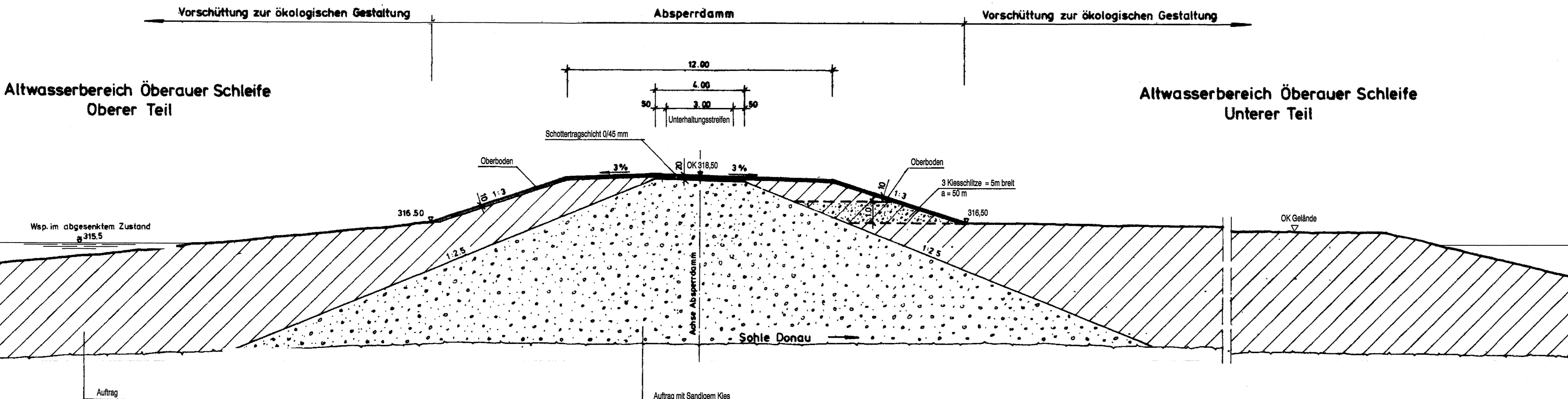


**Auftrag**

Auftrag-Nr.	6011	Zeitraum	2009-2010
Regenbogen-Nummer	02.93	Wasserstand	240
Regenbogen-Farbe	grün	Wasserstand-Einheit	Metres
Wasser- und Schifffahrtsdirektion Süd Wasser- und Schifffahrtsamt Regensburg			
Objektbenennung: Staustellung Straubing			
Qualität: Durchströmter Oberflächenregelquerschnitt			
Einheit: Regelquerschnitt Absperrdamm			
Anforderungen - Anmerkungen:	BS 12.93.4.4	Maßstab:	1:100
Klassifizierung:		Blatt-Nr.:	C IV Str. 3921a

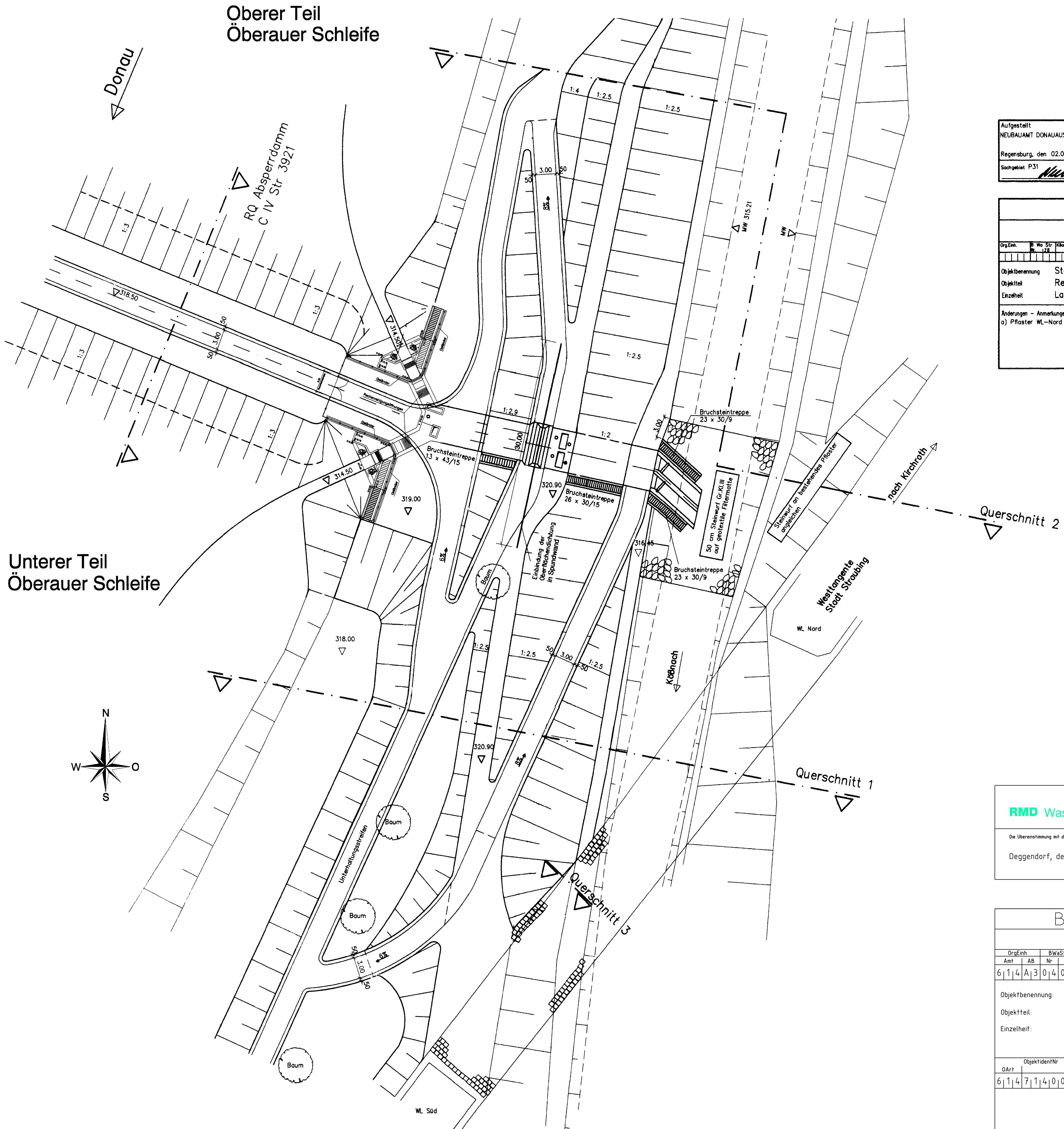
**RMD Wasserstrassen**

310809 S9\_1\_086

Bestandsplan					
Wasser- und Schifffahrtsdirektion Süd Wasser- und Schifffahrtsamt Regensburg WSV.de					
OrgEinh. Amt	AB	BWaStr. Nr.	ZB	Kilometer	S rechts hoch
6 1 4	A 3	0 4 0 1	3 4 7 0 0 0	1	
Objektbenennung: Gräben einschl. Durchlassanlagen, Straubing					
Objektteil:					
Einzelheit: Regelplan, Absperrdamm Polder Öberau, linkes Ufer					
ObjektIdentNr.	Objekt- Teil	OB	Entwurf Nr.	Maßstab	1 : 100
OArt		ZK			
6 1 3	7 1 4 0 0 0 2		1	Zeichnung Nr.	Blatt-Nr. S9_1_086
Die Übereinstimmung mit der Ausführung wird bestätigt:					
31.08.2009	gez. Gerbig	Dipl.Ing.	DVTU-Identifikation		
Datum	Unterschrift, Funktionsbez.				
DVTU-Index					

Zugehörige Pläne:  
 C IV Str. 3925  
 C IV Str. 3926  
 C IV Str. 3931  
 C IV Str. 3933

Für die Bauausführung  
 freigegeben  
 NEUBAUAMT DONAUABBAU  
 Regensburg, den 13.7.93  
*Juelme*



Schem/Detail	Stück	Einheit	Text
J - J, A - A	8	109.2 m <sup>2</sup>	Schalldämmung z.B. Lärzen 63 mm Wandplatten 210 x 100/12 mit 8 Preisen = 152
J - J	33	20 cm	Geländerpfosten schuh gem.GEL7
J - J	1	30 m	Beschleifer an Fugendichtung 160/2 mm
D = 500	4	1600/1200 mm	Gewindeschächer mit Festschneide und korrosions-best. Metallbeschichtung
Anrieb mit Ziegerwerk	1	750/1300 mm	Anrieb mit Ziegerwerk
Leder DIN 24532 - UUV aus Stahl feuerverzinkt, Fa HACA Nr. 5290, Ls 6,77m Rückschutzkorb 8 Wandbefestigungen Nr. 0529 06, einschließbare Hölzergriffe Nr. 06B 01 NL ca 1000 mm Deckel ø50	1	600/230mm	Schalldämmband D 400, 160 Deckel mit Reibung, Passavant Secant Nr. C 502.41.45
A - A	1	79,40 m	Schalldämmband D 400, 160 Deckel mit Reibung, Passavant Secant Nr. C 502.23.01
F - F	4	3,97 m	Schalldämmband D 400, 160 Deckel mit Reibung, Passavant Secant Nr. C 502.23.01
K - K	1	401,5 m <sup>2</sup>	Steigleiter aus Stahl, feuerverzinkt mit 3 Paar Handläufen Fa. HACA Nr. 5260
A - A	4	4,50 m	Schalldämmband aus Stahl, feuerverzinkt mit 3 Paar Handläufen Fa. HACA Nr. 5260
D - D, C - C	3	160/1600 mm	Arbeitsbogenband nach DIN 7865 F 250
D - D	2	2200/1000 mm	Gewindeschächer L-Rammen 45/5, feuerverzinkt mit Praten 40/150 a = 40 cm
50/50/60 mm	2	184 m	Steckplatten für Geländerpfosten MSR 50/50/4 l = 10 mm L 70/7 DIN 1028
L - L	4	2,80 m	L-Esel 45/5 feuerverzinkt mit Praten 40/150 a = 40 cm
D - D	2	6,77 m	Steigleiter mit Rückenschutz aus Stahl, feuerverzinkt mit 8 Paar Handläufen Fa. HACA Nr. 5260
B - B	2	3,69 m	Einsetzbare Halbhöhe Fa. HACA Nr. 6013.01
C - C	1	1600/2000 mm	Steigleiter aus Stahl, feuerverzinkt mit 3 Paar Handläufen, Fa. HACA Nr. 6013.01
Auslaufbauwerk			Absenk-Stahlrahmen mit aufgebautem Steigleiter Gesamtbreite GST 14,5, i = 4, 1 Fest- stange mit mechan. Stellungsan- zeiger in Decke
B - B	2	1500/1500 mm	4x4 Rücksatzplatte Pfeiler mit Schwimmblech und Rahmen, L-Esel 45/5, feuerverzinkt mit Praten 40/150 a = 40 cm
B - B	2	11,25 m	Fußabstrenger gem. RZ Gel 7, Fußabstrenger, 1,00 m hoch
	2	54,43 m	Hochwasserabgang L 80/80 f. Feuerverzinkt
	2	1,00 m	Horizontale Abgang L 80/80 f. Feuerverzinkt
	2	1,60 m	Momentsplatten 210/100/12 mit 4 Praten

Für die Bauausführung  
freigegeben  
NEUBAUAMT DONAUABSBALU  
Regensburg den 16.7.  
Festeine

Aufgestellt:  
NEUBAUAMT DONAUABSBALU  
Regensburg den 4.7.07  
Sachgebet P31  
beurkundet  
gezeichnet  
benannt

RMD Wasserstraßen

Die Übereinstimmung mit der Ausführung wird bestätigt:  
Deggendorf, den 18.06.2007  
gez. Bachner Dipl. Ing.  
Unterschrift Funktionsbeschreibung

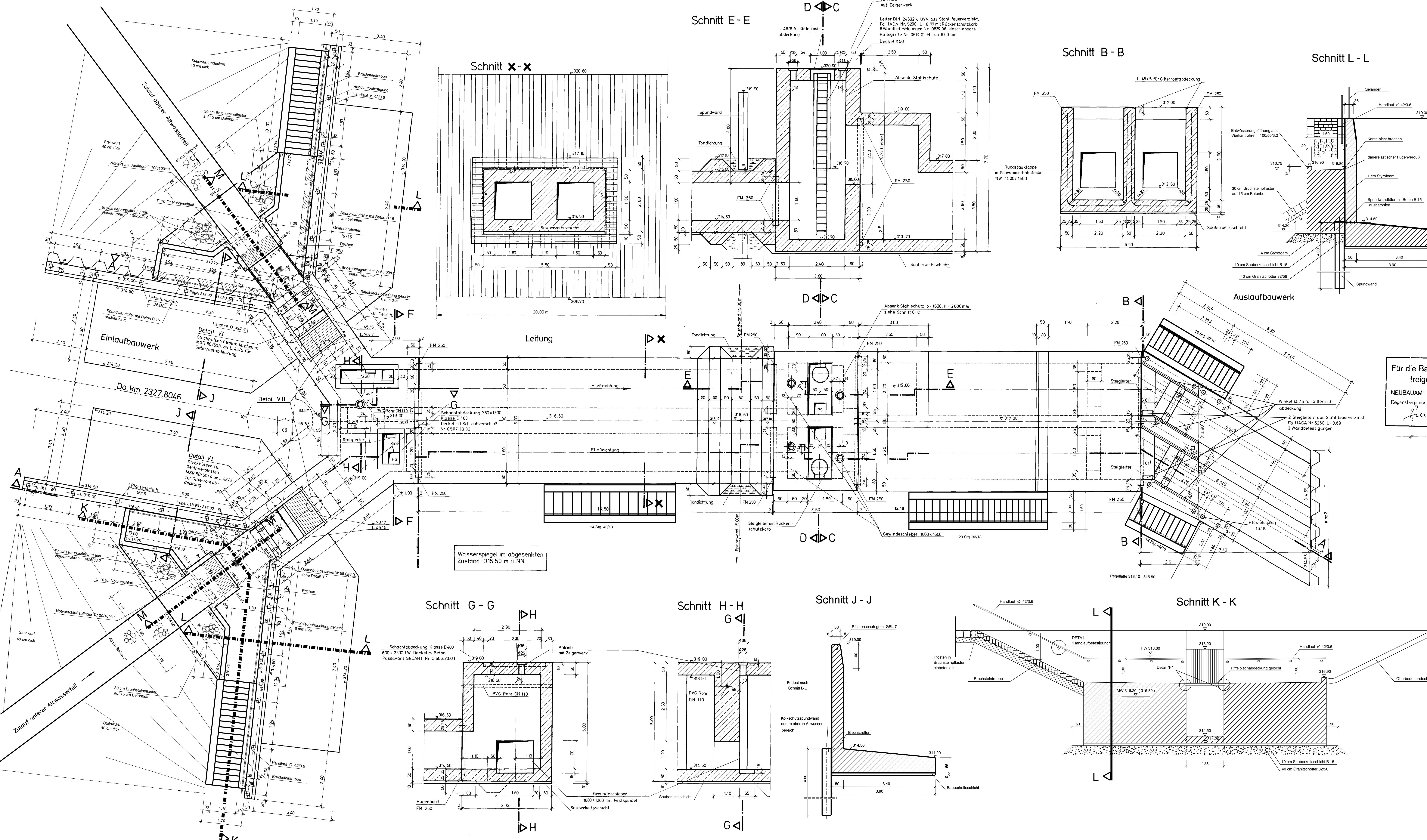
180607 S 9-1-042-1

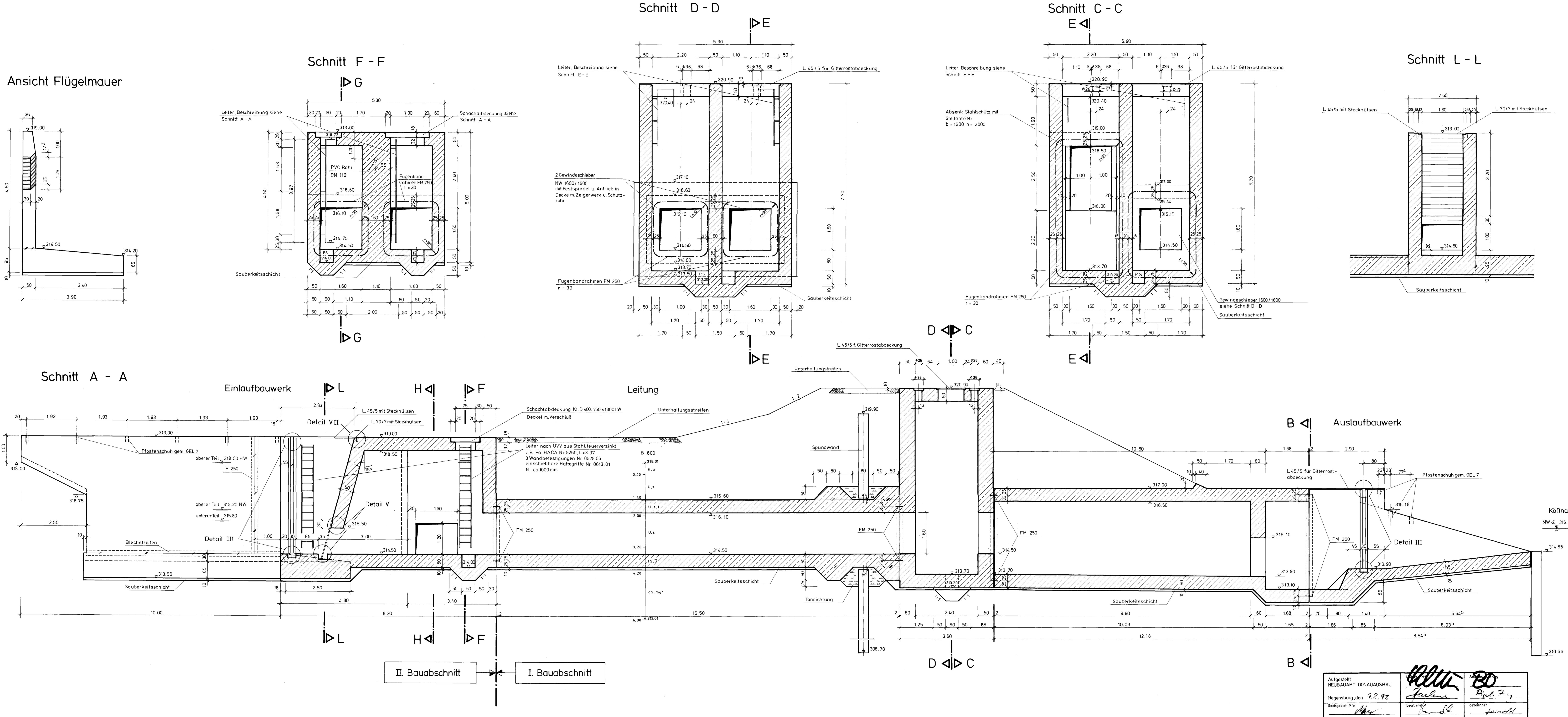
BESTANDSPLAN

Wasser- und Schiffahrtsdirektion Süd  
Wasser- und Schifffahrtsamt Regensburg

Objektbenennung: Einleitungsbauwerk zur Koßnach  
Objektteil: Bauwerk  
Einzelheit: Draufsicht und Schnitte

ObjektidNr	Objekt-Typ	ZK	Entwurf-Nr.	Kultst-Nr.
61147140001210011	CIV	Str. 3925 f	S 9-1-042-1	Blatt-Nr. 1-50





Für die Bauausführung  
freigegeben

# RMD Wasserstrassen

BESTANDSPLAN											
Wasser- und Schiffahrtsdirektion Süd Wasser- und Schiffahrtsamt Regensburg											
OrgEinh		BWaStr		Kilometer		S	Koordinaten				
Amt	AB	Nr	ZB				rechts				hoch
6   1   4	A   3	0   4	0   1	3   2   2	0   0   0   0						
Objektbenennung:				Einleitungsbauwerk zur Kößnach							
Objektteil:				Bauwerk							
Einzelheit:				Schnitte							
ObjektidentNr				Objekt-Teil	ZK	OB	Entwurf Nr.				Maßstab:
OArt											1 : 50
6   1   4	7   1   4	0   0   0   2	1   0   0   0   1   1	Zeichnungs Nr. C IV Str 3926f				Blatt Nr. S 9-1-043-1			
Mikronummer											

**Überschlägige Berechnung der Flutung der unteren Schleife über die Überlaufstrecke im Trenndamm**Eingangsdaten:

Ganglinie: HQ200 (HW 2011)  
 W-Q-Beziehung: Donau OS  
 Stauinhaltslinien: obere und untere Schleife

Festgestellt gem. § 68 Abs. 1 WHG  
 durch Beschluss vom 30.10.2025  
 Nr. RNB-55.1.W 4543-1-25

Regierung von Niederbayern  
 Landshut, 30.10.2025

gez.

Jahn

Oberregierungsrat

Einlaufbauwerk:

Abfluss Donau ohne Flutung: HQ200 = 3700,00 m<sup>3</sup>/s  
 max. Leistung Einlaufbauwerk: Q<sub>EBW,max</sub> = 203,70 m<sup>3</sup>/s (Annahme)  
 Abfluss Donau bei Flutungsbeginn: Q<sub>Donau</sub> = 3496,30 m<sup>3</sup>/s

Überlaufstrecke:

Berechnungsverfahren: breitkroniger Überfall  
 Öffnungsbreite: b = 225,00 m (Annahme)  
 Überfallbeiwert: μ = 0,577  
 Sohlhöhe: H<sub>s</sub> = 318,00 m NN (Annahme)

Ganglinie HQ200 (HW 2011)				Einlaufbauwerk (EBW)						obere Schleife ohne Überlaufstrecke		obere Schleife (vor Flutung untere Schleife)		obere Schleife (nach Flutung untere Schleife)		Überlaufstrecke				untere Schleife		
Datum	Uhrzeit	Zeit	Abfluss Donau OS EBW	WSP Donau OS EBW	Zufluss EBW in HWR	Abfluss Donau US EBW	WSP Donau US EBW	Anmerkung	Volumen	WSP	Volumen	WSP	Volumen	WSP	h	hu	hu/h	σuv	Zufluss in untere Schleife	Volumen	WSP	
		[h]	[s]	[m <sup>3</sup> /s]	[m NN]	[m <sup>3</sup> /s]	[m NN]		[Mio. m <sup>3</sup> ]	[m NN]	[Mio. m <sup>3</sup> ]	[m NN]	[Mio. m <sup>3</sup> ]	[m NN]	[m]	[m]	[-]	[-]	[m <sup>3</sup> /s]	[Mio. m <sup>3</sup> ]	[m NN]	
15.01.2011	07:00	180,00	3600	3270,64	320,35	0,00	3270,64	320,35		0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	08:00	181,00	3600	3314,19	320,41	0,00	3314,19	320,41		0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	09:00	182,00	3600	3357,14	320,47	0,00	3357,14	320,47		0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	10:00	183,00	3600	3398,56	320,52	0,00	3398,56	320,52		0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	11:00	184,00	3600	3437,14	320,57	0,00	3437,14	320,57		0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	12:00	185,00	3600	3471,87	320,62	0,00	3471,87	320,62		0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	13:00	186,00	3600	3502,83	320,66	6,53	3496,30	320,65	Beginn Flutung obere Schleife	0,01	316,22	0,01	316,22	0,01	316,22	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	14:00	187,00	3600	3530,45	320,70	34,15	3496,30	320,65		0,08	316,37	0,08	316,37	0,08	316,37	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	15:00	188,00	3600	3555,12	320,74	58,82	3496,30	320,65		0,25	316,65	0,25	316,65	0,25	316,65	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	16:00	189,00	3600	3577,76	320,77	81,46	3496,30	320,65		0,50	317,01	0,50	317,01	0,50	317,01	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	17:00	190,00	3600	3598,68	320,80	102,38	3496,30	320,65		0,84	317,38	0,84	317,38	0,84	317,38	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	18:00	191,00	3600	3618,17	320,83	121,87	3496,30	320,65		1,24	317,71	1,24	317,71	1,24	317,71	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	19:00	192,00	3600	3636,04	320,85	139,74	3496,30	320,65	Beginn Flutung untere Schleife	1,71	318,01	1,71	318,01	1,71	318,01	0,01	0,00	0,00	1,00	0,22	0,00	315,80
15.01.2011	19:15	192,25	900	3640,07	320,86	143,77	3496,30	320,65		1,84	318,08	1,84	318,08	1,83	318,07	0,08	0,00	0,00	1,00	8,05	0,00	315,81
15.01.2011	19:30	192,50	900	3644,11	320,86	147,81	3496,30	320,65		1,97	318,14	1,96	318,14	1,95	318,14	0,14	0,00	0,00	1,00	20,59	0,02	315,86
15.01.2011	19:45	192,75	900	3648,14	320,87	151,84	3496,30	320,65		2,10	318,21	2,09	318,20	2,06	318,19	0,20	0,00	0,00	1,00	35,15	0,04	315,94
15.01.2011	20:00	193,00	900	3652,18	320,87	155,88	3496,30	320,65		2,24	318,28	2,20	318,26	2,16	318,24	0,26	0,00	0,00	1,00	50,34	0,08	316,06
15.01.2011	20:15	193,25	900	3655,68	320,88	159,38	3496,30	320,65		2,38	318,34	2,30	318,31	2,25	318,28	0,31	0,00	0,00	1,00	65,31	0,13	316,21
15.01.2011	20:30	193,50	900	3659,19	320,88	162,89	3496,30	320,65		2,53	318,41	2,40	318,35	2,33	318,32	0,35	0,00	0,00	1,00	79,56	0,20	316,39
15.01.2011	20:45	193,75	900	3662,69	320,89	166,39	3496,30	320,65		2,68	318,48	2,48	318,39	2,40	318,35	0,39	0,00	0,00	1,00	92,83	0,28	316,60
15.01.2011	21:00	194,00	900	3666,19	320,89	169,89	3496,30	320,65		2,83	318,54	2,55	318,42	2,46	318,38	0,42	0,00	0,00	1,00	105,04	0,36	316,81
15.01.2011	21:15	194,25	900	3669,14	320,90	172,84	3496,30	320,65		2,98	318,61	2,62	318,45	2,52	318,41	0,45	0,00	0,00	1,00	116,14	0,46	317,03
15.01.2011	21:30	194,50	900	3672,08	320,90	175,78	3496,30	320,65		3,14	318,68	2,68	318,48	2,57	318,43	0,48	0,00	0,00	1,00	126,12	0,57	317,24

**Überschlägige Berechnung der Flutung der unteren Schleife über die Überlaufstrecke im Trenndamm**Eingangsdaten:

Ganglinie: HQ200 (HW 2011)  
 W-Q-Beziehung: Donau OS  
 Stauinhaltslinien: obere und untere Schleife

Festgestellt gem. § 68 Abs. 1 WHG  
 durch Beschluss vom 30.10.2025  
 Nr. RNB-55.1.W 4543-1-25

Regierung von Niederbayern  
 Landshut, 30.10.2025

**gez.**  
**Jahn**  
 Oberregierungsrat

Einlaufbauwerk:

Abfluss Donau ohne Flutung: HQ200 = 3700,00 m<sup>3</sup>/s  
 max. Leistung Einlaufbauwerk: Q<sub>EBW,max</sub> = 203,70 m<sup>3</sup>/s (Annahme)  
 Abfluss Donau bei Flutungsbeginn: Q<sub>Donau</sub> = 3496,30 m<sup>3</sup>/s

Überlaufstrecke:

Berechnungsverfahren: breitkroniger Überfall  
 Öffnungsbreite: b = 350,00 m (Annahme)  
 Überfallbeiwert: μ = 0,577  
 Sohlhöhe: H<sub>s</sub> = 318,10 m NN (Annahme)

Ganglinie HQ200 (HW 2011)				Einlaufbauwerk (EBW)						obere Schleife ohne Überlaufstrecke		obere Schleife (vor Flutung untere Schleife)		obere Schleife (nach Flutung untere Schleife)		Überlaufstrecke				untere Schleife		
Datum	Uhrzeit	Zeit	Abfluss Donau OS EBW	WSP Donau OS EBW	Zufluss EBW in HWR	Abfluss Donau US EBW	WSP Donau US EBW	Anmerkung	Volumen	WSP	Volumen	WSP	Volumen	WSP	h	hu	hu/h	σuv	Zufluss in untere Schleife	Volumen	WSP	
		[h]	[s]	[m <sup>3</sup> /s]	[m NN]	[m <sup>3</sup> /s]	[m NN]		[Mio. m <sup>3</sup> ]	[m NN]	[Mio. m <sup>3</sup> ]	[m NN]	[Mio. m <sup>3</sup> ]	[m NN]	[m]	[m]	[-]	[-]	[m <sup>3</sup> /s]	[Mio. m <sup>3</sup> ]	[m NN]	
15.01.2011	07:00	180,00	3600	3270,64	320,35	0,00	3270,64	320,35		0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	08:00	181,00	3600	3314,19	320,41	0,00	3314,19	320,41		0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	09:00	182,00	3600	3357,14	320,47	0,00	3357,14	320,47		0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	10:00	183,00	3600	3398,56	320,52	0,00	3398,56	320,52		0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	11:00	184,00	3600	3437,14	320,57	0,00	3437,14	320,57		0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	12:00	185,00	3600	3471,87	320,62	0,00	3471,87	320,62		0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	13:00	186,00	3600	3502,83	320,66	6,53	3496,30	320,65	Beginn Flutung obere Schleife	0,01	316,22	0,01	316,22	0,01	316,22	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	14:00	187,00	3600	3530,45	320,70	34,15	3496,30	320,65		0,08	316,37	0,08	316,37	0,08	316,37	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	15:00	188,00	3600	3555,12	320,74	58,82	3496,30	320,65		0,25	316,65	0,25	316,65	0,25	316,65	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	16:00	189,00	3600	3577,76	320,77	81,46	3496,30	320,65		0,50	317,01	0,50	317,01	0,50	317,01	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	17:00	190,00	3600	3598,68	320,80	102,38	3496,30	320,65		0,84	317,38	0,84	317,38	0,84	317,38	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	18:00	191,00	3600	3618,17	320,83	121,87	3496,30	320,65		1,24	317,71	1,24	317,71	1,24	317,71	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	19:00	192,00	3600	3636,04	320,85	139,74	3496,30	320,65		1,71	318,01	1,71	318,01	1,71	318,01	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	19:15	192,25	900	3640,07	320,86	143,77	3496,30	320,65		1,84	318,08	1,84	318,08	1,84	318,08	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	19:30	192,50	900	3644,11	320,86	147,81	3496,30	320,65	Beginn Flutung untere Schleife	1,97	318,14	1,97	318,14	1,97	318,14	0,04	0,00	0,00	1,00	5,58	0,00	315,81
15.01.2011	19:45	192,75	900	3648,14	320,87	151,84	3496,30	320,65		2,10	318,21	2,10	318,21	2,09	318,20	0,11	0,00	0,00	1,00	21,88	0,01	315,85
15.01.2011	20:00	193,00	900	3652,18	320,87	155,88	3496,30	320,65		2,24	318,28	2,23	318,27	2,20	318,26	0,17	0,00	0,00	1,00	42,28	0,04	315,94
15.01.2011	20:15	193,25	900	3655,68	320,88	159,38	3496,30	320,65		2,38	318,34	2,34	318,32	2,29	318,30	0,22	0,00	0,00	1,00	63,42	0,09	316,09
15.01.2011	20:30	193,50	900	3659,19	320,88	162,89	3496,30	320,65		2,53	318,41	2,44	318,37	2,37	318,34	0,27	0,00	0,00	1,00	83,41	0,16	316,28
15.01.2011	20:45	193,75	900	3662,69	320,89	166,39	3496,30	320,65		2,68	318,48	2,52	318,41	2,44	318,37	0,31	0,00	0,00	1,00	101,33	0,24	316,51
15.01.2011	21:00	194,00	900	3666,19	320,89	169,89	3496,30	320,65		2,83	318,54	2,59	318,44	2,49	318,39	0,34	0,00	0,00	1,00	116,91	0,34	316,75
15.01.2011	21:15	194,25	900	3669,14	320,90	172,84	3496,30	320,65		2,98	318,61	2,64	318,46	2,53	318,41	0,36	0,00	0,00	1,00	130,14	0,45	317,00
15.01.2011	21:30	194,50	900	3672,08	320,90	175,78	3496,30	320,65		3,14	318,68	2,69	318,48	2,57	318,43	0,38	0,00	0,00	1,00			

**Überschlägige Berechnung der Flutung der unteren Schleife über die Überlaufstrecke im Trenndamm**Eingangsdaten:

Ganglinie: HQ200 (HW 2011)  
 W-Q-Beziehung: Donau OS  
 Stauinhaltslinien: obere und untere Schleife

Festgestellt gem. § 68 Abs. 1 WHG  
 durch Beschluss vom 30.10.2025  
 Nr. RNB-55.1.W 4543-1-25

Regierung von Niederbayern  
 Landshut, 30.10.2025

gez.  
 Jahn  
 Oberregierungsrat

Einlaufbauwerk:

Abfluss Donau ohne Flutung: HQ200 = 3700,00 m<sup>3</sup>/s  
 max. Leistung Einlaufbauwerk: Q<sub>EBW,max</sub> = 203,70 m<sup>3</sup>/s (Annahme)  
 Abfluss Donau bei Flutungsbeginn: Q<sub>Donau</sub> = 3496,30 m<sup>3</sup>/s

Überlaufstrecke:

Berechnungsverfahren: breitkroniger Überfall  
 Öffnungsbreite: b = 600,00 m (Annahme)  
 Überfallbeiwert: μ = 0,577  
 Sohlhöhe: H<sub>s</sub> = 318,20 m NN (Annahme)

Ganglinie HQ200 (HW 2011)				Einlaufbauwerk (EBW)						obere Schleife ohne Überlaufstrecke		obere Schleife (vor Flutung untere Schleife)		obere Schleife (nach Flutung untere Schleife)		Überlaufstrecke				untere Schleife		
Datum	Uhrzeit	Zeit	Abfluss Donau OS EBW	WSP Donau OS EBW	Zufluss EBW in HWR	Abfluss Donau US EBW	WSP Donau US EBW	Anmerkung	Volumen	WSP	Volumen	WSP	Volumen	WSP	h	hu	hu/h	σuv	Zufluss in untere Schleife	Volumen	WSP	
		[h]	[s]	[m <sup>3</sup> /s]	[m NN]	[m <sup>3</sup> /s]	[m NN]		[Mio. m <sup>3</sup> ]	[m NN]	[Mio. m <sup>3</sup> ]	[m NN]	[Mio. m <sup>3</sup> ]	[m NN]	[m]	[m]	[-]	[-]	[m <sup>3</sup> /s]	[Mio. m <sup>3</sup> ]	[m NN]	
15.01.2011	07:00	180,00	3600	3270,64	320,35	0,00	3270,64	320,35		0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	08:00	181,00	3600	3314,19	320,41	0,00	3314,19	320,41		0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	09:00	182,00	3600	3357,14	320,47	0,00	3357,14	320,47		0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	10:00	183,00	3600	3398,56	320,52	0,00	3398,56	320,52		0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	11:00	184,00	3600	3437,14	320,57	0,00	3437,14	320,57		0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	12:00	185,00	3600	3471,87	320,62	0,00	3471,87	320,62		0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	316,20	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	13:00	186,00	3600	3502,83	320,66	6,53	3496,30	320,65	Beginn Flutung obere Schleife	0,01	316,22	0,01	316,22	0,01	316,22	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	14:00	187,00	3600	3530,45	320,70	34,15	3496,30	320,65		0,08	316,37	0,08	316,37	0,08	316,37	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	15:00	188,00	3600	3555,12	320,74	58,82	3496,30	320,65		0,25	316,65	0,25	316,65	0,25	316,65	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	16:00	189,00	3600	3577,76	320,77	81,46	3496,30	320,65		0,50	317,01	0,50	317,01	0,50	317,01	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	17:00	190,00	3600	3598,68	320,80	102,38	3496,30	320,65		0,84	317,38	0,84	317,38	0,84	317,38	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	18:00	191,00	3600	3618,17	320,83	121,87	3496,30	320,65		1,24	317,71	1,24	317,71	1,24	317,71	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	19:00	192,00	3600	3636,04	320,85	139,74	3496,30	320,65		1,71	318,01	1,71	318,01	1,71	318,01	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	19:15	192,25	900	3640,07	320,86	143,77	3496,30	320,65		1,84	318,08	1,84	318,08	1,84	318,08	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	19:30	192,50	900	3644,11	320,86	147,81	3496,30	320,65		1,97	318,14	1,97	318,14	1,97	318,14	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	315,80
15.01.2011	19:45	192,75	900	3648,14	320,87	151,84	3496,30	320,65	Beginn Flutung untere Schleife	2,10	318,21	2,10	318,21	2,10	318,21	0,01	0,00	0,00	1,00	1,28	0,00	315,80
15.01.2011	20:00	193,00	900	3652,18	320,87	155,88	3496,30	320,65		2,24	318,28	2,24	318,28	2,23	318,27	0,08	0,00	0,00	1,00	22,29	0,01	315,84
15.01.2011	20:15	193,25	900	3655,68	320,88	159,38	3496,30	320,65		2,38	318,34	2,37	318,34	2,34	318,32	0,14	0,00	0,00	1,00	53,28	0,05	315,95
15.01.2011	20:30	193,50	900	3659,19	320,88	162,89	3496,30	320,65		2,53	318,41	2,48	318,39	2,42	318,36	0,19	0,00	0,00	1,00	84,95	0,11	316,14
15.01.2011	20:45	193,75	900	3662,69	320,89	166,39	3496,30	320,65		2,68	318,48	2,57	318,43	2,48	318,39	0,23	0,00	0,00	1,00	112,22	0,20	316,39
15.01.2011	21:00	194,00	900	3666,19	320,89	169,89	3496,30	320,65		2,83	318,54	2,63	318,46	2,52	318,41	0,26	0,00	0,00	1,00	133,39	0,31	316,67
15.01.2011	21:15	194,25	900	3669,14	320,90	172,84	3496,30	320,65		2,98	318,61	2,68	318,48	2,55	318,42	0,28	0,00	0,00	1,00	148,77	0,43	316,97
15.01.2011	21:30	194,50	900	3672,08	320,90	175,78	3496,30	320,65		3,14	318,68	2,71	318,49	2,57	318,43	0,29	0,00	0,00	1,00	159		

## Überschlägige Berechnung der Flutung der unteren Schleife über die Überlaufstrecke im Trenndamm

Zusammenfassung:

Höhe Überfallkante	Überfallbreite	max. Leistung bei ca. 318,50 m NN	WSP obere Schleife bei ca. 318,5 m NN	WSP untere Schleife	WSP-Diff obere/untere Schleife	WSP untere Schleife über Gelände Höhe von 317,00 m NN
[m NN]	[m]	[m³/s]	[m NN]	[m NN]	[m]	[m NN]
318,00	225	135,09	318,50	317,45	1,05	0,45
318,10	350	150,45	318,50	317,47	1,03	0,47
318,20	600	167,19	318,50	317,50	1,00	0,50

Das Vorland auf Seiten der unteren Öberauer Schleife liegt ca. auf Höhe von 316,80 bis 317,20 m ü. NN. Um nach Überströmung des Trenndamms ab 318,50 m ü. NN ausgedehnte Erosionen auf dem Vorland zu vermeiden, sollte durch die Überlaufstrecke ein ausreichendes Wasserpolster in der unteren Schleife geschaffen werden.

Festgestellt gem. § 68 Abs. 1 WHG  
durch Beschluss vom 30.10.2025  
Nr. RNB-55.1.W 4543-1-25

Regierung von Niederbayern  
Landshut, 30.10.2025

gez.  
Jahn  
Oberregierungsrat

**Leistungsfähigkeit des geplanten Verbindungsbaus im Trenndamm (für einen Rechteckdurchlass)**

Länge Durchlass:	15,00 m
Höhe Durchlass:	1,50 m
Breite Durchlass:	2,00 m
Länge Rohr:	L = 15,00 m
Fläche:	A = 3,00 m <sup>2</sup>
benetzter Umfang:	I <sub>u</sub> = 7,00 m
hydraulischer Radius:	r <sub>hy</sub> = 0,43 m
hydraulischer Durchmesser:	D = 1,71 m
Querschnittsfläche:	A = 2,31 m <sup>2</sup>
Einlaufverlustbeiwert:	ζ <sub>E</sub> = 0,50
Auslaufverlustbeiwert:	ζ <sub>A</sub> = 1,00
Rohreibungverlustbeiwert:	ζ <sub>R,R</sub> = 0,18
Verluste durch Armaturen:	ζ <sub>S</sub> = 0,10
(Rückstauklappe, Schieber)	

**Gesamtverlust:**  $\Sigma \zeta = \zeta_E + \zeta_{R,R} + \zeta_A + \zeta_S$   
 $\Sigma \zeta_R = 1,779$

**Ermittlung des Abflussgesetzes**

$$Q(h) = A \cdot \sqrt{\frac{2 \cdot g \cdot h}{\sum \zeta_R}} = A \cdot \sqrt{\frac{2 \cdot g}{\sum \zeta_R}} \cdot h^{0,5}$$

$$Q_A(h) = 7,6653 \cdot h^{0,5}$$

Bestimmung des Rohreibungverlustes durch Iteration						
Rohreibungverlust: Annahme eines konstanten Rohreibungsbewerts						
Rauheit des Rohres:	k = 0,002 m					
kinematische Viskosität:	v = 1,31E-06 m <sup>2</sup> /s					
Reynoldszahl:	Re = (v · D) / v					
Iteration	Widerstandsbeiwert:	λ = 0,020				
	WSP-Diff.	Δh = 1,000 m				
	Fließgeschwindigkeit:	v = 3,32 m/s				
	Reynoldszahl:	Re = 4,35E+06				
	Widerstandsbeiwert:	λ = 0,02				
	Verlustbeiwert:	ζ <sub>R,R</sub> = 0,18				

Festgestellt gem. § 68 Abs. 1 WHG  
durch Beschluss vom 30.10.2025  
Nr. RNB-55.1.W 4543-1-25

Regierung von Niederbayern  
Landshut, 30.10.2025

gez.  
Jahn  
Oberregierungsrat

h	Iteration λ				ζ <sub>R,R</sub>	Q
	λ <sub>gewählt</sub>	v <sub>gesch</sub>	Re	λ <sub>end</sub>		
[m]	[-]	[m/s]	[-]	[-]	[-]	[m <sup>3</sup> /s]
0,00	0,02	0,00	0,00E+00	0,000000	0,00000	0,00
0,20	0,02	1,49	1,95E+06	0,020525	0,17960	3,43
0,40	0,02	2,10	2,75E+06	0,020483	0,17923	4,85
0,60	0,02	2,58	3,37E+06	0,020464	0,17906	5,94
0,80	0,02	2,97	3,89E+06	0,020453	0,17896	6,86
1,00	0,02	3,32	4,35E+06	0,020445	0,17890	7,67
1,20	0,02	3,64	4,77E+06	0,020440	0,17885	8,40
1,40	0,02	3,93	5,15E+06	0,020435	0,17881	9,07
1,60	0,02	4,21	5,50E+06	0,020432	0,17878	9,70
1,80	0,02	4,46	5,84E+06	0,020429	0,17875	10,28
2,00	0,02	4,70	6,15E+06	0,020426	0,17873	10,84
2,20	0,02	4,93	6,45E+06	0,020424	0,17871	11,37
2,40	0,02	5,15	6,74E+06	0,020422	0,17869	11,88
2,60	0,02	5,36	7,02E+06	0,020420	0,17868	12,36
2,80	0,02	5,56	7,28E+06	0,020419	0,17867	12,83
3,00	0,02	5,76	7,54E+06	0,020418	0,17865	13,28

**Leistungsfähigkeit des geplanten Verbindungsbaus im Trenndamm (für einen Rechteckdurchlass)**

Länge Durchlass:	15,00 m
Höhe Durchlass:	1,50 m
Breite Durchlass:	6,00 m
Länge Rohr:	L = 15,00 m
Fläche:	A = 9,00 m <sup>2</sup>
benetzter Umfang:	I <sub>u</sub> = 15,00 m
hydraulischer Radius:	r <sub>hy</sub> = 0,60 m
hydraulischer Durchmesser:	D = 2,40 m
Querschnittsfläche:	A = 4,52 m <sup>2</sup>
Einlaufverlustbeiwert:	ζ <sub>E</sub> = 0,50
Auslaufverlustbeiwert:	ζ <sub>A</sub> = 1,00
Rohreibungverlustbeiwert:	ζ <sub>R,R</sub> = 0,12
Verluste durch Armaturen:	ζ <sub>S</sub> = 0,10
(Rückstauklappe, Schieber)	

**Gesamtverlust:**  $\Sigma \zeta = \zeta_E + \zeta_{R,R} + \zeta_A + \zeta_S$   
 $\Sigma \zeta_R = 1,718$

**Ermittlung des Abflussgesetzes**

$$Q(h) = A \cdot \sqrt{\frac{2 \cdot g \cdot h}{\sum \zeta_R}} = A \cdot \sqrt{\frac{2 \cdot g}{\sum \zeta_R}} \cdot h^{0,5}$$

$$Q_A(h) = 15,2892 \cdot h^{0,5}$$

Bestimmung des Rohreibungverlustes durch Iteration						
Rohreibungverlust: Annahme eines konstanten Rohreibungsbewerts						
Rauheit des Rohres:	k = 0,002 m					
kinematische Viskosität:	v = 1,31E-06 m <sup>2</sup> /s					
Reynoldszahl:	Re = (v · D) / v					
Iteration	Widerstandsbeiwert:	λ = 0,020				
	WSP-Diff.	Δh = 1,000 m				
	Fließgeschwindigkeit:	v = 3,37 m/s				
	Reynoldszahl:	Re = 6,18E+06				
	Widerstandsbeiwert:	λ = 0,02				
	Verlustbeiwert:	ζ <sub>R,R</sub> = 0,12				

Festgestellt gem. § 68 Abs. 1 WHG  
durch Beschluss vom 30.10.2025  
Nr. RNB-55.1.W 4543-1-25

Regierung von Niederbayern  
Landshut, 30.10.2025  
**gez.**  
Jahn  
Oberregierungsrat

h	Iteration λ				ζ <sub>R,R</sub>	Q
	λ <sub>gewählt</sub>	v <sub>gesch</sub>	Re	λ <sub>end</sub>		
[m]	[-]	[m/s]	[-]	[-]	[-]	[m <sup>3</sup> /s]
0,00	0,02	0,00	0,00E+00	0,000000	0,00000	0,00
0,20	0,02	1,51	2,76E+06	0,018907	0,11817	6,84
0,40	0,02	2,13	3,91E+06	0,018870	0,11794	9,67
0,60	0,02	2,61	4,79E+06	0,018854	0,11783	11,84
0,80	0,02	3,02	5,53E+06	0,018844	0,11777	13,67
1,00	0,02	3,37	6,18E+06	0,018837	0,11773	15,29
1,20	0,02	3,69	6,77E+06	0,018832	0,11770	16,75
1,40	0,02	3,99	7,31E+06	0,018828	0,11768	18,09
1,60	0,02	4,27	7,82E+06	0,018825	0,11766	19,34
1,80	0,02	4,52	8,29E+06	0,018823	0,11764	20,51
2,00	0,02	4,77	8,74E+06	0,018820	0,11763	21,62
2,20	0,02	5,00	9,16E+06	0,018819	0,11762	22,68
2,40	0,02	5,22	9,57E+06	0,018817	0,11761	23,69
2,60	0,02	5,44	9,96E+06	0,018815	0,11760	24,65
2,80	0,02	5,64	1,03E+07	0,018814	0,11759	25,58
3,00	0,02	5,84	1,07E+07	0,018813	0,11758	26,48

**Leistungsfähigkeit des bestehenden Regulierungsbauwerks zur Kößnach (Berechnung als eingestauter Rechteckkanal für eine Ablaufleitung)**

Länge Durchlass:	45,00 m
Höhe Durchlass:	1,60 m
Breite Durchlass:	1,60 m
Länge Rohr:	L = 45,00 m
Fläche:	A = 2,56 m <sup>2</sup>
benetzter Umfang:	I <sub>u</sub> = 6,40 m
hydraulischer Radius:	r <sub>hy</sub> = 0,40 m
hydraulischer Durchmesser:	D = 1,60 m
Querschnittsfläche:	A = 2,01 m <sup>2</sup>
Einlaufverlustbeiwert:	ζ <sub>E</sub> = 0,50
Auslaufverlustbeiwert:	ζ <sub>A</sub> = 1,00
Rohreibungverlustbeiwert:	ζ <sub>R,R</sub> = 0,59
Verluste durch Armaturen:	ζ <sub>S</sub> = 0,10
(Rückstauklappe, Schieber)	

**Gesamtverlust:**  $\Sigma \zeta = \zeta_E + \zeta_{R,R} + \zeta_A + \zeta_S$   
 $\Sigma \zeta_R = 2,185$

**Ermittlung des Abflussgesetzes**

$$Q(h) = A \cdot \sqrt{\frac{2 \cdot g \cdot h}{\sum \zeta_R}} = A \cdot \sqrt{\frac{2 \cdot g}{\sum \zeta_R}} \cdot h^{0,5}$$

$$Q_A(h) = 6,025 \cdot h^{0,5}$$

Bestimmung des Rohreibungverlustes durch Iteration						
Rohreibungverlust: Annahme eines konstanten Rohreibungbeiwerts						
Rauheit des Rohres:	k = 0,002 m					
kinematische Viskosität:	v = 0,00000131 m <sup>2</sup> /s					
Reynoldszahl:	Re = (v · D) / v					
Iteration	Widerstandsbeiwert:	λ = 0,020				
	WSP-Diff.	Δh = 1,000 m				
	Fließgeschwindigkeit:	v = 3,01 m/s				
	Reynoldszahl:	Re = 3,68E+06				
	Widerstandsbeiwert:	λ = 0,02081				
	Verlustbeiwert:	ζ <sub>R,R</sub> = 0,58520				

Festgestellt gem. § 68 Abs. 1 WHG  
durch Beschluss vom 30.10.2025  
Nr. RNB-55.1.W 4543-1-25

Regierung von Niederbayern  
Landshut, 30.10.2025  
**gez.**  
Jahn  
Oberregierungsrat

h	Iteration λ				ζ <sub>R,R</sub>	Q
	λ <sub>gewählt</sub>	v <sub>gesch</sub>	Re	λ <sub>end</sub>		
[m]	[-]	[m/s]	[-]	[-]	[-]	[m <sup>3</sup> /s]
0,00	0,02	0,00	0,00E+00	0,000000	0,00000	0,00
0,20	0,02	1,35	1,65E+06	0,020898	0,58774	2,69
0,40	0,02	1,91	2,33E+06	0,020850	0,58640	3,81
0,60	0,02	2,33	2,85E+06	0,020828	0,58580	4,67
0,80	0,02	2,69	3,29E+06	0,020816	0,58544	5,39
1,00	0,02	3,01	3,68E+06	0,020807	0,58520	6,02
1,20	0,02	3,30	4,03E+06	0,020801	0,58502	6,60
1,40	0,02	3,56	4,35E+06	0,020796	0,58488	7,13
1,60	0,02	3,81	4,65E+06	0,020792	0,58476	7,62
1,80	0,02	4,04	4,94E+06	0,020788	0,58467	8,08
2,00	0,02	4,26	5,20E+06	0,020785	0,58459	8,52
2,20	0,02	4,47	5,46E+06	0,020783	0,58452	8,94
2,40	0,02	4,67	5,70E+06	0,020781	0,58446	9,33
2,60	0,02	4,86	5,93E+06	0,020779	0,58441	9,72
2,80	0,02	5,04	6,16E+06	0,020777	0,58436	10,08
3,00	0,02	5,22	6,37E+06	0,020776	0,58432	10,44

**Leistungsfähigkeit des bestehenden Regulierungsbauwerks zur Kößnach (Berechnung als eingestauter Rechteckkanal für eine Ablaufleitung)**

Länge Durchlass:	45,00 m
Höhe Durchlass:	1,60 m
Breite Durchlass:	1,60 m
Länge Rohr:	L = 45,00 m
Fläche:	A = 2,56 m <sup>2</sup>
benetzter Umfang:	I <sub>u</sub> = 6,40 m
hydraulischer Radius:	r <sub>hy</sub> = 0,40 m
hydraulischer Durchmesser:	D = 1,60 m
Querschnittsfläche:	A = 2,01 m <sup>2</sup>
Einlaufverlustbeiwert:	ζ <sub>E</sub> = 0,50
Auslaufverlustbeiwert:	ζ <sub>A</sub> = 1,00
Rohrreibungsverlustbeiwert:	ζ <sub>R,R</sub> = 0,59
Verluste durch Armaturen:	ζ <sub>S</sub> = 0,10
(Rückstauklappe, Schieber)	
Verlust durch Querschnittsänderung (Zwischenschieber):	ζ <sub>V</sub> = 1,00

**Gesamtverlust:**  $\Sigma \zeta = \zeta_E + \zeta_{R,R} + \zeta_A + \zeta_S + \zeta_V$   
 $\Sigma \zeta_R = 3,185$

**Ermittlung des Abflussgesetzes**

$$Q(h) = A \cdot \sqrt{\frac{2 \cdot g \cdot h}{\sum \zeta_R}} = A \cdot \sqrt{\frac{2 \cdot g}{\sum \zeta_R}} \cdot h^{0,5}$$

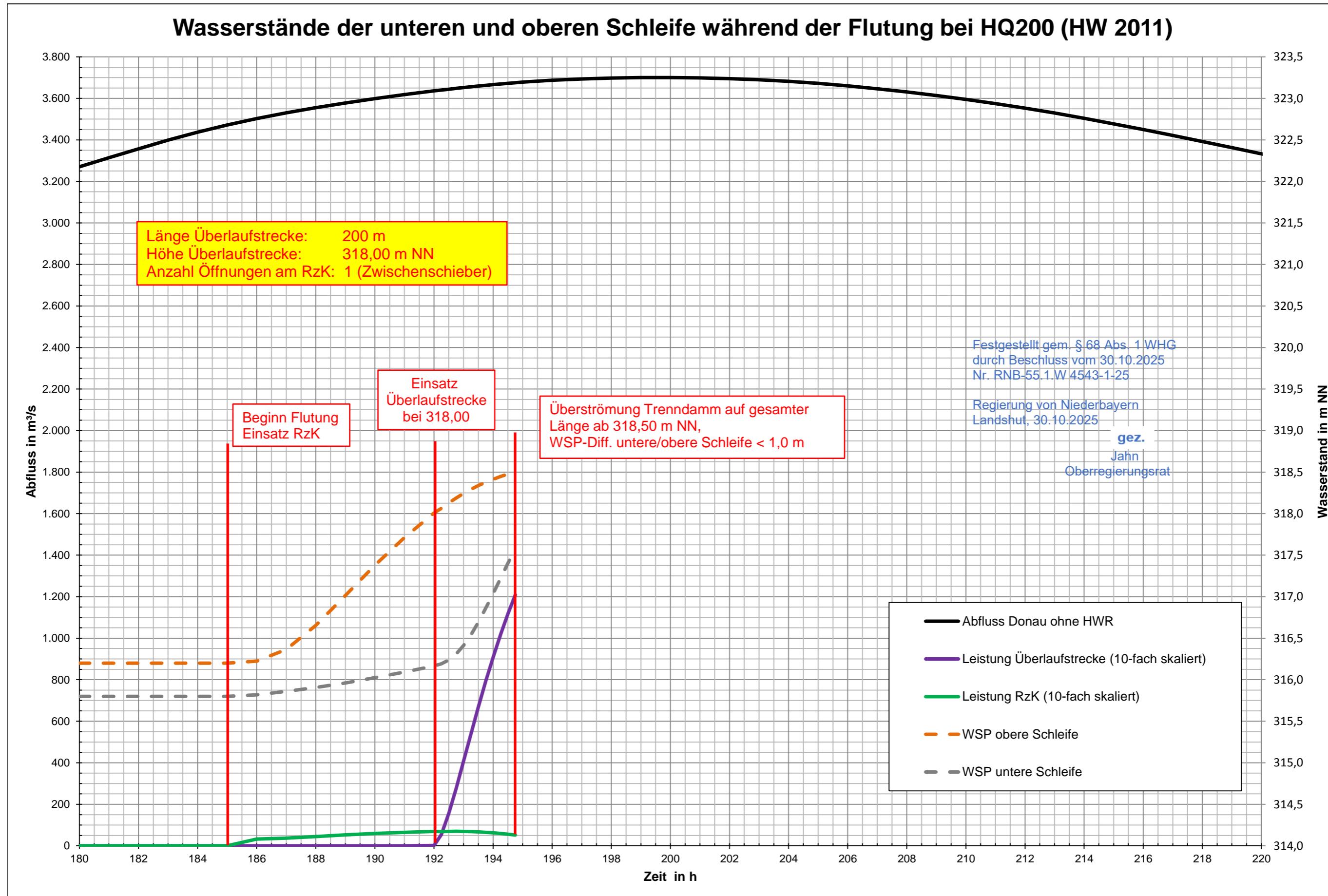
$$Q_A(h) = 4,990 \cdot h^{0,5}$$

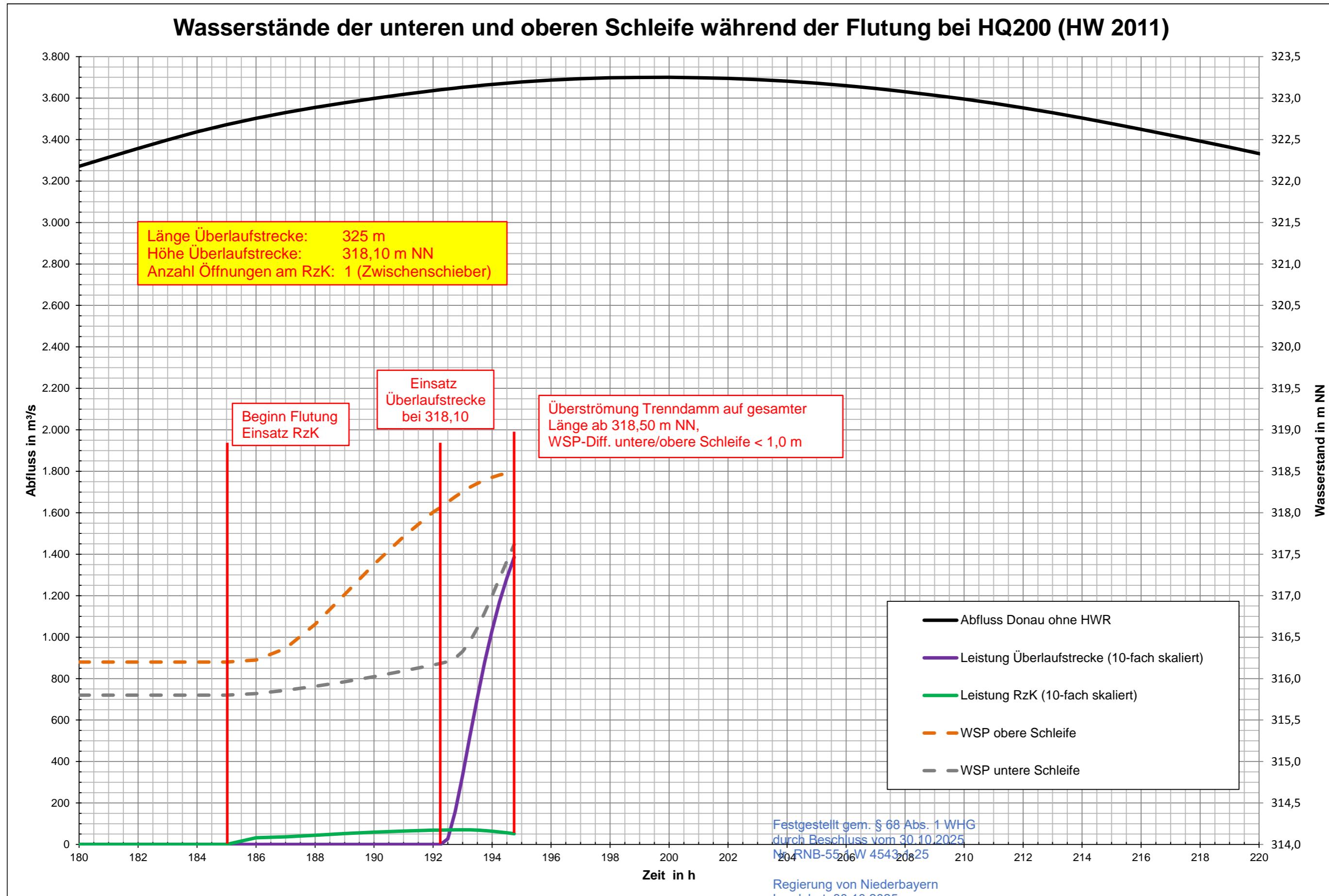
Bestimmung des Rohrreibungsverlustes durch Iteration						
Rohrreibungsverlust: Annahme eines konstanten Rohrreibungsbeiwerts						
Rauheit des Rohres:	k = 0,002 m					
kinematische Viskosität:	v = 0,00000131 m <sup>2</sup> /s					
Reynoldszahl:	Re = (v · D) / v					
Iteration	Widerstandsbeiwert:	λ = 0,020				
	WSP-Diff.	Δh = 1,000 m				
	Fließgeschwindigkeit:	v = 3,01 m/s				
	Reynoldszahl:	Re = 3,68E+06				
	Widerstandsbeiwert:	λ = 0,02081				
	Verlustbeiwert:	ζ <sub>R,R</sub> = 0,58520				

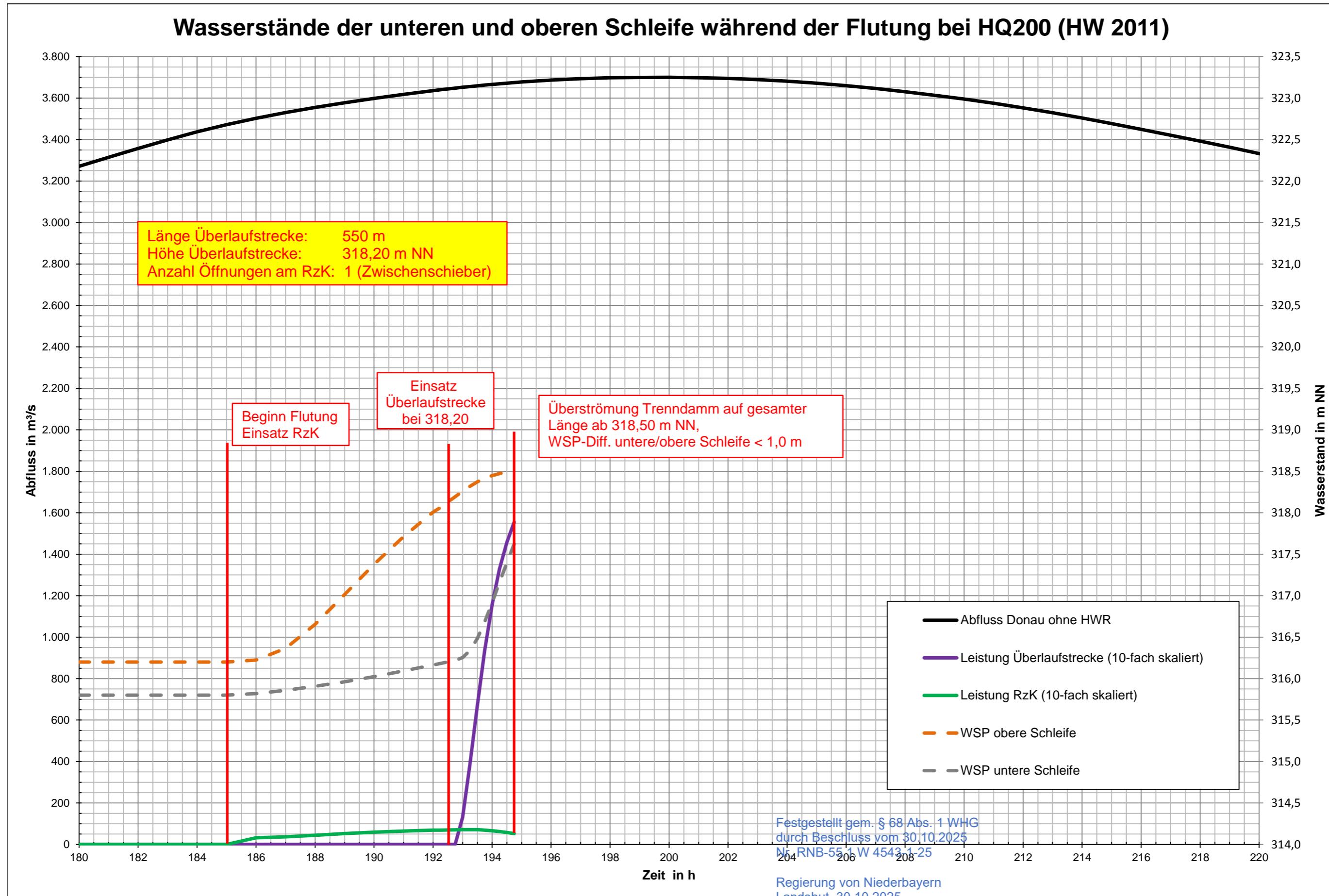
Festgestellt gem. § 68 Abs. 1 WHG  
durch Beschluss vom 30.10.2025  
Nr. RNB-55.1.W 4543-1-25

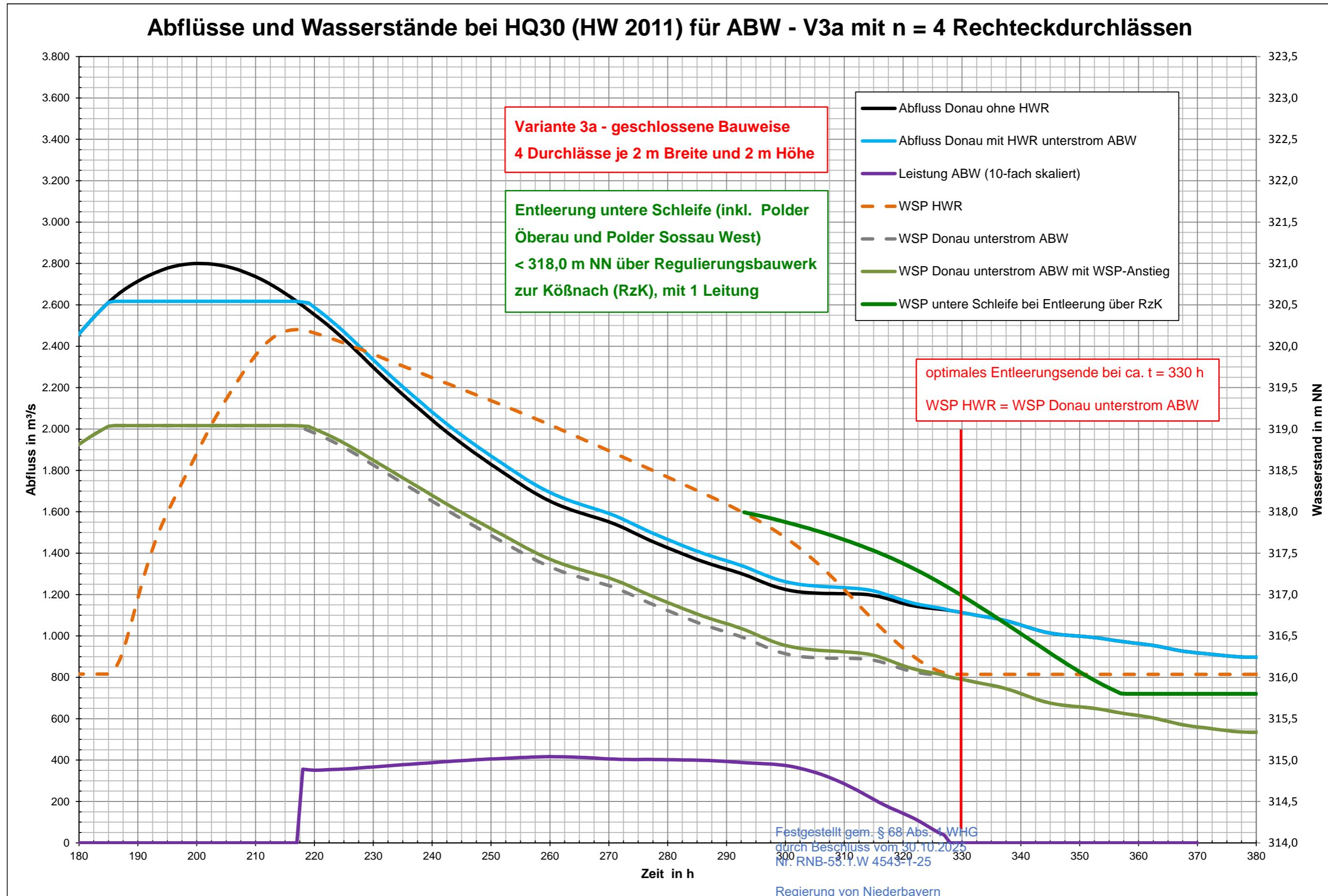
Regierung von Niederbayern  
Landshut, 30.10.2025  
**gez.**  
Jahn  
Oberregierungsrat

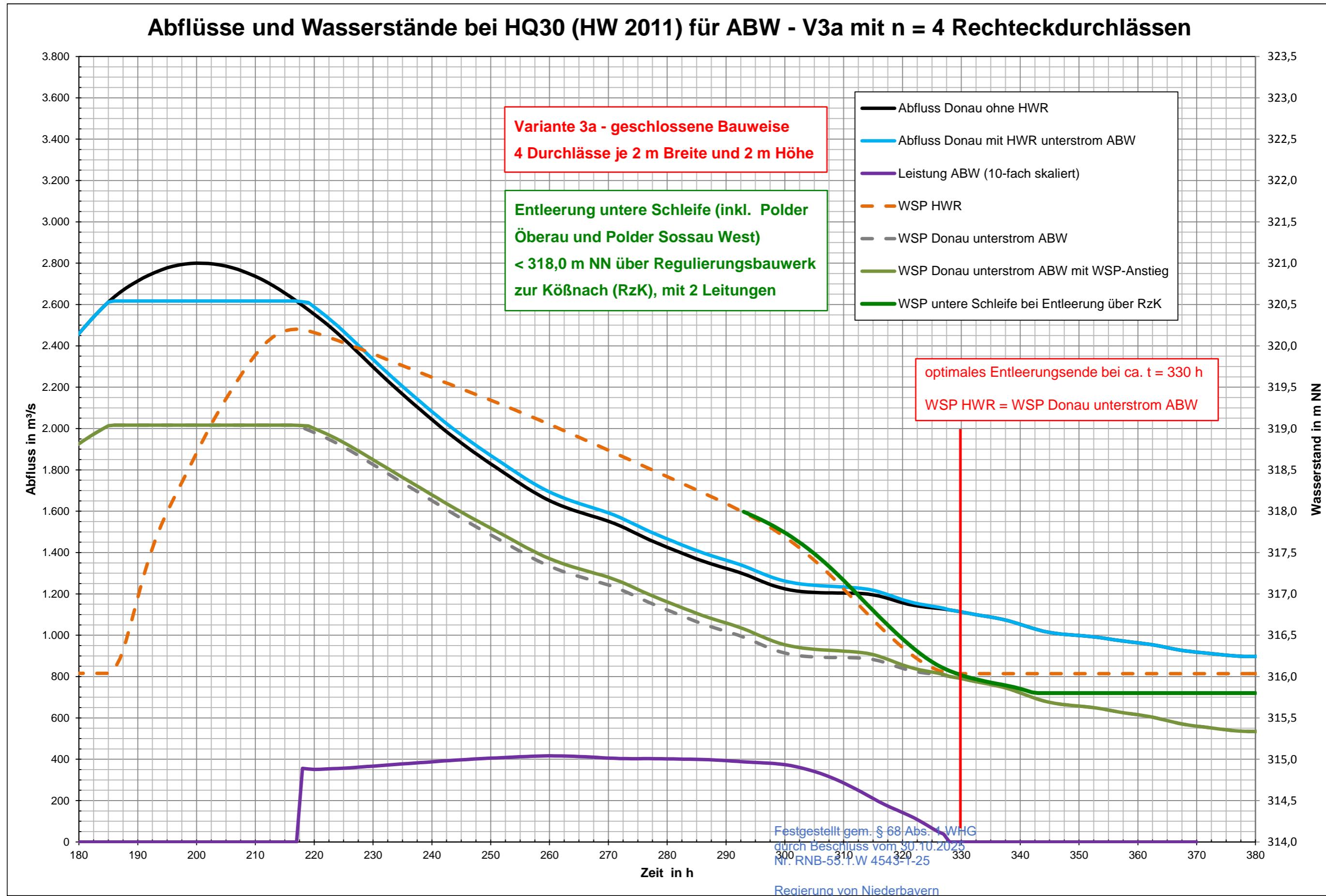
h	Iteration λ				ζ <sub>R,R</sub>	Q
		λ <sub>gewählt</sub>	v <sub>gesch</sub>	Re		
[m]	[-]	[-]	[m/s]	[-]	[-]	[m <sup>3</sup> /s]
0,00	0,02	0,02	0,00	0,00E+00	0,000000	0,00
0,20	0,02	0,02	1,35	1,65E+06	0,58774	2,23
0,40	0,02	0,02	1,91	2,33E+06	0,58640	3,16
0,60	0,02	0,02	2,33	2,85E+06	0,58580	3,86
0,80	0,02	0,02	2,69	3,29E+06	0,58544	4,46
1,00	0,02	0,02	3,01	3,68E+06	0,58520	4,99
1,20	0,02	0,02	3,30	4,03E+06	0,58502	5,47
1,40	0,02	0,02	3,56	4,35E+06	0,58488	5,90
1,60	0,02	0,02	3,81	4,65E+06	0,58476	6,31
1,80	0,02	0,02	4,04	4,94E+06	0,58467	6,70
2,00	0,02	0,02	4,26	5,20E+06	0,58459	7,06
2,20	0,02	0,02	4,47	5,46E+06	0,58452	7,40
2,40	0,02	0,02	4,67	5,70E+06	0,58446	7,73
2,60	0,02	0,02	4,86	5,93E+06	0,58441	8,05
2,80	0,02	0,02	5,04	6,16E+06	0,58436	8,35
3,00	0,02	0,02	5,22	6,37E+06	0,58432	8,64

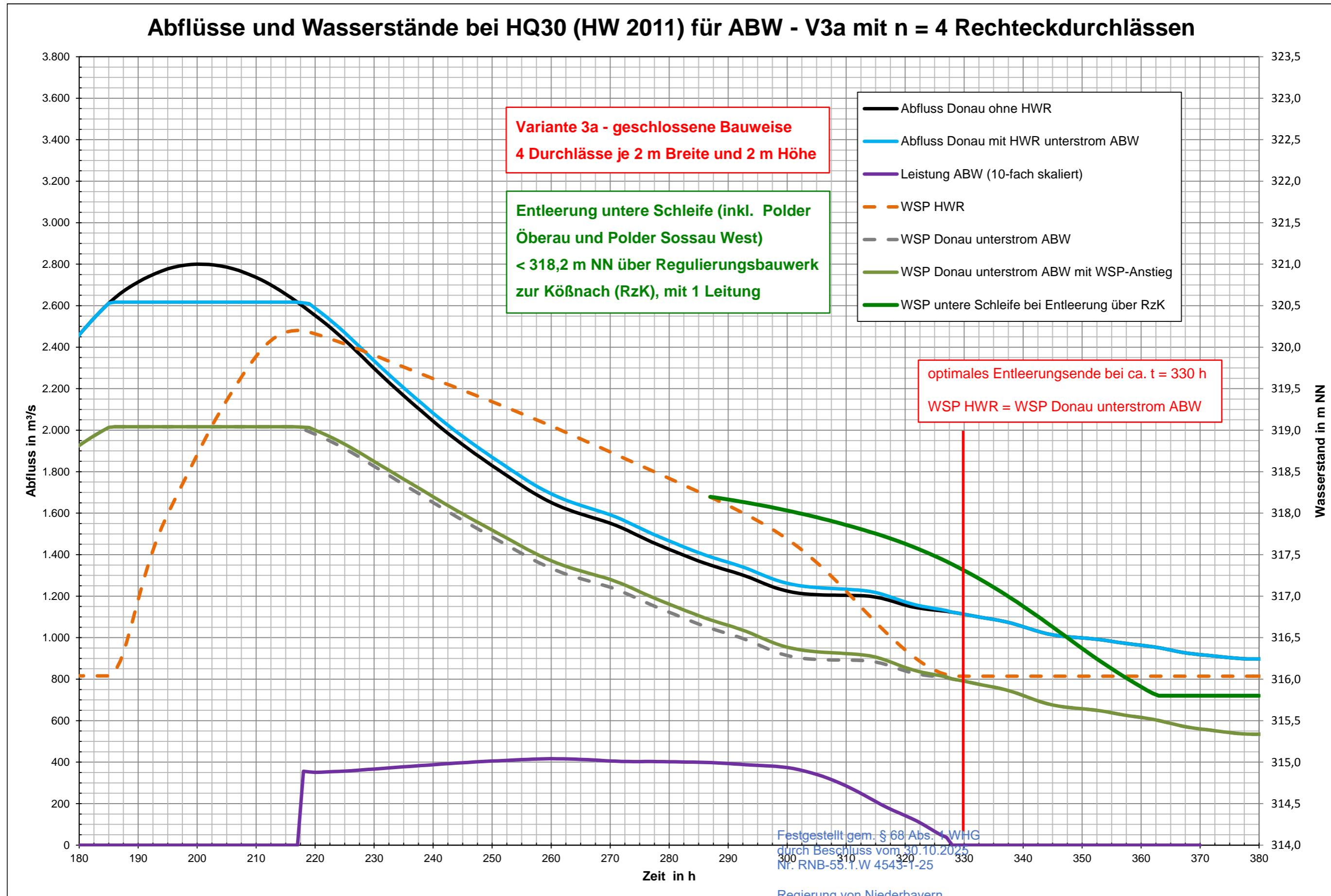


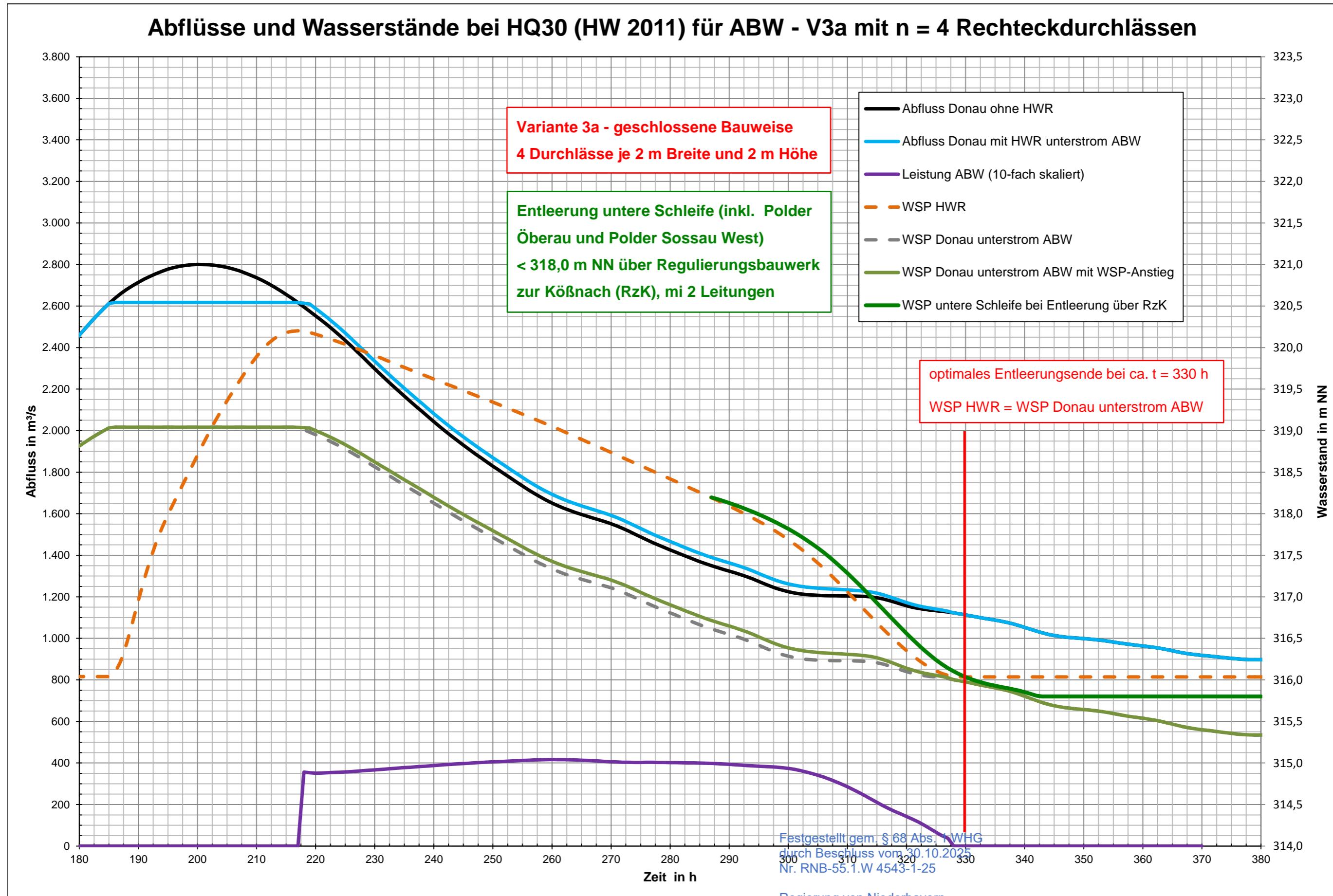


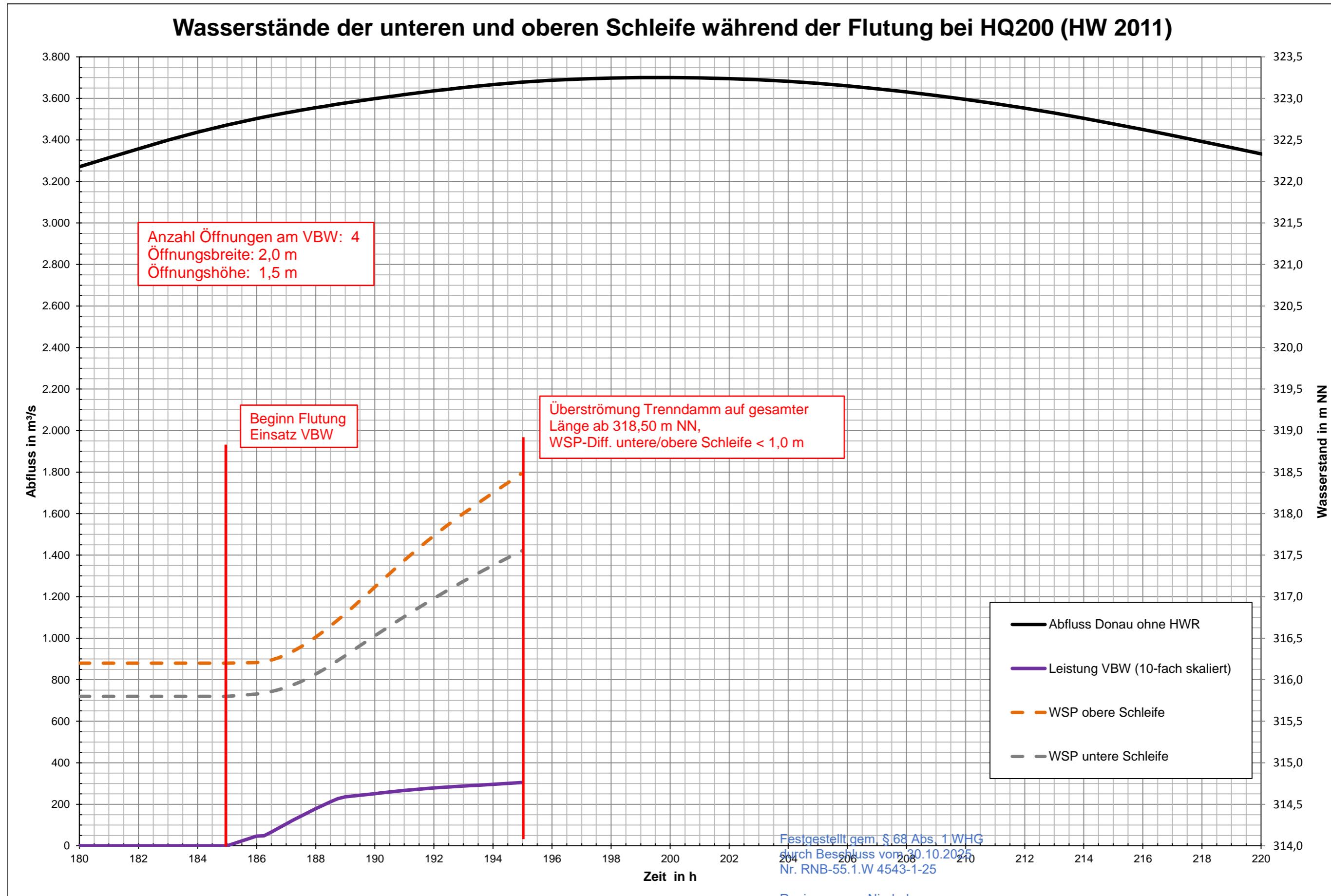


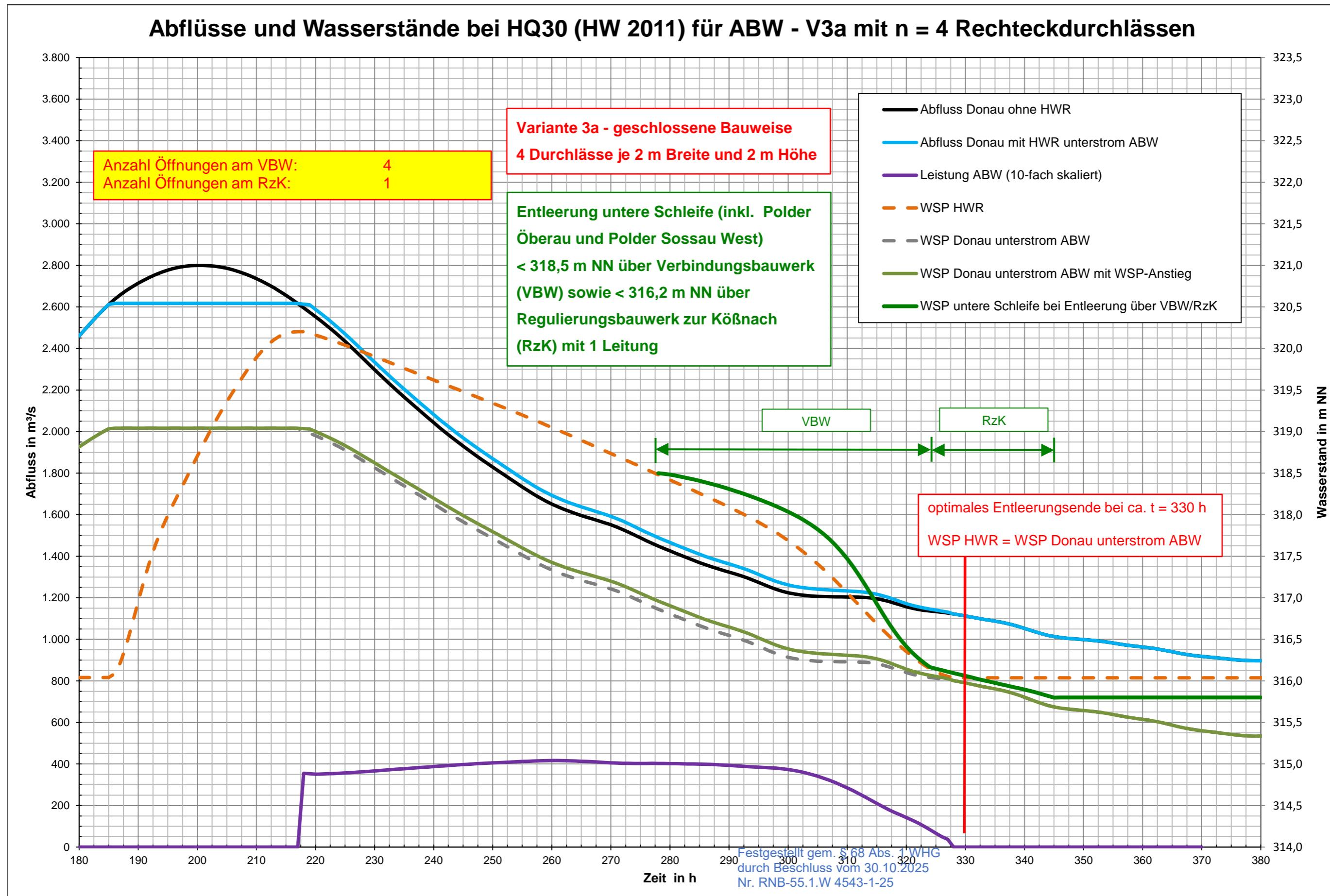


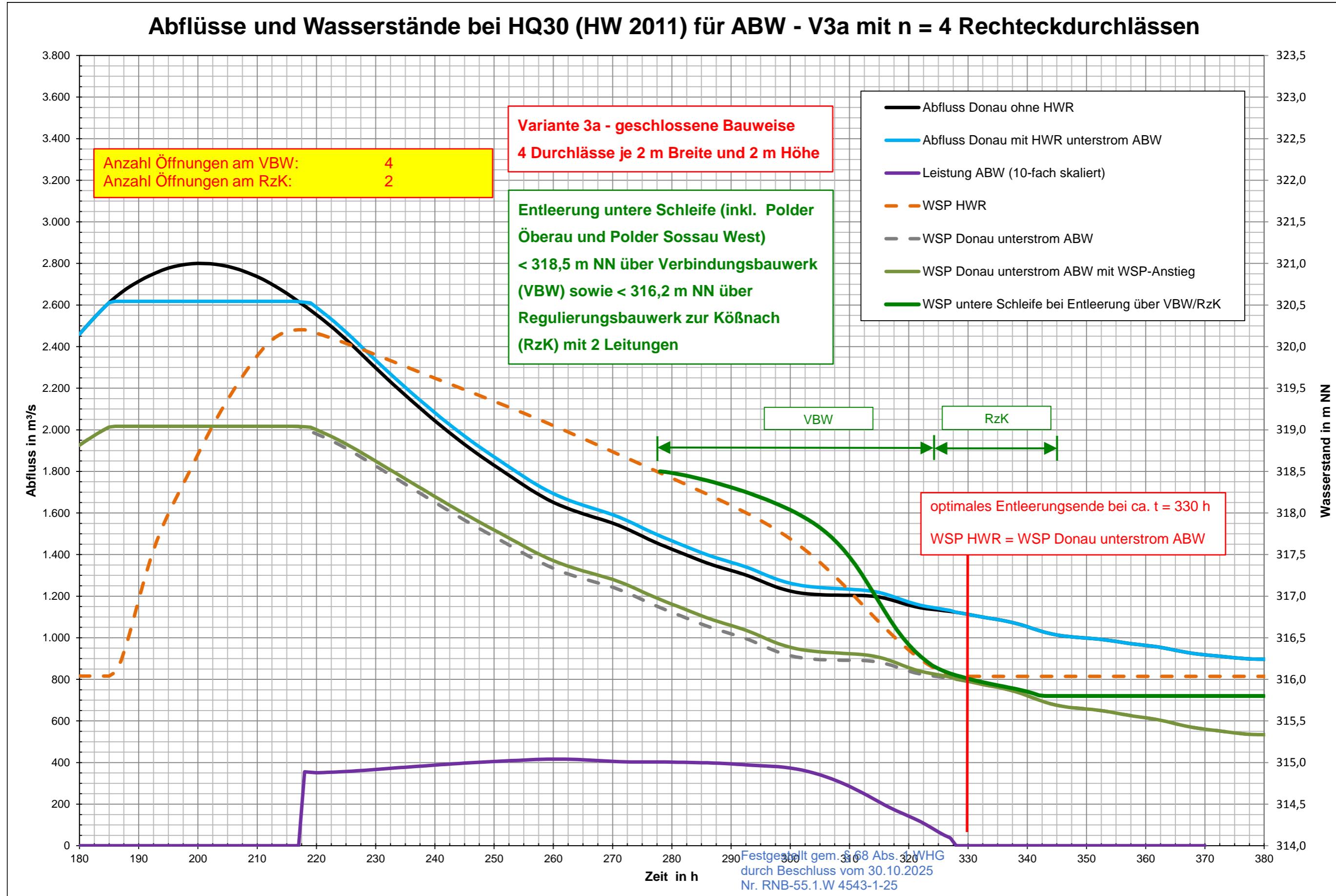


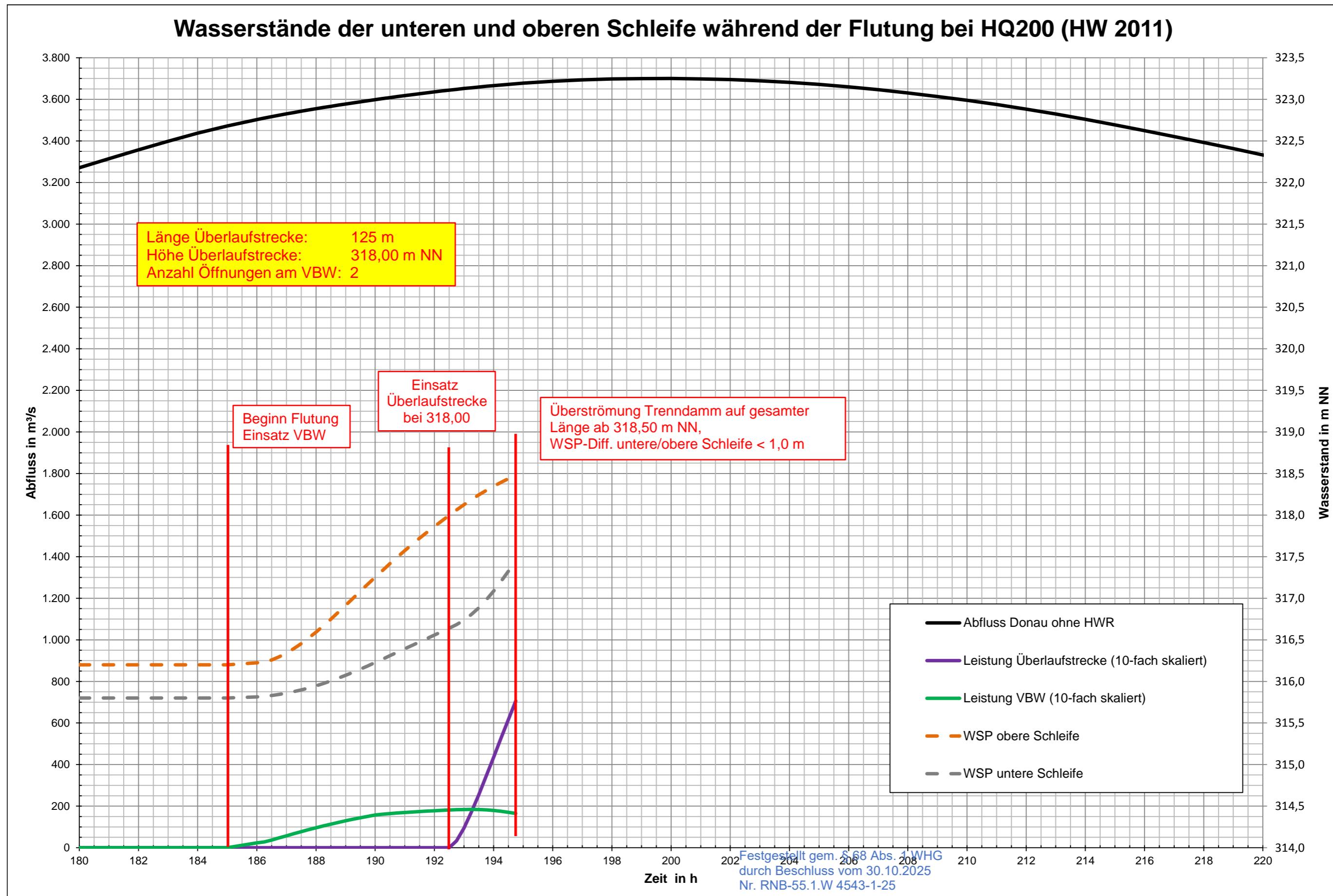


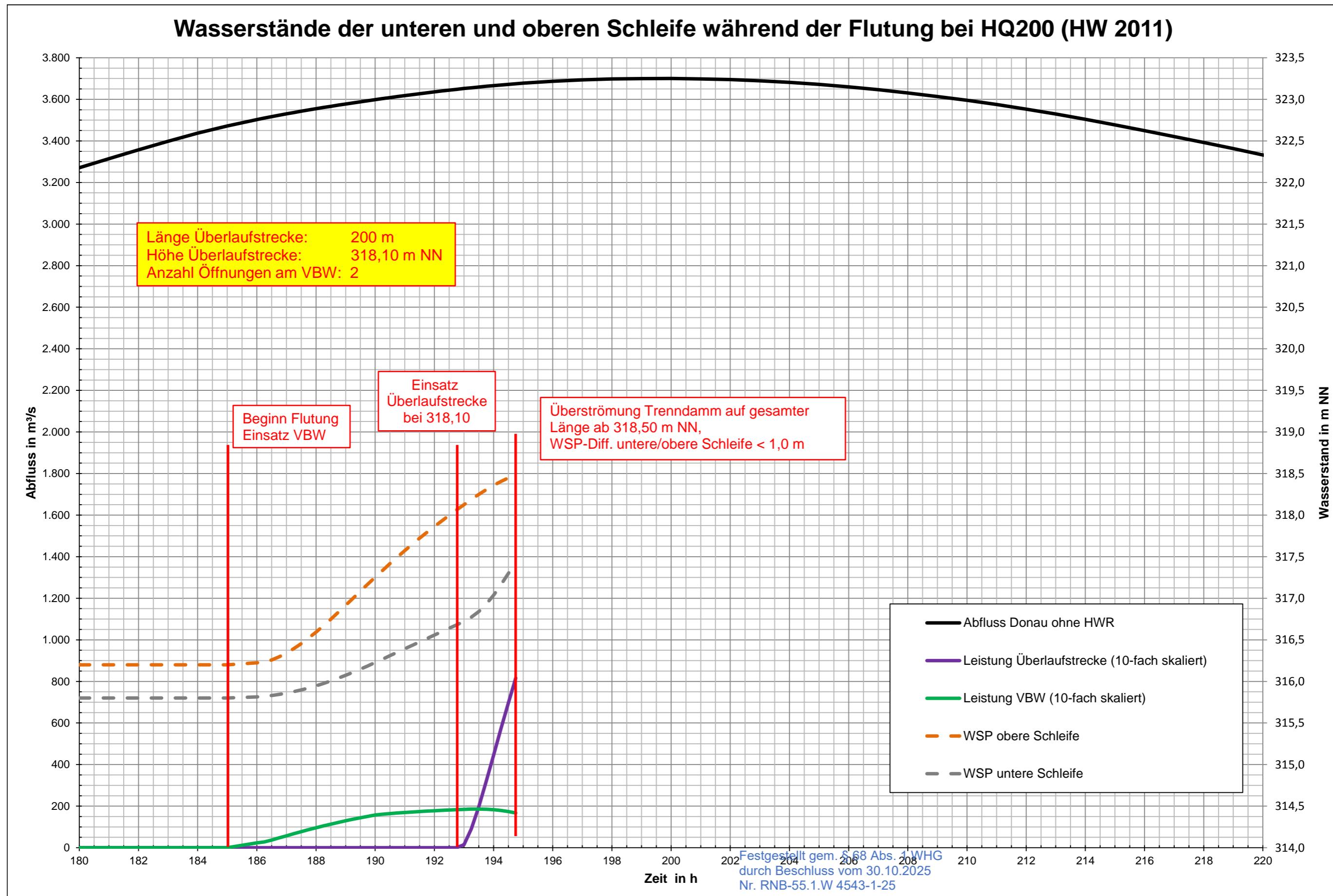


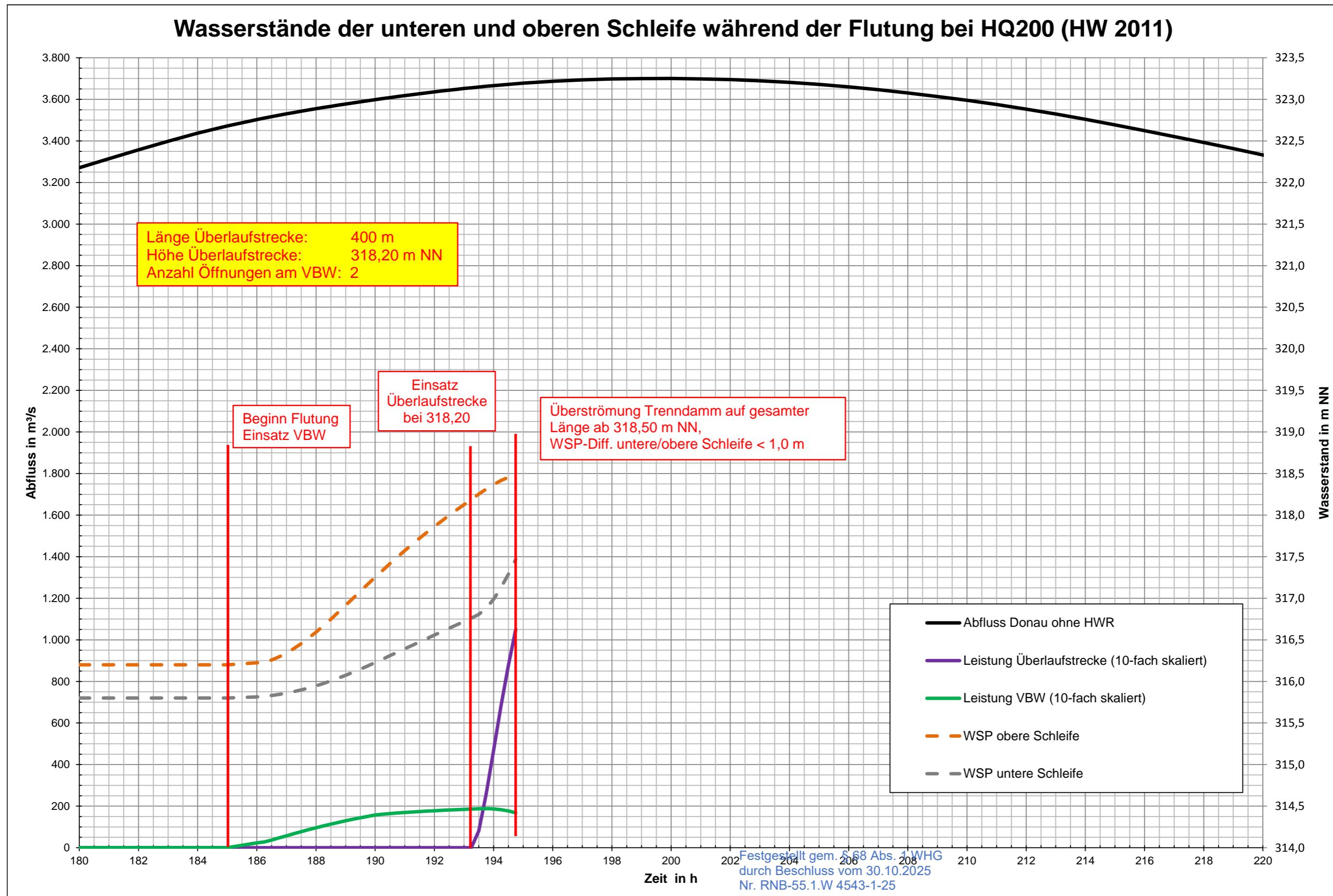


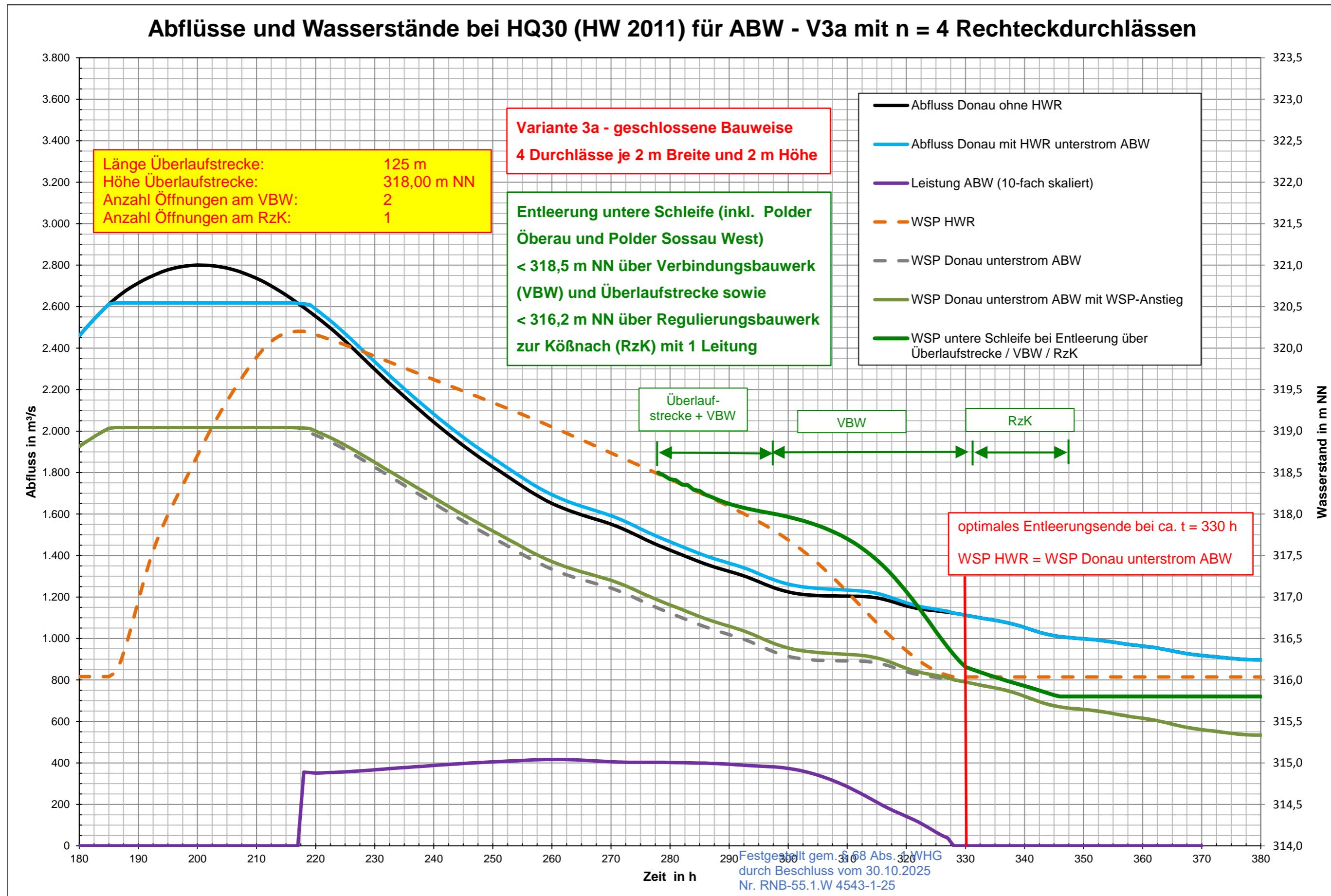


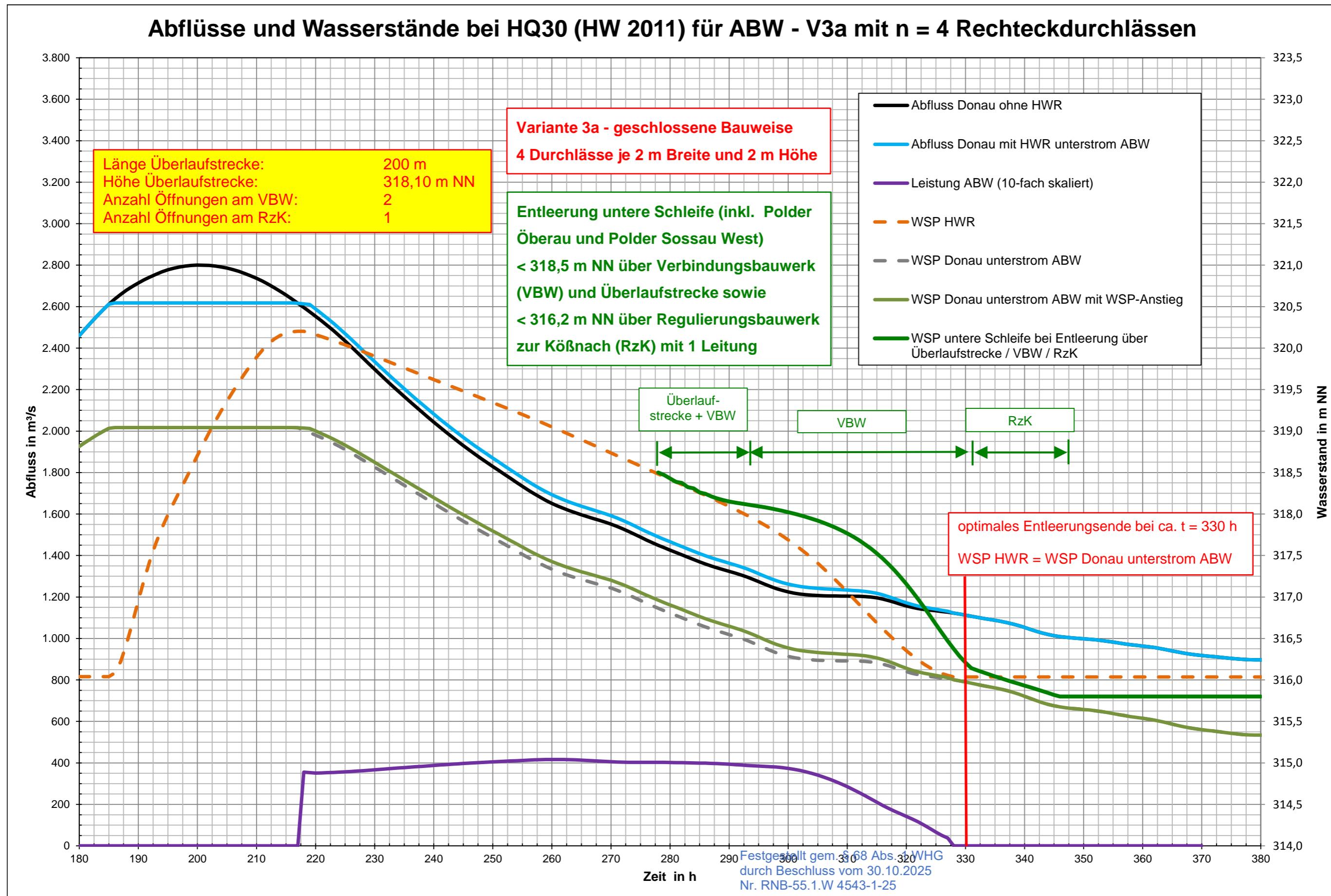


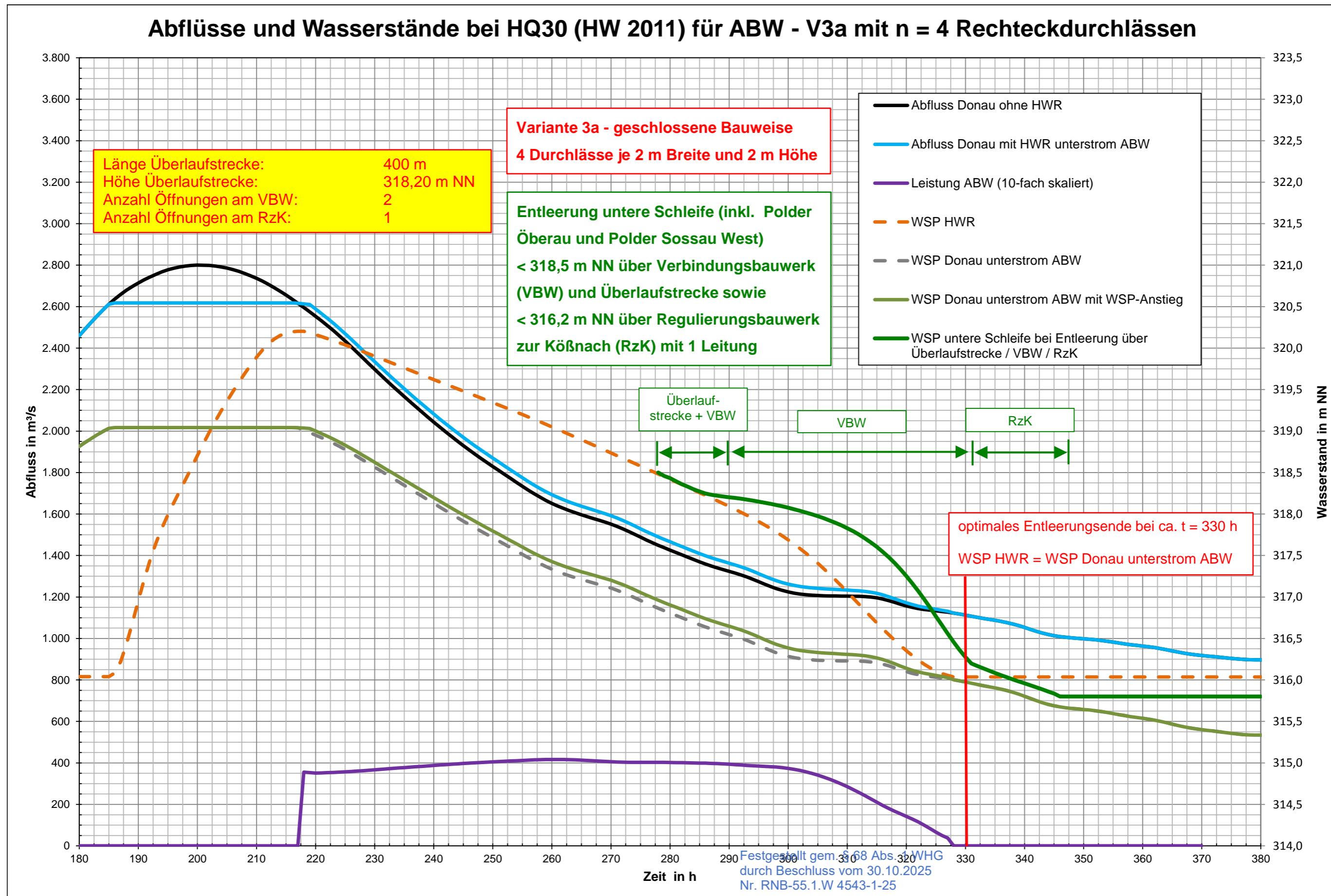


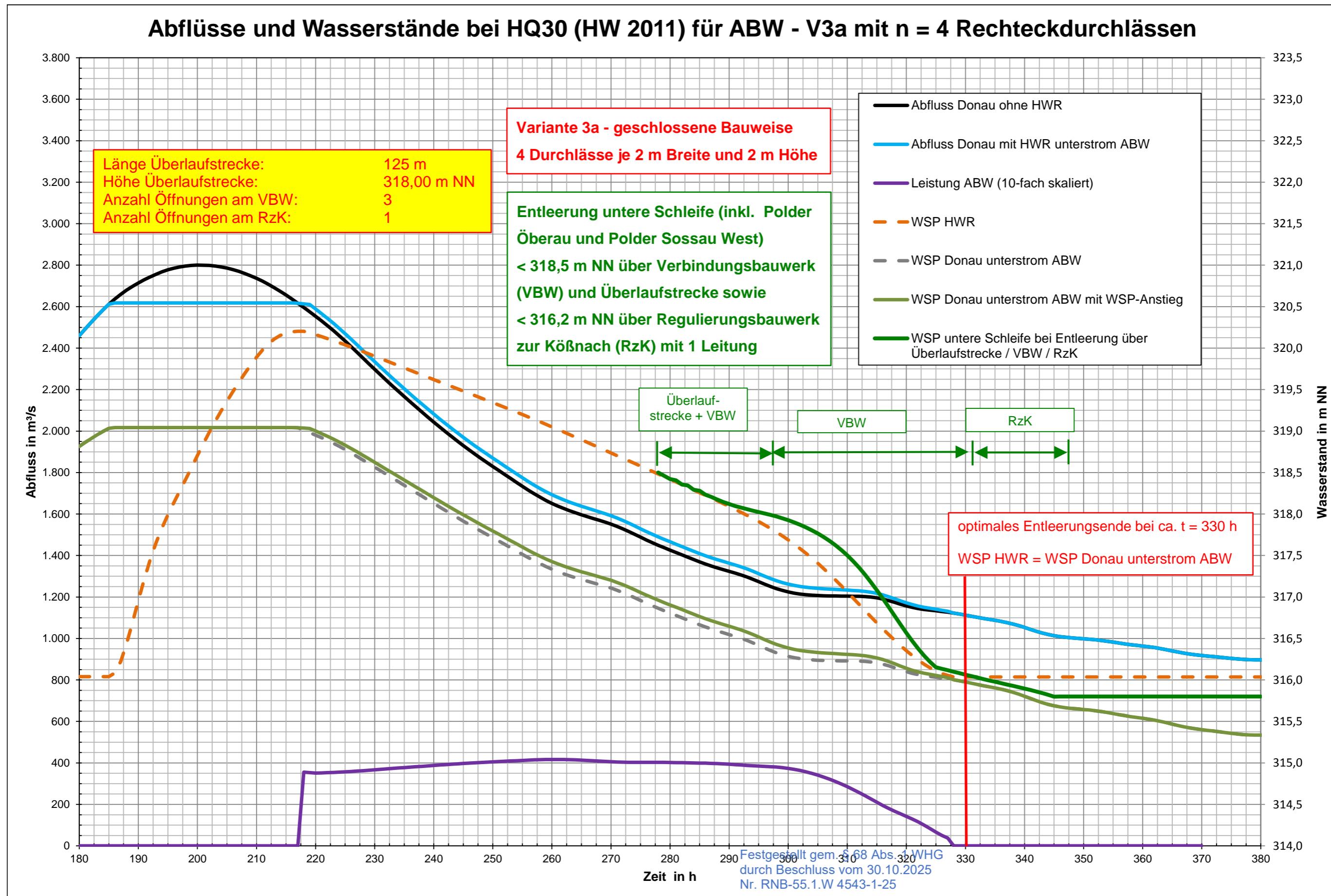


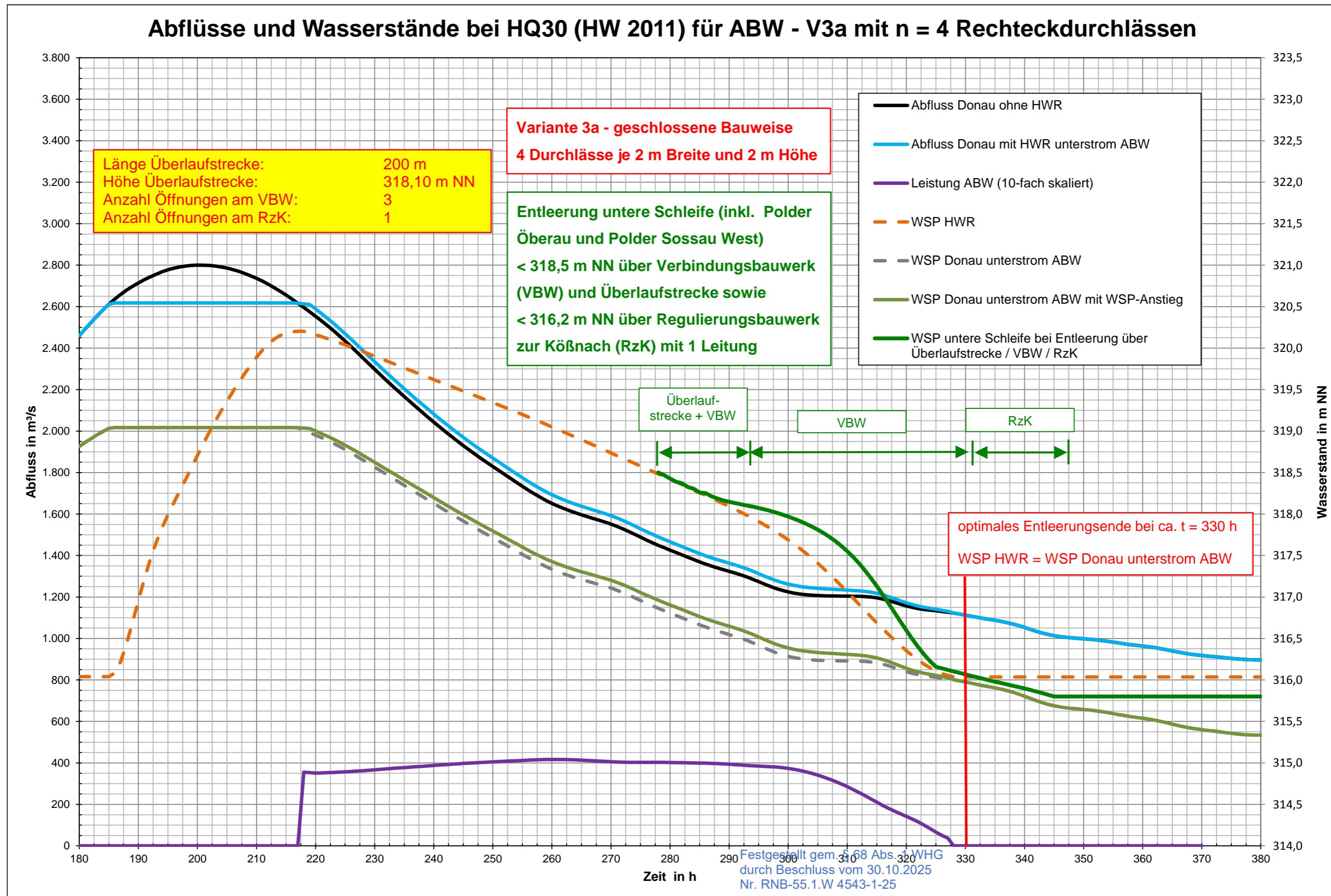


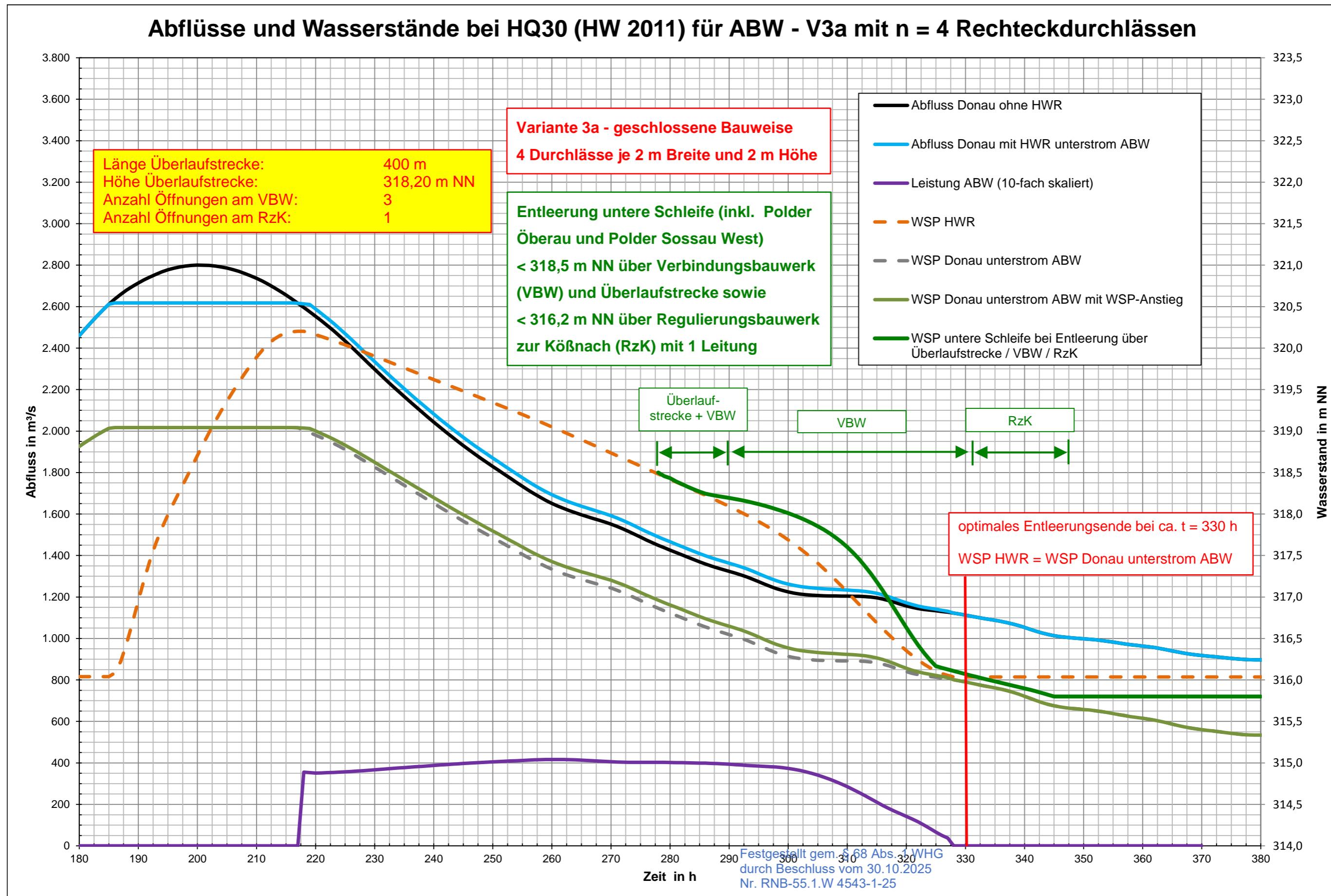










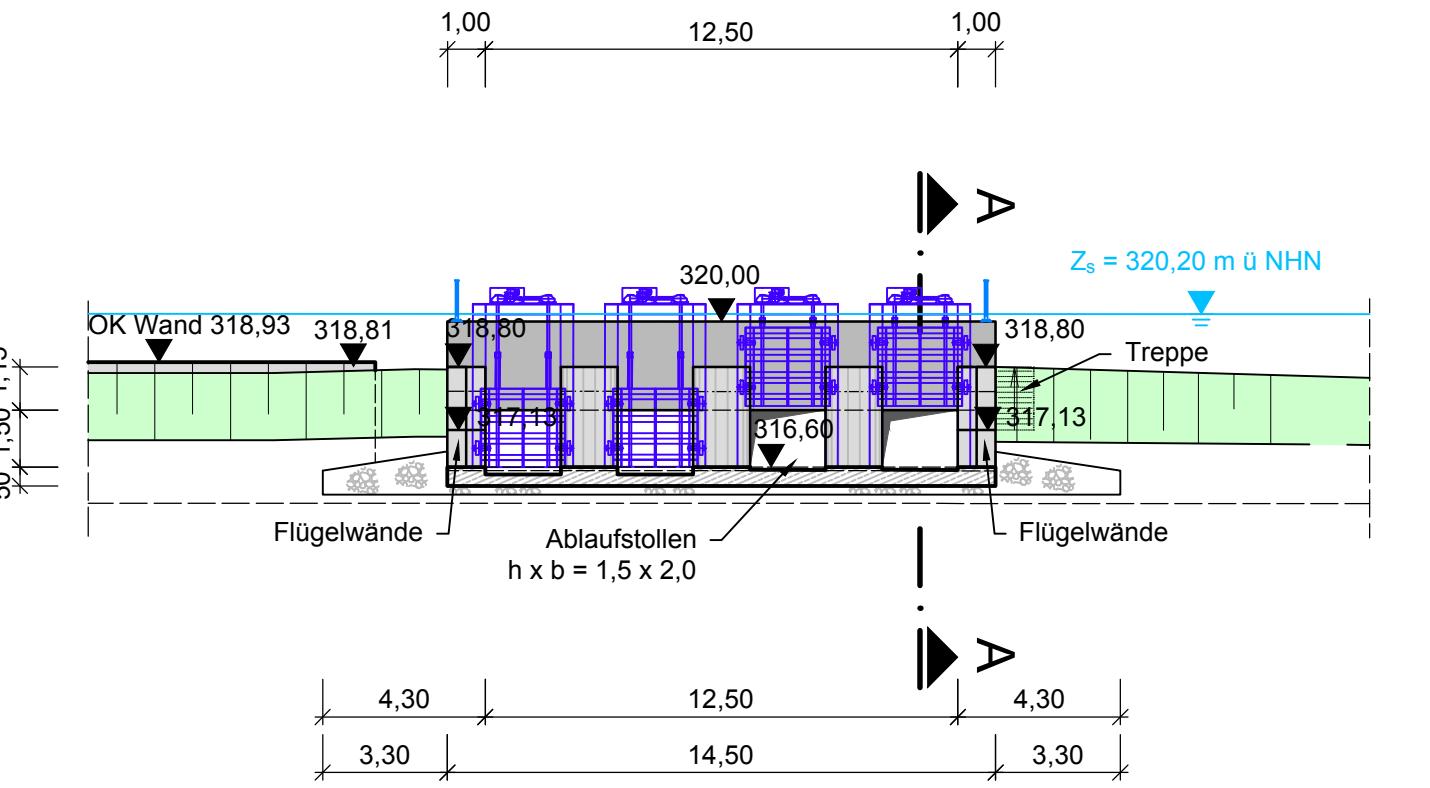




# Verbindungsbauwerk im Trenndamm

## Schnitt B-B

### Ansicht von Oberer Öberauer Schleife



**GENDE**

- Bestandsvermessung der RMD Wasserstraßen GmbH, von 2009
- Bestandsvermessung der Lahmeyer Hydroprojekt GmbH, von 2016

■ Beton Ansicht

■ Stauwand Ansicht

■ Stahlbeton

■ Betriebsweg

■ Dammbaumaterial

■ Weg/ Schotterfläche

■ Schüttung Wasserbausteine

■ Böschung

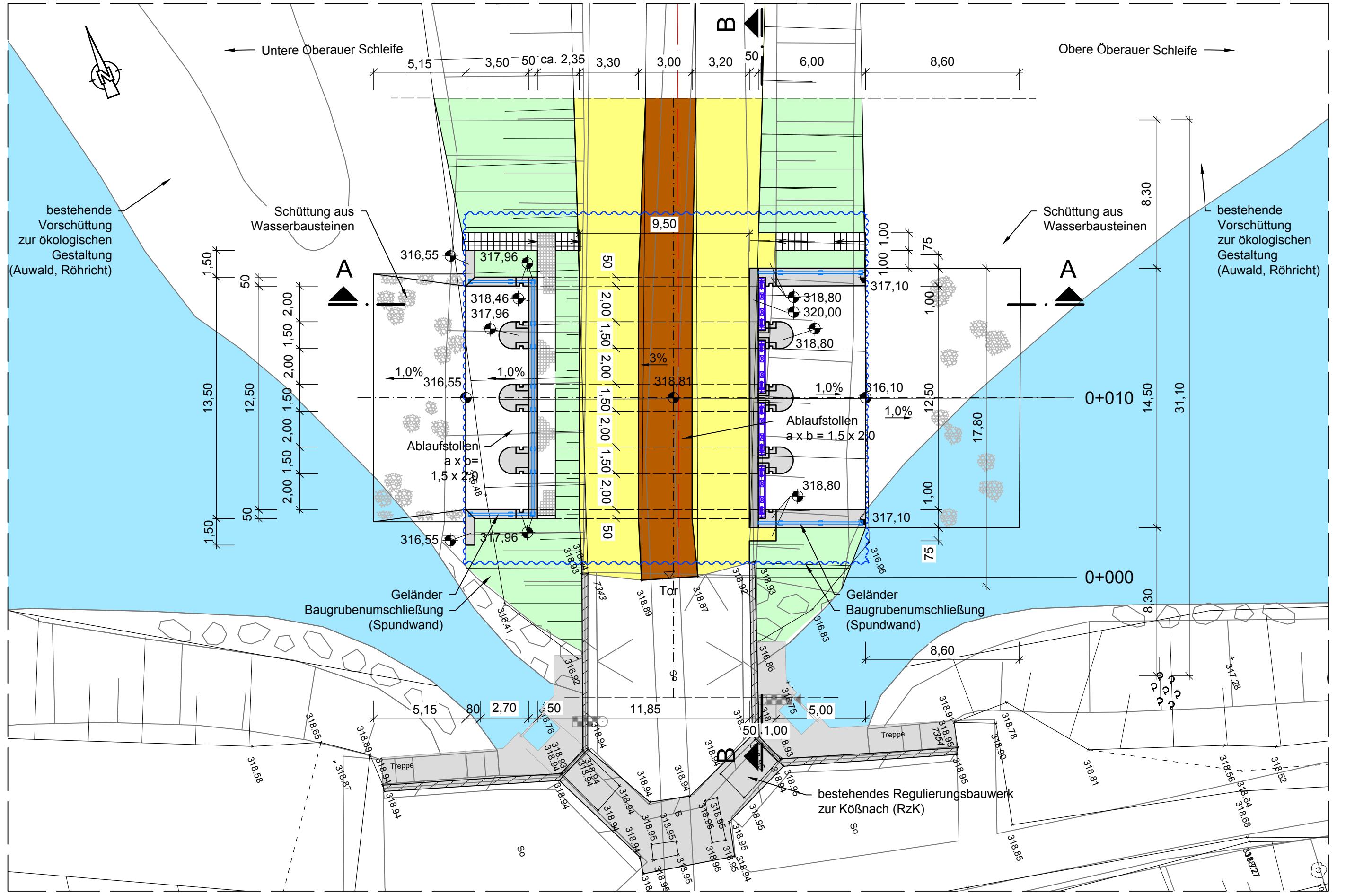
■ Bestandsbauwerk (Beton)

■ Wasserfläche

■ Wasserspiegel



# Draufsicht



Blick nach Nordosten vom bestehenden Regulierungsbauwerk auf den Trenndamm

gestellt gem. § 68 Abs. 1 WHG  
nach Beschluss vom 30.10.2025  
RNB-55.1.W 4543-1-25

gierung von Niederbayern  
Landshut, 30.10.2025

gez.  
Jahn  
Oberregierungsrat

Gew. I  
**Donau**

Index	Bemerkung	geänd. am	Name	gepr. am	Name
Vorhaben: 4441.2 Gew I/Donau Hochwasserrückhaltung Öberauer Schleife			Anlage: 9		
Vorhabensträger: Freistaat Bayern, WWA Deggendorf Landkreis: Straubing-Bogen/Stadt Straubing Gemeinde: Stadt Straubing/Kirchroth/Atting			Plan-Nr.: 1		
Vorhabenskennzeichen (WAL):*			Schutzvermerk/Dateiname: ANL_9_VBW.DWG		
Maßstab: 1:200	Verbindungsbauwerk (VBW) Draufsicht, Schnitte		entw.	BIEBACH	
			gez.	THEIS	
			gepr.	EZZEDDINE	
Entwurfsgemeinschaft Lahmeyer Hydroprojekt - Lahmeyer München - Büro Prof. Kagerer Hochwasserrückhaltung Öberauer Schleife Lahmeyer Hydroprojekt GmbH, Rießnerstraße 18, 99427 Weimar			Wasserwirtschaftsamt Deggendorf Detterstraße 20 94469 Deggendorf		
Entwurfsverfasser			Vorhabensträger		
Datum	Unterschrift Entwurfsverfasser		Datum	Unterschrift Vorhabensträger	