, Eigenform 17, Richtung - Y	Erdbeben							
LF42	DLF 1, Eigenform 18, Richtung -	Erdbeben							
LF43	DLF 1, Eigenform 18, Richtung - Y	Erdbeben							
LF44	DLF 1, Eigenform 19, Richtung - X	Erdbeben							
LF45	DLF 1, Eigenform 19, Richtung - Y	Erdbeben	Ш						

www.dlubal.com

Lassallestraße 7a / Unit 3 / Top 6, 1020 Wien

Tel: 1/3306191-0 zt-buero@schelmberger.at

2/14 Seite: Blatt:

**LASTEN** 

Projekt: 101021

Modell: 101021-VO-C-01-A\_V150-4.0-4.2MW 166m

Erdbebennachweis

14.05.2018 Datum:

#### 2.1 LASTFÄLLE

Last-	LF-Bezeichnung	Keine Norm	E	Eigengewicht - Faktor in Richtung		
fall		Einwirkungskategorie	Aktiv	Х	Υ	Z
LF46	DLF 1, Eigenform 20, Richtung - X	Erdbeben				
LF47	DLF 1, Eigenform 20, Richtung - Y	Erdbeben				
LF48	DLF 1, Eigenform 21, Richtung -	Erdbeben				
LF49	DLF 1, Eigenform 22, Richtung -	Erdbeben	0			
LF50	DLF 1, Eigenform 22, Richtung -	Erdbeben				
LF51	DLF 1, Eigenform 23, Richtung -	Erdbeben				
LF52	DLF 1, Eigenform 23, Richtung -	Erdbeben	0			
LF53	DLF 1, Eigenform 24, Richtung -	Erdbeben	0			
LF54	DLF 1, Eigenform 25, Richtung -	Erdbeben				
LF55	DLF 1, Eigenform 25, Richtung -	Erdbeben				
LF56	DLF 1, Eigenform 26, Richtung -	Erdbeben				
LF57	DLF 1, Eigenform 26, Richtung -	Erdbeben				
LF58	DLF 1, Eigenform 27, Richtung -	Erdbeben	0			
LF59	DLF 1, Eigenform 27, Richtung -	Erdbeben				
LF60	DLF 1, Eigenform 28, Richtung -	Erdbeben				
LF61	DLF 1, Eigenform 28, Richtung -	Erdbeben				
LF62	DLF 1, Eigenform 29, Richtung -	Erdbeben	0			
LF63	DLF 1, Eigenform 30, Richtung -	Erdbeben				
LF64	DLF 1, Eigenform 30, Richtung -	Erdbeben				

#### **■ 2.6 ERGEBNISKOMBINATIONEN**

Ergebn kombin.	Bezeichnung	Belastung
EK1	DLF1, Ergebnisumhüllende - X	LF10/s + LF12/s + LF14/s + LF16/s + LF18/s + LF20/s + LF22/s + LF24/s + LF27/s + LF29/s + LF31/s + LF33/s + LF36/s + LF38/s + LF40/s + LF42/s + LF44/s + LF46/s + LF46/s + LF54/s + LF54/s + LF56/s + LF56/s + LF56/s + LF63/s + LF63/s + LF63/s
EK2	DLF1, Ergebnisumhüllende - Y	LF11/s + LF13/s + LF15/s + LF17/s + LF19/s + LF21/s + LF23/s + LF25/s + LF28/s + LF30/s + LF32/s + LF34/s + LF37/s + LF39/s + LF41/s + LF43/s + LF45/s + LF47/s + LF50/s + LF52/s + LF55/s + LF57/s + LF59/s + LF61/s + LF64/s
EK3	DLF1, Ergebnisumhüllende - Z	LF26/s + LF35/s + LF48/s + LF53/s + LF62/s
EK4	DLF1, Ergebnisumhüllende - SRSS	EK1/s + EK2/s + EK3/s

#### **MODELL**



Lassallestraße 7a / Unit 3 / Top 6, 1020 Wien

Tel: 1/3306191-0 zt-buero@schelmberger.at

Seite: 3/14 Blatt: 1

Projekt: 101021

Modell: 101021-VO-C-01-A\_V150-4.0-4.2MW 166m

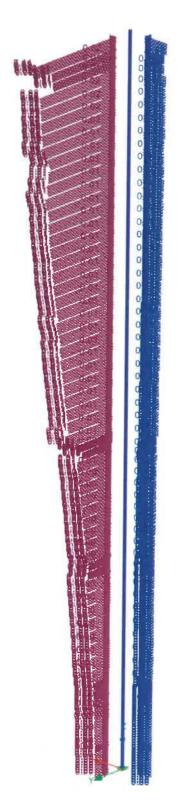
Erdbebennachweis

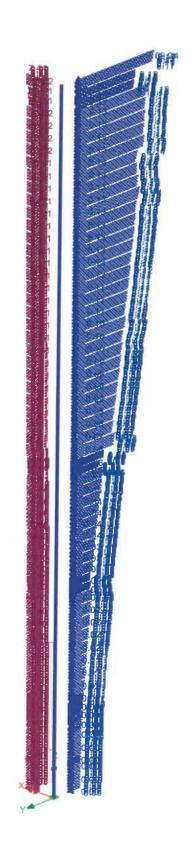
Datum: 14.05.2018

**ERDBEBENERSATZLASTEN** 

LF 10: DLF 1, Eigenform 1, Richtung - X Belastung [kN]

Isometrie LF 11: DLF 1, Eigenform 1, Richtung - Y Belastung [kN]





Lassallestraße 7a / Unit 3 / Top 6, 1020 Wien Tel: 1/3306191-0 zt-buero@schelmberger.at

4/14 Seite: Blatt:

Projekt: 101021

Modell: 101021-VO-C-01-A\_V150-4.0-4.2MW 166m

Datum:

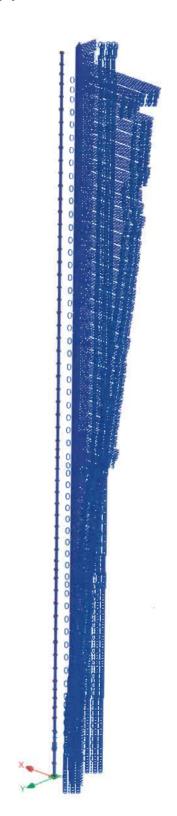
14.05.2018

ERDBEBENERSATZLASTEN

LF 12: DLF 1, Eigenform 2, Richtung - X Belastung [kN]

Isometrie LF 13: DLF 1, Eigenform 2, Richtung - Y
Belastung [kN]





Lassallestraße 7a / Unit 3 / Top 6, 1020 Wien

Tel: 1/3306191-0 zt-buero@scheimberger.at

ero@scheimberger.at

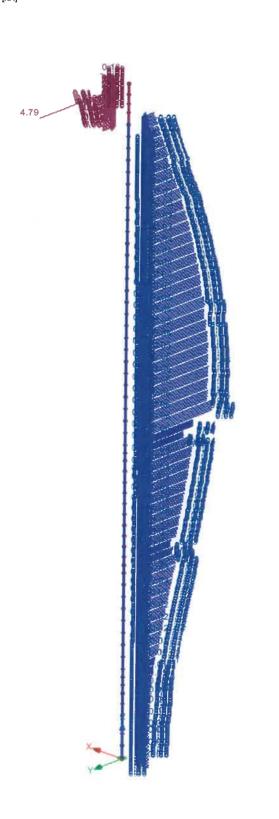
Modell: 101021-VO-C-01-A\_V150-4.0-4.2MW 166m Datum: 14.05.2018

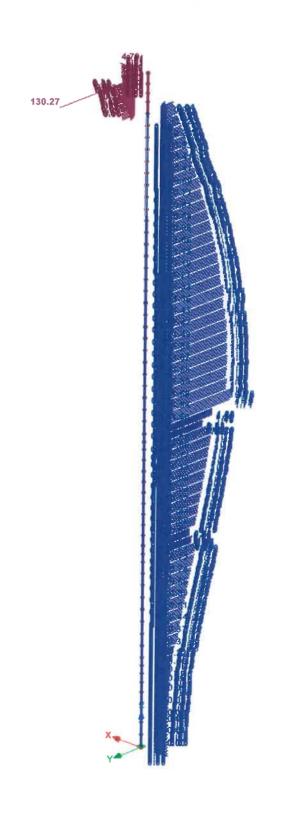
 ■ ERDBEBENERSATZLASTEN

Projekt: 101021

LF 14: DLF 1, Eigenform 3, Richtung - X Belastung [kN]

Isometrie LF 15: DLF 1, Eigenform 3, Richtung - Y Belastung [kN]





Lassallestraße 7a / Unit 3 / Top 6, 1020 Wien

Tel: 1/3306191-0 zt-buero@schelmberger.at

6/14 Seite:

Blatt:

Datum:

ERDBEBENERSATZLASTEN

Projekt: 101021

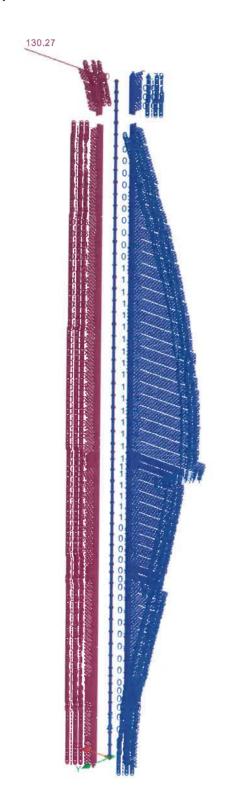
LF 16: DLF 1, Eigenform 4, Richtung - X Belastung [kN]

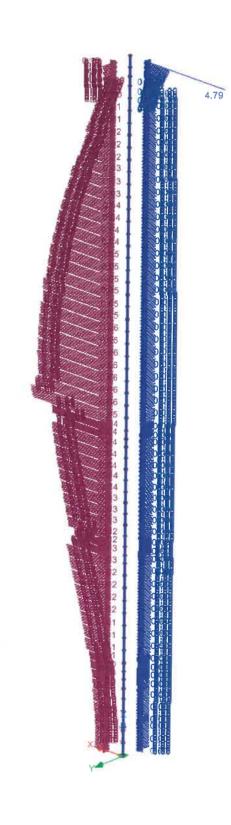
Isometrie LF 17: DLF 1, Eigenform 4, Richtung - Y Belastung [kN]

Modell: 101021-VO-C-01-A\_V150-4.0-4.2MW 166m

Isometrie

14.05.2018





Lassallestraße 7a / Unit 3 / Top 6, 1020 Wien

Tel: 1/3306191-0 zt-buero@schelmberger.at

Seite: Blatt:

Projekt: 101021

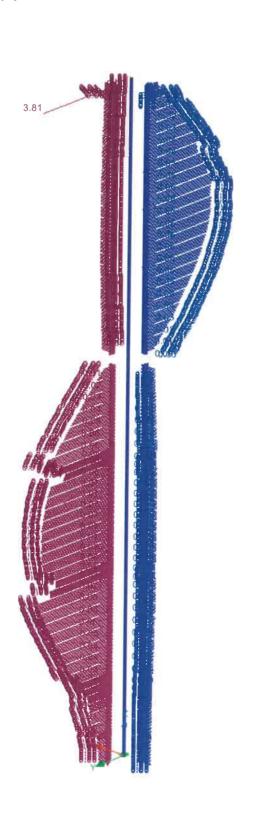
Modell: · 101021-VO-C-01-A\_V150-4.0-4.2MW 166m

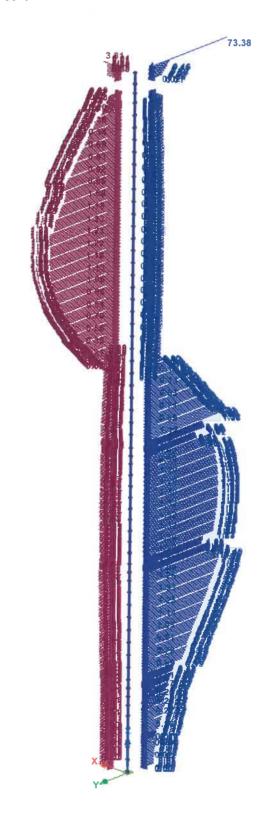
Datum: 14.05.2018

**≢ ERDBEBENERSATZLASTEN** 

LF 18: DLF 1, Eigenform 5, Richtung - X Belastung [kN]

Isometrie LF 19: DLF 1, Eigenform 5, Richtung - Y Belastung [kN]





Lassallestraße 7a / Unit 3 / Top 6, 1020 Wien

Tel: 1/3306191-0 zt-buero@schelmberger.at

Blatt:

Projekt: 101021

Modell: 101021-VO-C-01-A\_V150-4.0-4.2MW 166m Erdbebennachweis

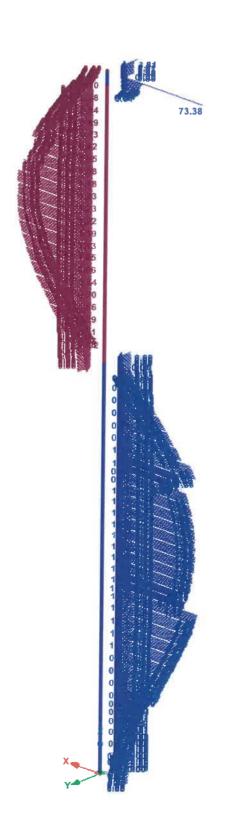
Datum: 14.05.2018

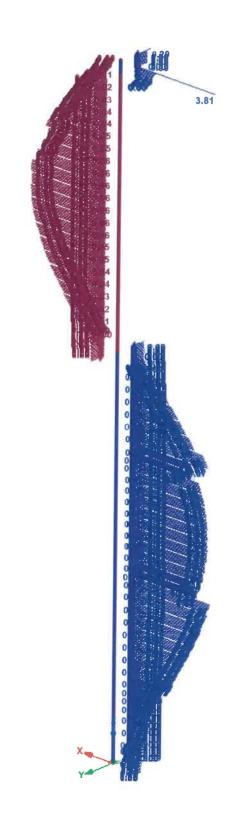
ERDBEBENERSATZLASTEN

LF 20: DLF 1, Eigenform 6, Richtung - X Belastung [kN]

Isometrie LF 21: DLF 1, Eigenform 6, Richtung - Y Belastung [kN]

Isometrie





**VESTAS PROPRIETARY NOTICE** 

9/14

## Ziviltechnikerbüro Dipl.-Ing. Josef Schelmberger

Lassallestraße 7a / Unit 3 / Top 6, 1020 Wien

Tel: 1/3306191-0 zt-buero@schelmberger.at

Datum: 14.05.2018

**■** ERDBEBENERSATZLASTEN

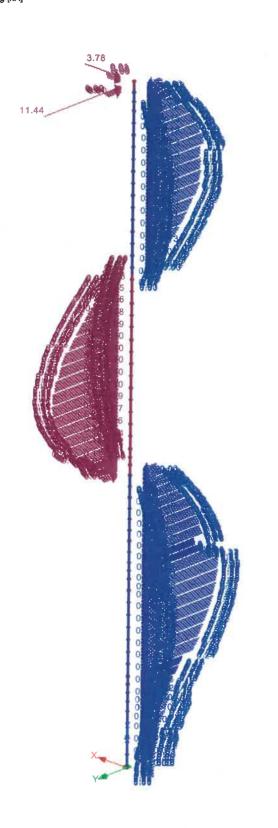
Projekt: 101021

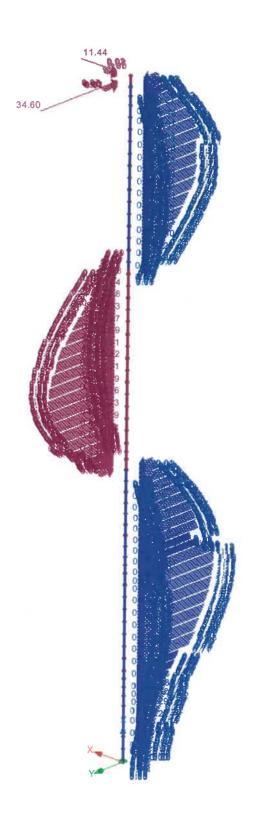
LF 22: DLF 1, Eigenform 7, Richtung - X Belastung [kN]

Isometrie LF 23: DLF 1, Eigenform 7, Richtung - Y Belastung [kN]

Erdbebennachweis

Modell: 101021-VO-C-01-A\_V150-4.0-4.2MW 166m





Lassallestraße 7a / Unit 3 / Top 6, 1020 Wien

Tel: 1/3306191-0 zt-buero@schelmberger.at

Seite: 10/14 Blatt: 1

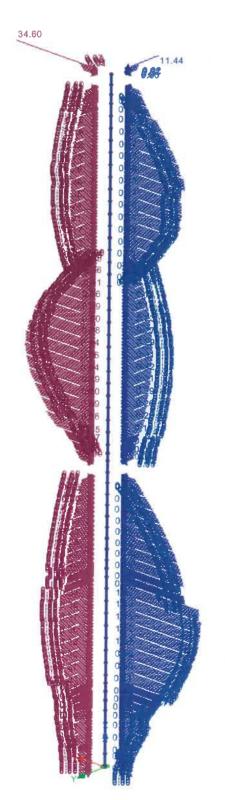
Projekt: 101021

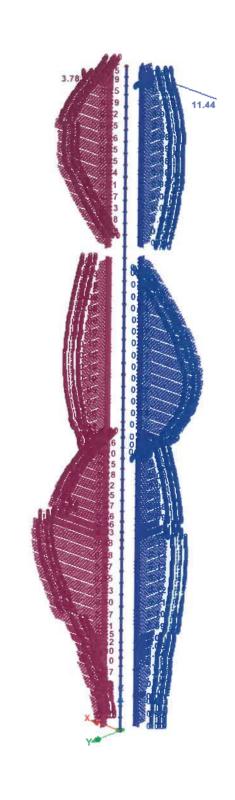
Modell: 101021-VO-C-01-A\_V150-4.0-4.2MW 166m Erdbebennachweis Datum: 14.05.2018

ERDBEBENERSATZLASTEN

LF 24: DLF 1, Eigenform 8, Richtung - X Belastung [kN]

Isometrie LF 25: DLF 1, Eigenform 8, Richtung - Y Belastung [kN]





#### 11/14 Blatt:

Ziviltechnikerbüro Dipl.-Ing. Josef Schelmberger Lassallestraße 7a / Unit 3 / Top 6, 1020 Wien

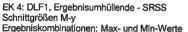
Tel: 1/3306191-0 zt-buero@schelmberger.at

Modell: 101021-VO-C-01-A\_V150-4.0-4.2MW 166m

Datum: 14.05.2018

**ERGEBNISSE** 

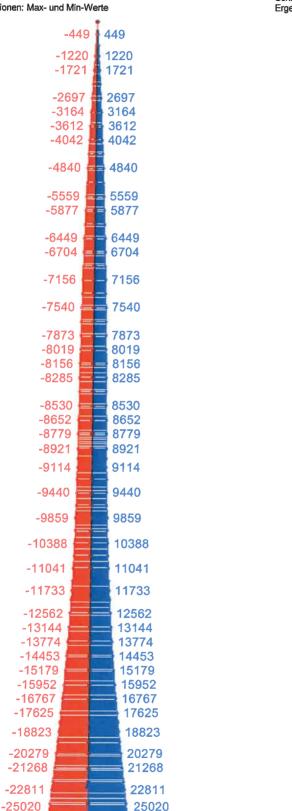
#### MOMENT ZUFOLGE ERDBEBENEINWIRKUNG

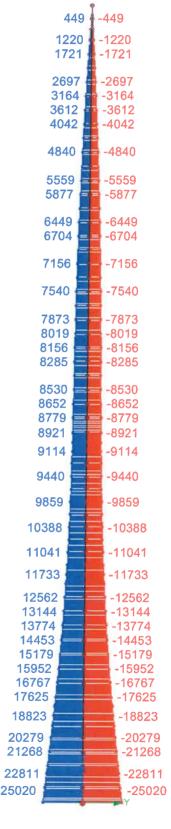


Ergebniskombinationen: Max- und Min-Werte

Projekt: 101021

Isometrie EK 4: DLF1. Ergebnisumhüllende - SRSS Schnittgrößen M-z Ergebniskombinationen: Max- und Min-Werte Isometrie





Max M-y: 0, Min M-y: 0 [kNm]

Max M-z: 0, Min M-z: 0 [kNm]

Lassallestraße 7a / Unit 3 / Top 6, 1020 Wien

Tel: 1/3306191-0 zt-buero@schelmberger.at

Blatt: **DYNAM Pro** 

P	7
	A.

MF1

Projekt: 101021

Modell: 101021-VO-C-01-A\_V150-4.0-4.2MW 166m Erdbebennachweis

Datum: 14.05.2018

# 1.1 GLOBALE DATEN

Aktivitäten ☑ Modalanalyse (Eigenformen) Massenkombinationen
 Erzwungene Schwingungen
 Antwortspektren
 Akzelerogramme ☐ Zeitdiagramme

☑ Verfahren mit statischen Ersatzlasten Einstellung Fallbeschleunigung : 10.00 m/s<sup>2</sup>

**■ 1.2.1 MASSENFÄLLE - ALLGEMEIN** 

No.	Massenfall- bezeichnung		Parameters
MF1		Massenfalltyp Massen Massen	Ständig     ∴ Aus Kraffkomponenten von Lastfall LF1-eigen     ∴ Zusatzmassen manuell definieren an     ☑ Knoten

1.2.2 MASSENFÄLLE - KNOTENZUSATZMASSEN

	Liste der	Liste der Masse		Massenmomente			
Nr.	Knoten mit Massen	m [kg]	l <sub>X</sub> [kg.m <sup>2</sup> ] l <sub>Y</sub> [kg.m <sup>2</sup> ]		l <sub>z</sub> [kg.m²]	Kommentar	
1	63	214529.000	0.000	0.000	0.000		

1.4.1 FIGENSCHWINGUNGSFALL - ALL GEMEIN

ESF	Eigenschwingungsfall-			
Fall	bezeichnung		Parame	eter
ESF1 I	MF1	Anzahl der kleinsten Eigenwerte Einwirkende Massen Wirkung der Massen in	×	30 MF1 X-Richtung I X-Richtung Z-Richtung

**■ 1.5.1 ANTWORTSPEKTREN - ALLGEMEIN** 

AS Fall	Antwortspektren- bezeichnung	Definitionsart	Kommentar
RS1		Nach Norm: EN 1998-1:2010 - Europäische Union Nationaler Anhang: ÖNORM - Österreich	

1.5.2 ANTWORTSPEKTREN - NORM-PARAMETER

	Antwortspektrum-				
Nr.	bezeichnung	Parameter des Mas	senfalls		
AS1		Spektrum-Art			
		Spektrum-Art		12	Bemessungsspektrum für lineare Berechnung
		Spektrum-Art		:	1
		Spektrumrichtung		:	Horizontales Spektrum
		Erdbebeneinwirkung			
		Referenz-Spitzenbodenbeschleunigung	a <sub>oR</sub>	:	1.3400
		Bedeutungskategorie	•	:	11
		Zonengruppe		:	4
		Bedeutungsbeiwert	γι	- :	1.0000
		Bemessungsbodenbeschleunigung	ag	:	1.3400
		Parameter zur Beschreibung des Antwortspektrums			
		Baugrundklasse		:	D
		Bodenparameter	S	:	1.3500
		Die untere Grenze des Bereichs konstanter Spektralbeschleunigung (horizontal)	T <sub>B+H</sub>	:	0.2000
		Die obere Grenze des Bereichs konstanter Spektralbeschleunigung (horizontal)	T <sub>C-H</sub>	:	0.8000
		Der Wert, der den Beginn des Bereichs konstanter Verschiebungen des Spektrums definiert (horizontal)	T <sub>D-H</sub>	:	2.0000
		Beiwerte			
		Verhaltensbeiwert	a	:	1.5000
		Grenzwert für das horizontale Bemessungsspektrum	ß	:	0,2000

T05 0075-3479 Ver 00 - Approved - Exported from DMS: 2018-05-28 by SEYAS

Lassallestraße 7a / Unit 3 / Top 6, 1020 Wien

13/14 Seite: Blatt:

Tel: 1/3306191-0 zt-buero@schelmberger.at

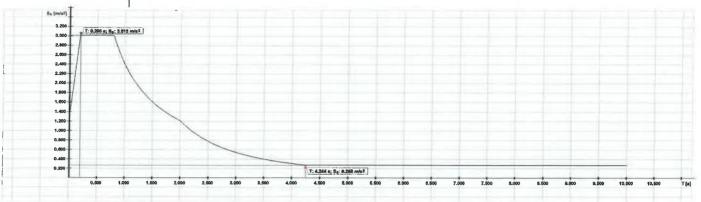
Modell: 101021-VO-C-01-A\_V150-4.0-4.2MW 166m

Datum: 14.05.2018

### 1.5.3.1 ANTWORTSPEKTREN - GRAPH

Projekt: 101021





#### **■ 1.8.1 DYNAMISCHE LASTFÄLLE - ALLGEMEIN**

DLF Fall	Dynamische Lastfälle Bezeichnung			Parameter
DLF1		Verfahrenstyp	:	Verfahren mit statischen Ersatzlasten (Antwortspektrum erforderlich)
		Eigenschwingung zuweisen	:	Eigenschwingungsfall: ESF1

#### ■ 1.8.5.1 DYNAMISCHE LASTFÄLLE - VERFAHREN MIT STATISCHEN ERSATZLASTEN

DLF	Dynamische Lastfälle		
Fall	Bezeichnung	Parameter	
DLF1		Antwortspektrum zuordnen:	
		Antwortspektrum in Richtung  ⊠ x: AS1 -  ⊠ y: AS1 -	Multiplikativer Faktor 1.000 1.000
		☑ z: AS1 -	1.000
		a <sub>X</sub> a <sub>Y</sub> um Z-Achse rotieren:	$\alpha = 0.00$ [°]
		Einstellungen:	
		☐ Zufällige Torsionswirkungen berücksichtigen:	
		Zu generieren:	
		Nummer des ersten generierten Lastfalls:   Ergebniskombination (modale Kombination)	10
		Nummer der ersten generierten	1
		Ergebniskombination:  Kombination von Richtungskomponenten mit:  SRSS	
		☐ 100 / 30 % ☐ 100 / 40 %	
		Kombinationsregeln:	
		Kombinationsregel für Modalantwort:  ☑ SRSS □ CQC	
		Optionen  Aquivalente lineare Kombination verwenden	
		<ul> <li>Vorzeichengerechte Ergebnisse auf Basis der dominanten Eigenform</li> </ul>	

ESF1

5 1 FIGENEREOUENZEN

ESF1

Form	Eigenwert	Kreisfrequenz	Eigenfrequenz	Eigenperiode	
Nr.	λ [1/s²]	ω [rad/s]	f [Hz]	T [s]	
1	0.834	0.913	0.145	6.879	
2	0.834	0.913	0.145	6.879	
3	29.049	5.390	0.858	1.166	
4	29.049	5.390	0.858	1.166	
5	235.696	15.352	2.443	0.409	
6	235.696	15.352	2.443	0.409	
7	972.517	31.185	4.963	0.201	
8	972.517	31.185	4.963	0.201	
9	1406.175	37.499	5.968	0.168	
10	2726.544	52.216	8.310	0.120	
11	2726.544	52.216	8.310	0.120	
12	6267.435	79.167	12.600	0.079	
13	6267.435	79.167	12.600	0.079	

RSTAB 8.14.01 - Räumliche Stabwerke

www.dlubal.com

#### **RESTRICTED**

# 20

## Ziviltechnikerbüro Dipl.-Ing. Josef Schelmberger

Lassallestraße 7a / Unit 3 / Top 6, 1020 Wien

Tel: 1/3306191-0 zt-buero@schelmberger.at

DYNAM Pro

Seite:

Projekt: 101021

Modell: 101021-VO-C-01-A\_V150-4.0-4.2MW 166m

Erdbebennachweis

Datum: 14.05.2018

**■ 5.1 EIGENFREQUENZEN** 

ESF1

Form	Eigenwert	Kreisfrequenz	Eigenfrequenz	Eigenperiode	
Nr.	λ [1/s²]	ω [rad/s]	f [Hz]	T [s]	
14	10812.385	103.983	16.549	0.060	
15	12432.451	111.501	17.746	0.056	
16	12432.451	111.501	17.746	0.056	
17	22452.949	149.843	23.848	0.042	
18	22452.949	149.843	23.848	0.042	
19	37494.551	193.635	30.818	0.032	
20	37494.551	193.635	30.818	0.032	
21	37915.242	194.718	30.990	0.032	
22	58922.180	242.739	38.633	0.026	
23	58922.180	242.739	38.633	0.026	
24	79495.227	281.949	44.874	0.022	
25	88812.883	298.015	47.431	0.021	
26	88812.883	298.015	47.431	0.021	
27	128675.008	358.713	57.091	0.018	
28	128675.008	358.713	57.091	0.018	
29	144710.016	380.408	60.544	0.017	
30	180823.719	425.234	67.678	0.015	

ESF1

■ 5.7 EFFEKTIVE MODALMASSENFAKTOREN

ESF1

Form	Modale Mas			Effektive I	Modalmasse			Effektive	r Modalmasse	nfaktor
Nr.	M <sub>i</sub> [kg]	m <sub>eX</sub> [kg]	m <sub>eY</sub> [kg]	m <sub>eZ</sub> [kg]	m <sub>oX</sub> [kg.m <sup>2</sup> ]	m <sub>oY</sub> [kg.m <sup>2</sup> ]	m <sub>oZ</sub> [kg.m²]	f <sub>meX</sub> [-]	f <sub>meY</sub> [-]	f <sub>meZ</sub> [-]
1	282782.02	4783.62	413888.94	0.00	123784919 1.80		0.00	0.006	0.514	0.000
2	282782.02	413888.94	4783.62	0.00	14306733.59	123784919 1.80	0.00	0.514	0.006	0.000
3	222681.63	214.71	158784.50	0.00	212625791 .80	287508.50	0.00	0.000	0.197	0.000
4	222681.63	158784.50	214.71	0.00	287508.50		0.00	0.197	0.000	0.000
5	160872.87	174.00	64454.70	0.00	242925479	655786.58	0.00	0.000	0.080	0.000
6	160872.87	64454.70	174.00	0.00	655786.58	242925479 .98	0.00	0.080	0.000	0.000
7	145604.03	3724.48	34086.49	0.00	172054034 .78	18799577.57	0.00	0.005	0.042	0.000
8	145604.03	34086.49	3724.48	0.00	18799577.57	172054034 .78	0.00	0.042	0.005	0.000
9	328092.61	0.00	0.00	531167.26	0.00	0.00	0.00	0.000	0.000	0.659
10	136968.01	23906.14	31.07	0.00	178762.60	137541186 .03	0.00	0.030	0.000	0.000
11	136968.01	31.07	23906.14	0.00	137541186 .03	178762.60	0.00	0.000	0.030	0.000
12	133694.02	8487.28	7743.99	0.00	48087253.58	52702795.15	0.00	0.011	0.010	0.000
13	133694.02	7743.99	8487.28		52702795.15	48087253.58	0.00	0.010	0.011	0.000
14	315941.04	0.00	0.00	138297.35	0.00	0.00	0.00	0.000	0.000	0.172
15	130714.29	1825.54	9812.03		64030390.44		0.00	0.002	0.012	0.000
16	130714.29	9812.03	1825.54	0.00	11912923.15	64030390.44	0.00	0.012	0.002	0.000
17	127402.24	989.76	7671.26		51879419.20	6693609.77	0.00	0.001	0.010	0.000
18	127402.24	7671.26	989.76	0.00	6693609.77	51879419.20	0.00	0.010	0.001	0.000
19	129571.68	6790.85	314.53	0.00	2184332.33	47161344.63	0.00	0.008	0.000	0.000
20	129571.68	314.53	6790.85	0.00	47161344.63	2184332.33	0.00	0.000	0.008	0.000
21	212136.71	0.00	0.00	49156.46	0.00	0.00	0.00	0.000	0.000	0.061
22	128049.03	109.69	5591.74	0.00	39638419.00	777573.97	0.00	0.000	0.007	0.000
23	128049.03	5591.74	109.69	0.00	777573.97	39638419.00	0.00	0.007	0.000	0.000
24	174955.54	0.00	0.00	22106.44	0.00	0.00	0.00	0.000	0.000	0.027
25	128953.80	4469.71	248.34	0.00	1789845.26	32214026.31	0.00	0.006	0.000	0.000
26	128953.80	248.34	4469.71	0.00	32214026.41	1789845.23	0.00	0.000	0.006	0.000
27	127104.12	3298.95	646.94	0.00	4725937.72	24099100.96	0.00	0.004	0.001	0.000
28	127104.21	646.94	3298.95	0.00	24099086.92	4725936.08	0.00	0.001	0.004	0.000
29	155871.15	0.00	0.00	12973.94	0.00	0.00	0.00	0.000	0.000	0.016
30	125006.78	2833.84	543.57	0.00	4015822.92	20935987.21	0.00	0.004	0.001	0.000
umme	5020799.40	764883.07	762592.80	753701.45	242913683 3.68	244605701 0.25	0.00	0.949	0.946	0.935

T05 0075-3479 Ver 00 - Approved - Exported from DMS: 2018-05-28 by SEYAS

V150-4.0/4.2 MW, Mk3E, WZ2GK2(S), 166 m ERDBEBENNACHWEIS FÜR ÖSTERREICH VESTAS ÖSTERREICH GMBH

Auftraggeber:

# 7 SCHNITTGRÖSSENÜBERLAGERUNG

Dipl.-Ing. Josef Schelmberger Ingenieurkonsulent für Bauwesen

Projekt:

V150-4.0/4.2 MW, Mk3E, WZ2GK2(S), 166 m

Bauteil:

Stahlturm

Geschäftszahl:

101021

Datum:

14.05.2018

#### **Erdbebennachweis**

nach ÖNORM EN 1990, ÖNORM EN 1998-1, ÖNORM EN 1998-6 und DIBt Heft 8 bzw. ÖVE/ÖNORM EN 61400-1

Höhe	M <sub>k,b</sub>	M <sub>k,g1</sub>	M <sub>k,g2</sub>	M <sub>k,e</sub>	$M_{d,e}$	M <sub>d,max</sub>	M <sub>d,e /</sub> M <sub>d,max</sub>
[m]	[kNm]	[kNm]	[kNm]	[kNm]	[kNm]	[kNm]	[%]
163,8	7 961	29	22	0	8 813	12 073	73,0%
161,2	8 578	74	55	449	10 027	13 157	76,2%
153,9	11 719	204	153	1 724	15 007	19 817	75,7%
145,3	17 827	366	275	3 162	23 477	28 676	81,9%
136,7	24 274	539	404	4 446	32 185	37 848	85,0%
130,8	28 784	662	497	5 220	38 157	44 223	86,3%
116,6	40 097	986	740	6 702	52 707	62 491	84,3%
102,2	51 826	1 350	1 013	7 719	67 327	81 784	82,3%
96,5	56 651	1 508	1 131	8 021	73 240	89 566	81,8%
82,1	68 848	1 938	1 453	8 654	88 327	109 351	80,8%
76,2	73 834	2 129	1 597	8 921	94 433	117 570	80,3%
71,0	78 214	2 307	1 730	9 195	100 090	124 797	80,2%
60,6	87 234	2 688	2 016	9 986	111 562	139 492	80,0%
50,2	96 311	3 092	2 319	11 244	123 370	154 031	80,1%
45,1	100 932	3 303	2 477	12 065	130 162	161 278	80,7%
30,7	114 211	3 952	2 964	15 168	148 987	181 878	81,9%
19,9	124 495	4 479	3 359	18 222	164 336	197 219	83,3%
10,6	133 689	4 977	3 733	21 255	178 561	210 587	84,8%
0,2	143 912	5 571	4 178	24 947	187 846	225 330	83,4%
0,0	144 109	5 583	4 187	25 020	188 146	225 614	83,4%

 $M_{k,b}$ char. Moment zufolge aerodynamischer Belastung unter Normalbetrieb oder bei Notabschaltung

 $M_{k,g1}$ char. Moment zufolge Eigengewicht + Imperfektionen (Turmschiefstellung)

 $M_{k,g2}$ char. Moment zufolge Eigengewicht + Imperfektionen (Fundamentschiefstellung)

 $M_{k,e}$ char. Moment zufolge Erdbebenlastfall

 $M_{d,e}$ Bemessungswert der Momentensumme aus Erdbeben

 $M_{d,max}$ Bemessungsmoment aus Turmlasten (Berechnung Vestas)

$$M_{d,e} = 1.1* M_{k,b} + 1.1* M_{k,g1} + 1.1* M_{k,g2} + M_{k,e}$$

T05 0075-3479 Ver 00 - Approved - Exported from DMS: 2018-05-28 by SEYAS