

Auftrag

Auftraggeber REGISSTRARBEIT DONAU-BAU	Gezeichnet J. Gerbig	Geprüft J. Gerbig
Regelung des Bauwerks	Gezeichnet J. Gerbig	Geprüft J. Gerbig

Wasser- und Schifffahrtsdirektion Süd Wasser- und Schifffahrtsamt Regensburg	
Objekt Stauhaltung Straubing	Objekt-Nr. C IV Str 3921a
Einzelheit Regelungsschnitt Absperrramm	Maßstab 1:100
Blatt-Nr. C IV Str 3921a	

RMD Wasserstrassen

310809 S9\_1.086

## Bestandsplan

Wasser- und Schifffahrtsdirektion Süd  
Wasser- und Schifffahrtsamt Regensburg



OrgEin	AB	BWStr	ZB	Kilometer	S	rechts	Koordinaten	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, Absperrramm  
Polder Oberau, linkes Ufer

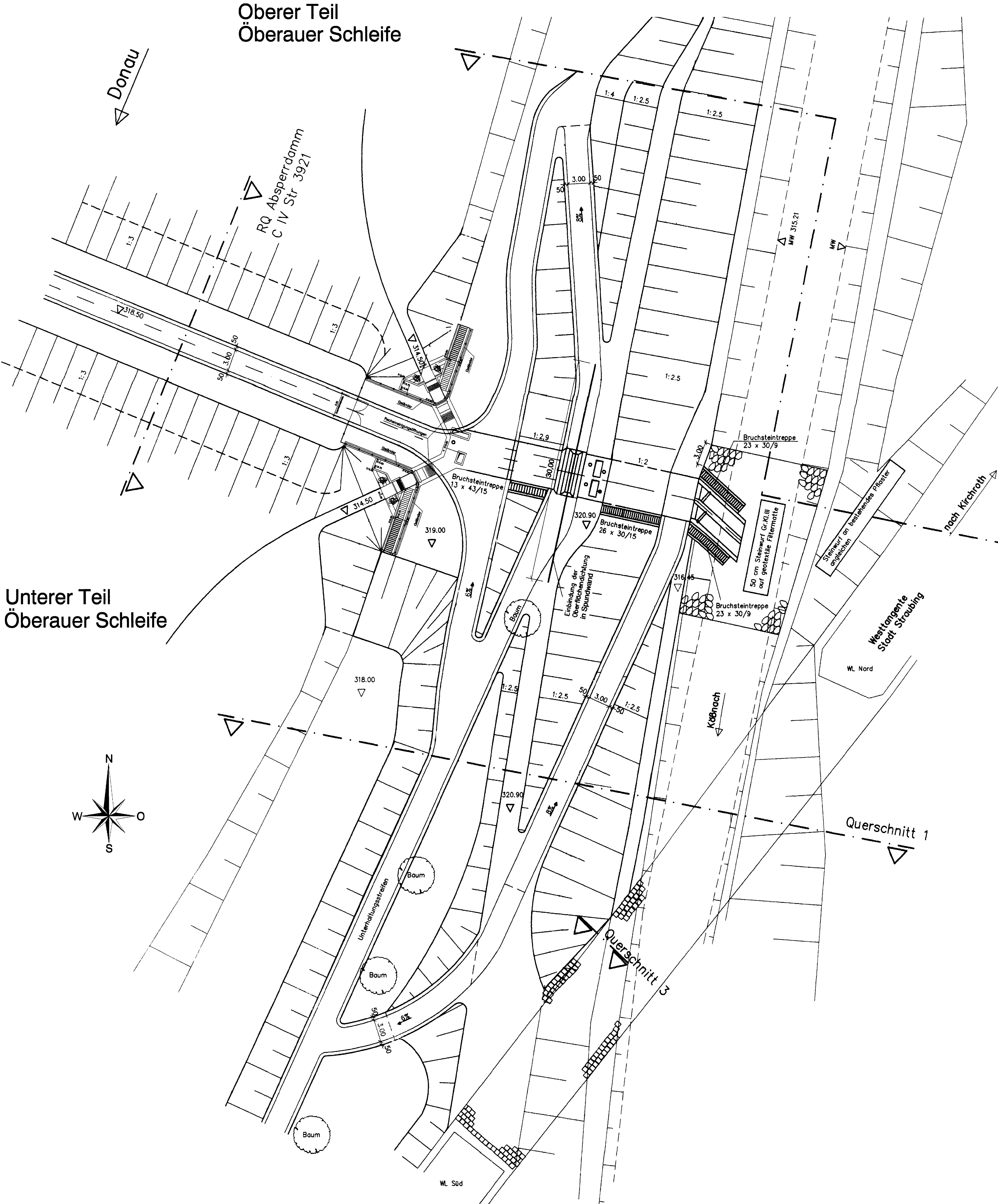
Objektident-Nr.	Objekt-Teil	Objekt-ZK	OB Entwurf-Nr.	Maßstab
6 1 3	7 1 4 0 0 0 2		1 C IV Str 3921a	1 : 100

Die Übereinstimmung mit der Ausführung wird bestätigt:

31.08.2009 Datum  
gez. Gerbig Dipl.-Ing. Unterschrift, Funktionsbez.

DVTU-Identifikation

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 DONAU-AUSBAU

Regensburg, den 13.7.93

*Jeulme*

Aufgestellt NEUBAUAMT DONAU-AUSBAU	Unterschrift <i>Jeulme</i>	Am... <i>BD</i>
Regensburg, den 02.07.1993	<i>Jeulme</i>	<i>Bipl. Mg</i>
Sachgebiet P31	bearbeitet <i>B. de</i>	gezeichnet <i>gll</i>

Wasser- und Schifffahrtsdirektion Süd Wasser- und Schifffahrtsamt Regensburg										
Org.Einh.	B	Wa	Str	Kilometer	S	R	H	Zusatz	F	Stand
				128						
Objektbenennung Stauhaltung Straubing										
Objektteil Regulierungsbauwerk zur Köbnach										
Einzelheit Lageplan										
Änderungen - Anmerkungen: a) Pflaster WL-Nord 12.07.93					Maßstab: 1:250			Entwurf Nr.:		
								Blatt Nr. CIV Str 3932a		

RMD Wasserstrassen

Die Übereinstimmung mit der Ausführung wird bestätigt:

Deggendorf, den 18.06.2007

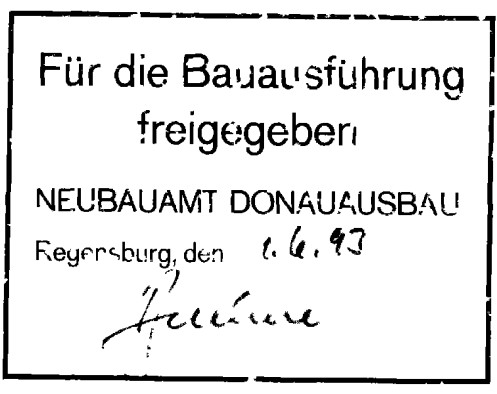
gez. *Bachner* Dipl. Ing.

Unterschrift Funktionsbezeichnung

180607 S9\_1\_040\_1

BESTANDSPLAN										
Wasser- und Schifffahrtsdirektion Süd Wasser- und Schifffahrtsamt Regensburg										
Org.Einh.		B.WaStr		Kilometer		S		Koordinaten		
Amf	AB	Nr	ZB					rechts	hoch	
6	1	4	A	3	0	4	0	9	3	2
1	7	2	0	1	4	5	4	1	0	1
8	5	4	1	9	3	0	4			
Objektbenennung: Einleitungsbauwerk zur Köbnach										
Objektteil: Bauwerk										
Einzelheit: Lageplan										
ObjektidentNr				Objekt-Teil		OB-ZK		Entwurf Nr.		Maßstab
6114711401002				101011		1		C IV Str 3932a		1:250
								Zeichnungs Nr.		Blatt Nr.
								S9_1_041_1		S9_1_040_1
										Mikronummer





Aufgestellt NEUBAUAMT DONAU-AUSBAU	Unterschied <i>Wille</i>	Bezeichnung <i>BO</i>
Regensburg, den 9. 1. 13	<i>Freim</i>	<i>Dipl. 27</i>
Sachgebiet P-31 <i>Nenn</i>	bearbeitet <i>de dr</i>	gezeichnet <i>Kindel</i>

# BESTANDSPLAN

Wasser- und Schifffahrtsdirektion Süd  
Wasser- und Schifffahrtsamt Regensburg

Ortsbez.		BlaßStr.		Kilometer		S		Koordinaten																				
Amt	AB	Nr	ZB					rechts				nach																
6	1	4	4	3	0	4	0	2	3	1	7	0	0	1	4	5	4	1	0	1	8	5	4	1	9	3	0	1

Objektbenennung:

Einleitungsbauwerk zur Köfnach

Objektteil:

Bauwerk

Einzelheit:

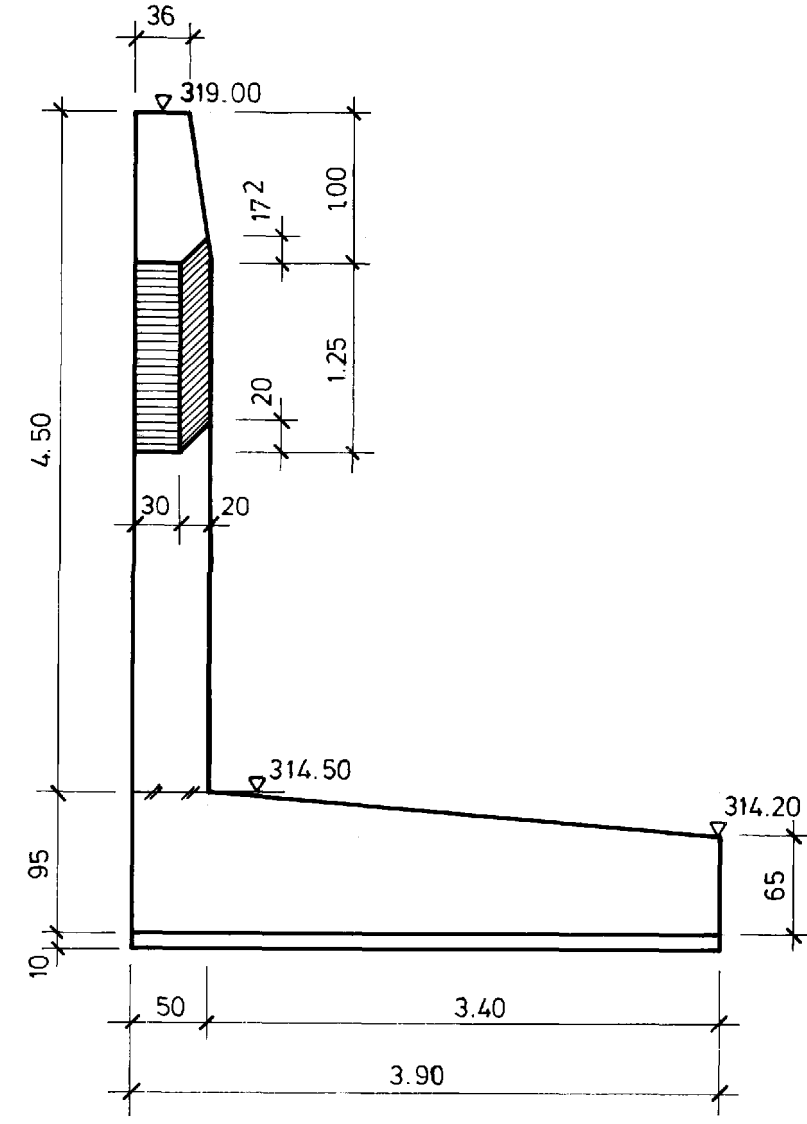
Draufsicht und Schnitte

Datum:	Objekt-Nr:	Objekt-Teil:	Gr.	Entwurf Nr.	Merkmal:
6/1 4	7 1 4 0 0 0 2	1 0 0 0 1	1	Zeichnung Nr.	Blatt Nr.
				S 9-1-042_1	S 9-1-042_1

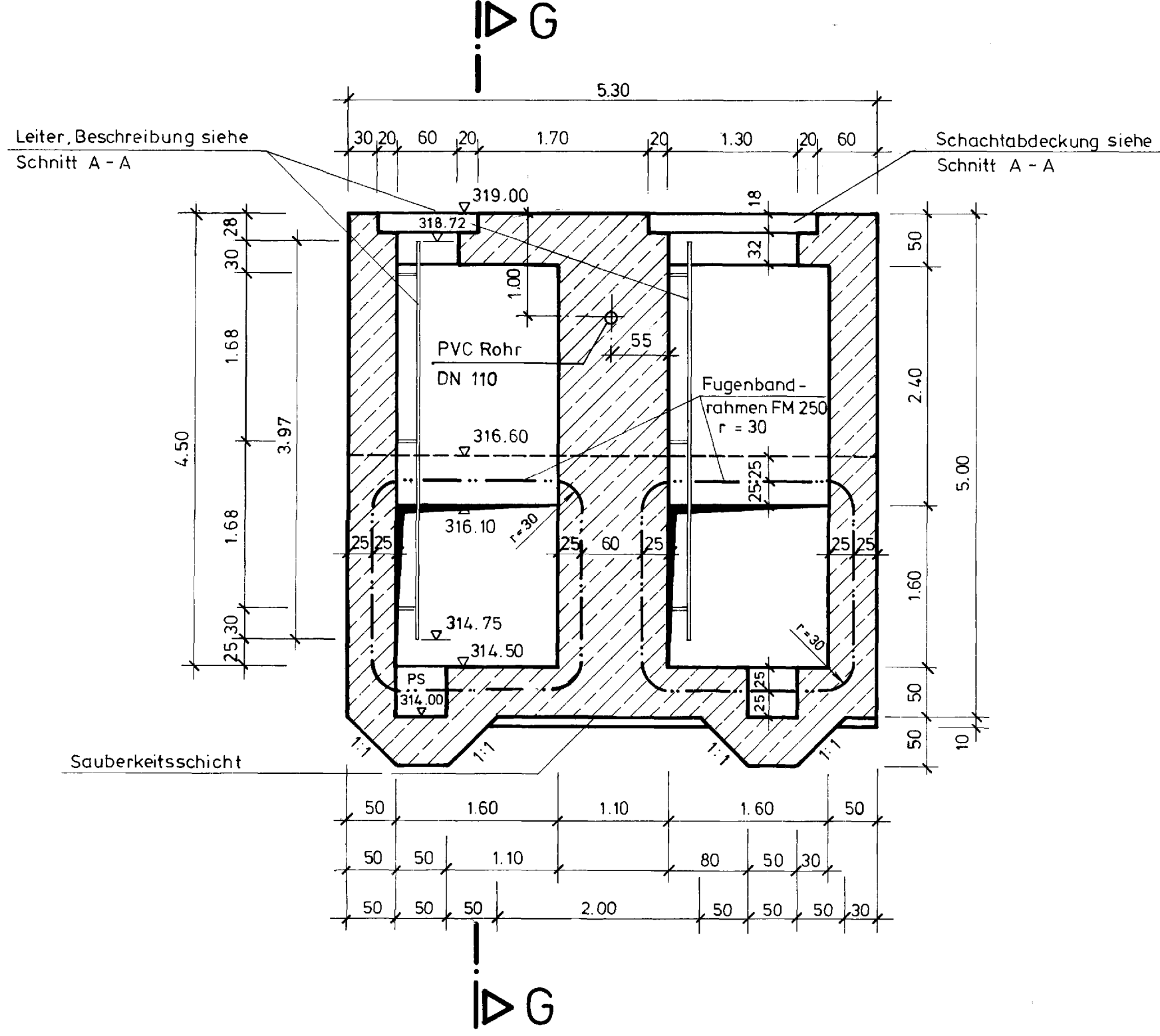
Mikronummer



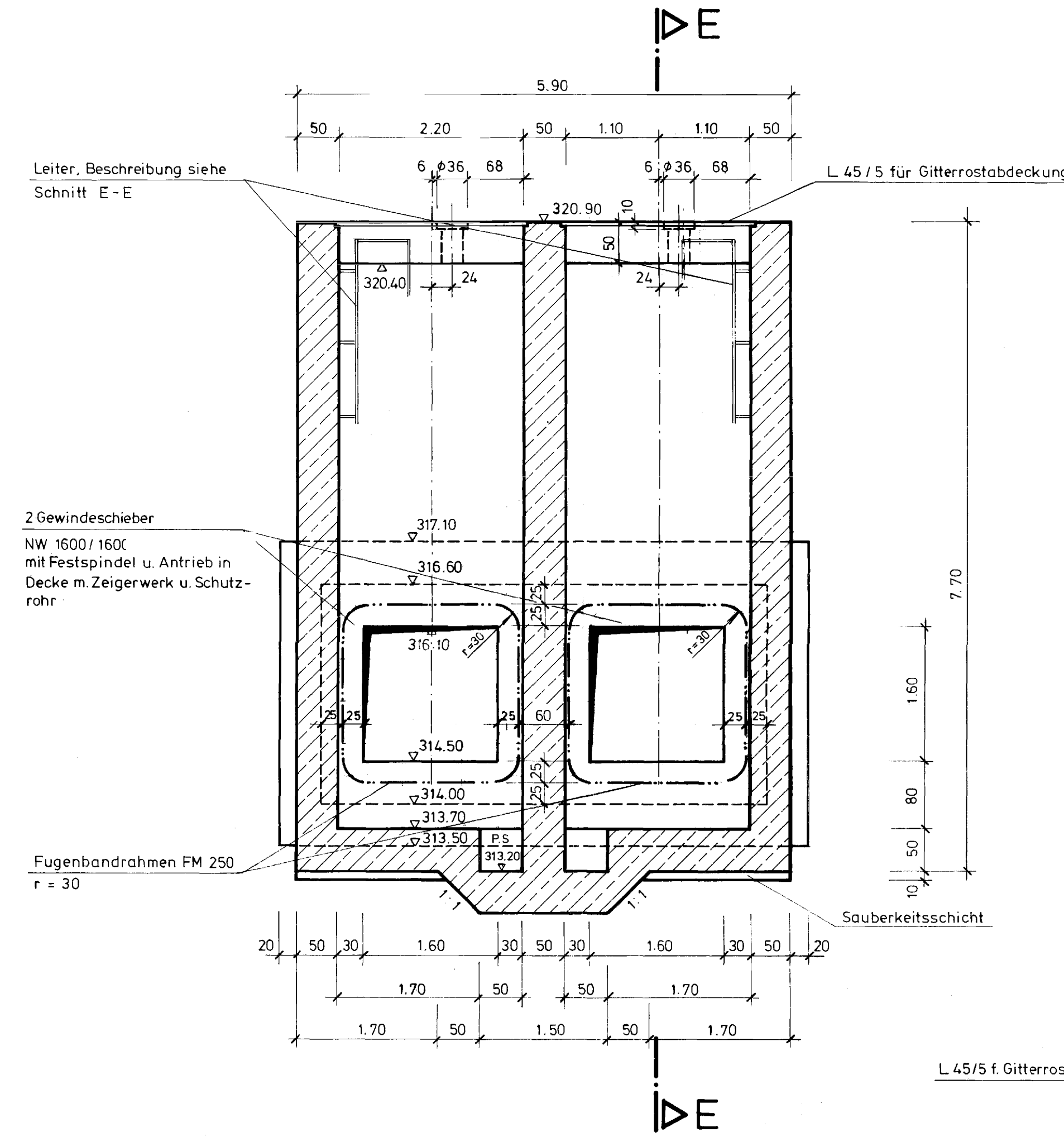
Ansicht Flügelmauer



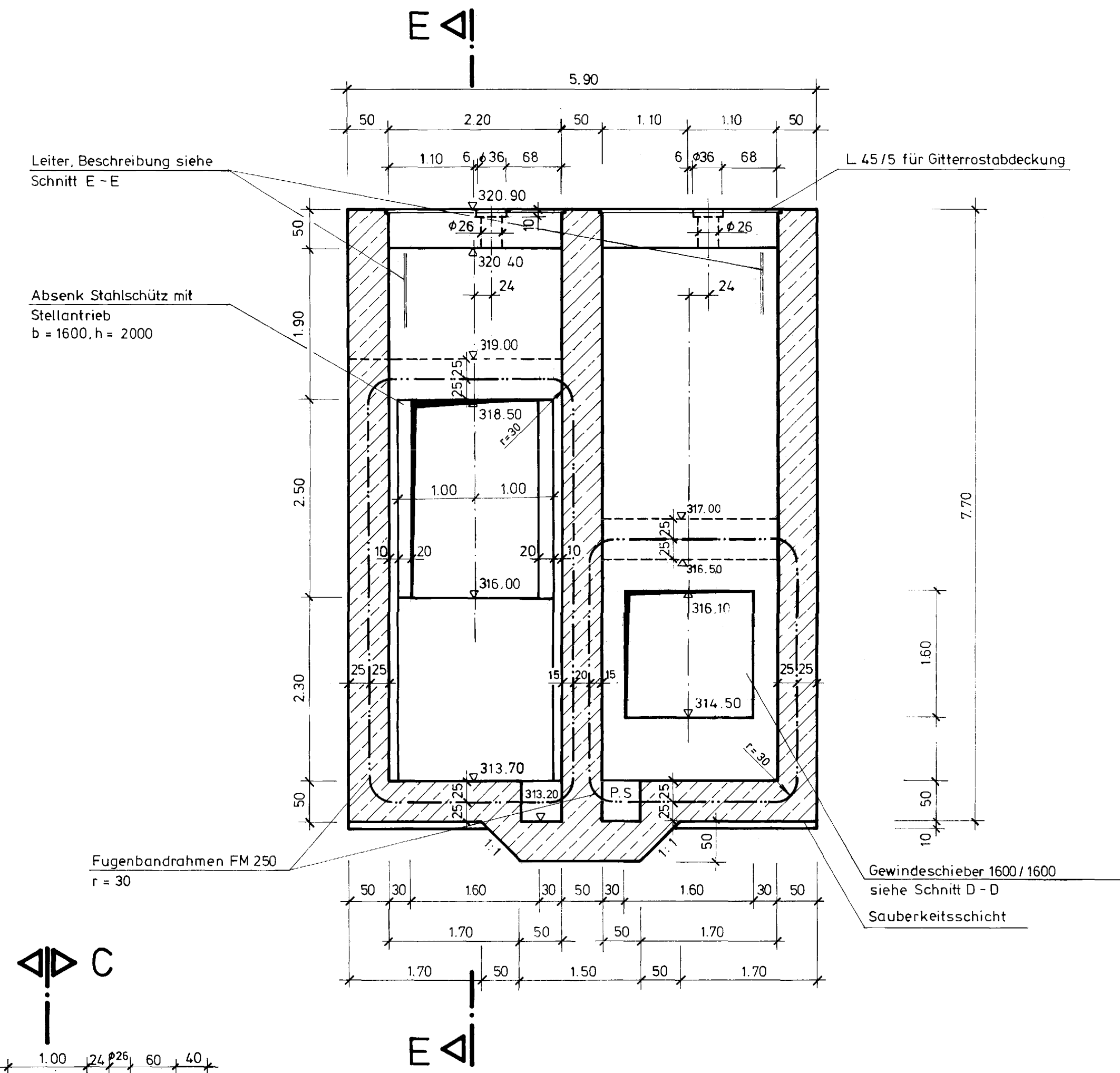
Schnitt F - F



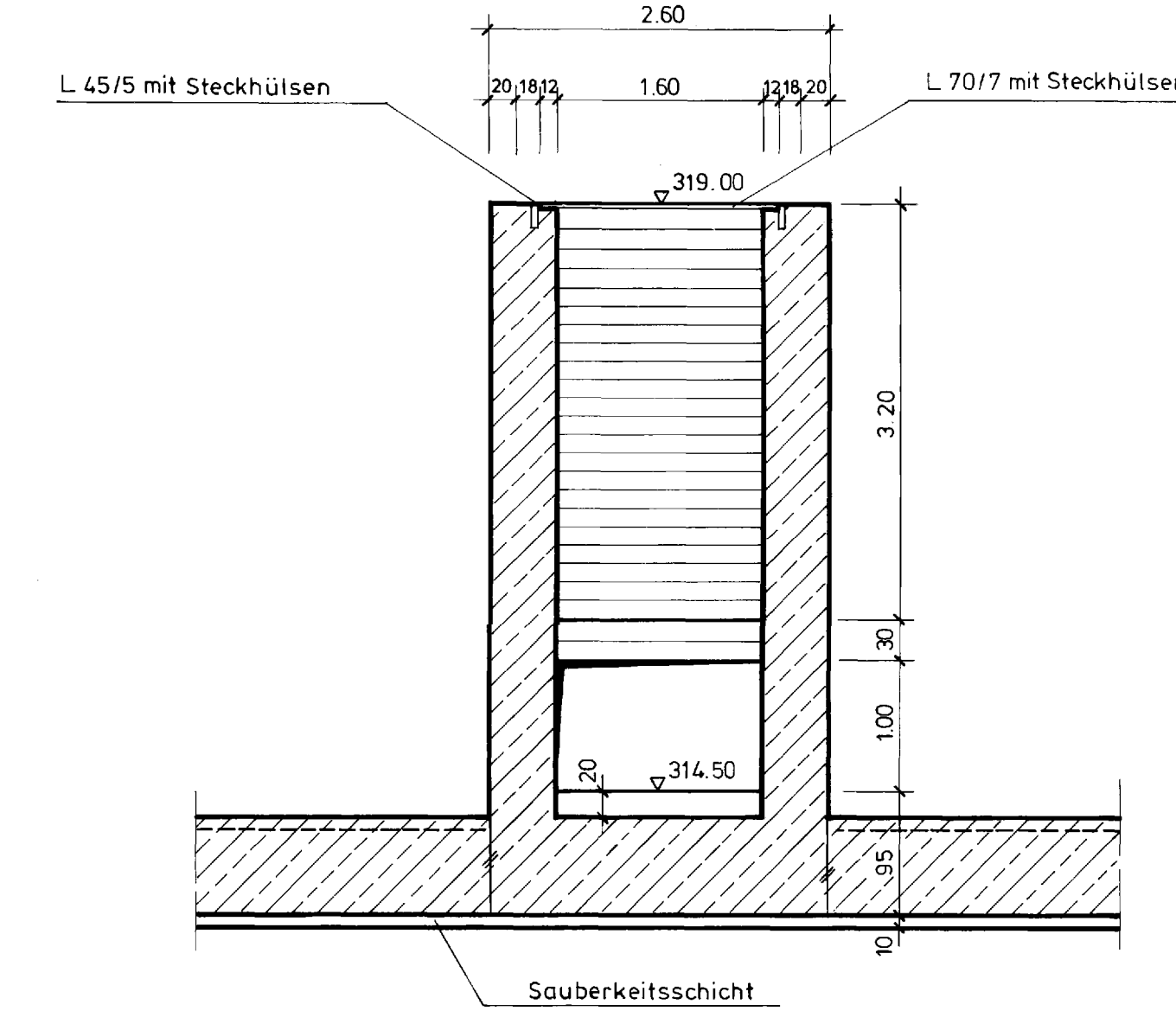
Schnitt D - D



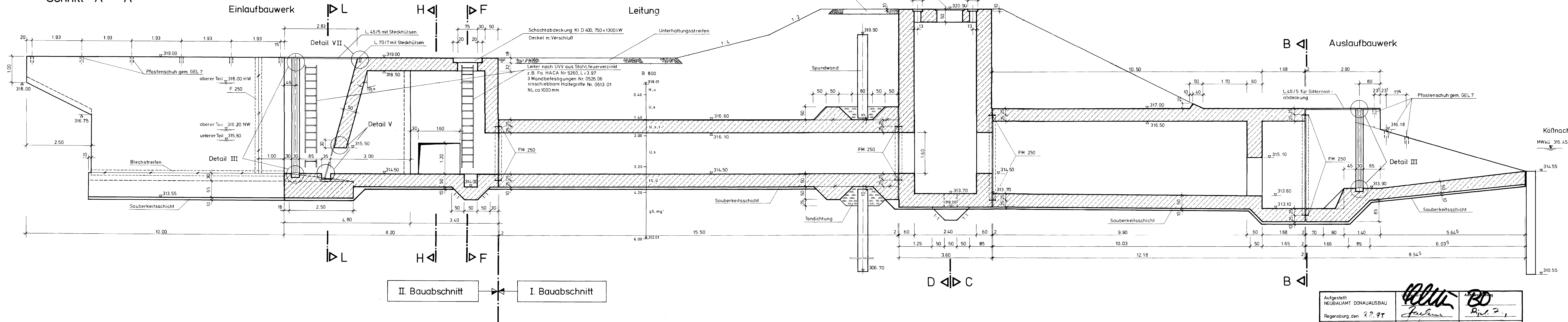
Schnitt C - C



Schnitt L - L



Schnitt A - A



Wasser- und Schifffahrtsdirektion Süd Wasser- und Schifffahrtsamt Regensburg									
Verw.Bez.	MW-St.	Kilometer	S	rechts	hoch	Objekt	Teil	ZK	Stand
Objektbenennung: Stauhaltung Straubing									
Objektteil: Regulierungsbauwerk zur Köfñach									
Einzelteil: Schnitte									
Änderungen - Anmerkungen: a) Schnitt C-C: 2.393 b) Schacht m. Schutz u. Schieber, Taufwand 16.4.93 c) Sohle Ein- u. Auslaufbauwerk, Aussp. Gewindeschieber 11.5.93 d) Dichtungsspundwand l=13.9m 19.5.93 e) Schieber, Dichtungsspundw., 29.7.93 f) Bauabschnitt II-Maße - 22.9.93									
Maßstab: 1:50									
Entwurf Nr. Blatt Nr. CIV Str. 3926 f									

Für die Bauausführung  
freigegeben  
NEUBAUAMT DONAU-AUSBAU  
Regensburg, den 9.6.93  
*Jachner*

Betonierstufe

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

180607 S 9-1-04\_3

BESTANDSPLAN															
Wasser- und Schifffahrtsdirektion Süd Wasser- und Schifffahrtsamt Regensburg															
Org.Einh.		BWSt.		Kilometer		S		Koordinaten							
Amt		AB		Nr		ZB				rechts			hoch		
6114		A3		04		01		32		21		00		00	
Objektbenennung: Einleitungsbauwerk zur Köfñach															
Objektteil: Bauwerk															
Einzeltheit: Schnitte															
DArt		Objektident.Nr				Objekt- Teil		ZK		08		Entwurf Nr		Maßstab	
6114		711401021				000		1		C IV Str		3926f		1 : 50	
Zeichnung Nr												Blatt Nr		Mikronummer	
S 9-1-043_1															



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 m³/s  
max. Leistung Einlaufbauwerk:  $Q_{EBW,max}$  = 203,70 m³/s (Annahme)  
Abfluss Donau bei Flutungsbeginn:  $Q_{Donau}$  = 3496,30 m³/s

Überlaufstrecke:

Berechnungsverfahren: breitkroniger Überfall  
Öffnungsbreite:  $b$  = 225,00 m (Annahme)  
Überfallbeiwert:  $\mu$  = 0,577  
Sohlhöhe:  $H_s$  = 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	σ <sub>uv</sub>	Zufluss in untere Schleife	Volumen	WSP
		[h]	[s]	[m³/s]	[m NN]	[m³/s]	[m³/s]	[m NN]		[Mio. m³]	[m NN]	[Mio. m³]	[m NN]	[Mio. m³]	[m NN]	[m]	[m]	[-]	[-]	[m³/s]	[Mio. m³]	[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
15.01.2011	21:45	194,75	900	3675,02	320,91	178,72	3496,30	320,65		3,30	318,74	2,73	318,50	2,61	318,45	0,50	0,00	0,00	1,00	135,09	0,69	317,45
15.01.2011	22:00	195,00	900	3677,97	320,91	181,67	3496,30	320,65		3,46	318,81	2,77	318,52	2,65	318,46	0,52	0,00	0,00	1,00	143,13	0,82	317,65

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 Bayern  
Landshut, 30.10.2025

gez.  
Jahn  
Oberregierungsrat

Einlaufbauwerk:

Abfluss Donau ohne Flutung: HQ200 = 3700,00 m³/s

max. Leistung Einlaufbauwerk:  $Q_{EBW,max}$  = 203,70 m³/s (Annahme)

Abfluss Donau bei Flutungsbeginn:  $Q_{Donau}$  = 3496,30 m³/s

Überlaufstrecke:

Berechnungsverfahren: breitkroniger Überfall

Öffnungsbreite:  $b$  = 350,00 m (Annahme)

Überfallbeiwert:  $\mu$  = 0,577

Sohlhöhe:  $H_s$  = 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	σ <sub>uv</sub>	Zufluss in untere Schleife	Volumen	WSP
		[h]	[s]	[m³/s]	[m NN]	[m³/s]	[m³/s]	[m NN]		[Mio. m³]	[m NN]	[Mio. m³]	[m NN]	[Mio. m³]	[m NN]	[m]	[m]	[-]	[-]	[m³/s]	[Mio. m³]	[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	141,21	0,57	317,24
15.01.2011	21:45	194,75	900	3675,02	320,91	178,72	3496,30	320,65		3,30	318,74	2,73	318,50	2,60	318,44	0,40	0,00	0,00	1,00	150,45	0,70	317,47
15.01.2011	22:00	195,00	900	3677,97	320,91	181,67	3496,30	320,65		3,46	318,81	2,76	318,51	2,62	318,45	0,41	0,00	0,00	1,00	158,20	0,84	317,69

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

Einlaufbauwerk:

Abfluss Donau ohne Flutung: HQ200 = 3700,00 m³/s

max. Leistung Einlaufbauwerk:  $Q_{EBW,max} = 203,70 \text{ m}^3/\text{s}$  (Annahme)

Abfluss Donau bei Flutungsbeginn:  $Q_{Donau} = 3496,30 \text{ m}^3/\text{s}$

Überlaufstrecke:

Berechnungsverfahren: breitkroniger Überfall

Öffnungsbreite:  $b = 600,00 \text{ m}$  (Annahme)

Überfallbeiwert:  $\mu = 0,577$

Sohlhöhe:  $H_s = 318,20 \text{ m NN}$  (Annahme)

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

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]	[m³/s]	[m NN]	[m³/s]	[m³/s]	[m NN]		[Mio. m³]	[m NN]	[Mio. m³]	[m NN]	[Mio. m³]	[m NN]	[m]	[m]	[-]	[-]	[m³/s]	[Mio. m³]	[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	159,56	0,57	317,24
15.01.2011	21:45	194,75	900	3675,02	320,91	178,72	3496,30	320,65		3,30	318,74	2,73	318,50	2,58	318,43	0,30	0,00	0,00	1,00	167,19	0,72	317,50
15.01.2011	22:00	195,00	900	3677,97	320,91	181,67	3496,30	320,65		3,46	318,81	2,74	318,51	2,59	318,44	0,31	0,00	0,00	1,00	172,81	0,87	317,73
15.01.2011	22:15	195,25	900	3680,25	320,91	183,95	3496,30	320,65		3,63	318,88	2,75	318,51	2,60	318,44	0,31	0,00	0,00	1,00	177,12	1,03	317,95
15.01.2011	22:30	195,50	900	3682,54	320,92	186,24	3496,30	320,65		3,79	318,95	2,76	318,51	2,60	318,44	0,31	0,00	0,00	1,00	180,55	1,19	318,17

**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 Geländehöhe 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 Trenndammes ab 318,50 m ü. NN ausgedehnte Erosionen auf dem Vorland zu vermeiden, sollte durch die Überlaufstrecke ein ausreichendes Wasserpelster 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 Verbindungsbauwerks 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 m²  
 benetzter Umfang: l<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 m²

Einlaufverlustbeiwert: ζ<sub>E</sub> = 0,50  
 Auslaufverlustbeiwert: ζ<sub>A</sub> = 1,00  
 Rohrreibungsverlustbeiwert: ζ<sub>R,R</sub> = 0,18  
 Verluste durch Armaturen: ζ<sub>S</sub> = 0,10  
 (Rückstauklappe, Schieber)

**Gesamtverlust:** Σζ = ζ<sub>E</sub> + ζ<sub>R,R</sub> + ζ<sub>A</sub> + ζ<sub>S</sub>  
 Σζ<sub>R</sub> = 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 Rohrreibungsverlustes durch Iteration**

Rohrreibungsverlust: Annahme eines konstanten Rohrreibungsbeiwerts

Rauheit des Rohres: k = 0,002 m  
 kinematische Viskosität: ν = 1,31E-06 m²/s  
 Reynoldszahl: Re = (v · D) / ν

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]	[-]	[-]	[-]	[m³/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 Verbindungsbauwerks 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 m²  
 benetzter Umfang: l<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 m²

Einlaufverlustbeiwert: ζ<sub>E</sub> = 0,50  
 Auslaufverlustbeiwert: ζ<sub>A</sub> = 1,00  
 Rohrreibungsverlustbeiwert: ζ<sub>R,R</sub> = 0,12  
 Verluste durch Armaturen: ζ<sub>S</sub> = 0,10  
 (Rückstauklappe, Schieber)

**Gesamtverlust:** Σζ = ζ<sub>E</sub> + ζ<sub>R,R</sub> + ζ<sub>A</sub> + ζ<sub>S</sub>  
 Σζ<sub>R</sub> = 1,718

**Ermittlung des Abflussgesetzes**

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

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

<b>Bestimmung des Rohrreibungsverlustes durch Iteration</b>			
Rohrreibungsverlust:		Annahme eines konstanten Rohrreibungsbeiwerts	
	Rauheit des Rohres:	k =	0,002 m
	kinematische Viskosität:	ν =	1,31E-06 m²/s
	Reynoldszahl:	Re = (ν · D) / ν	
Iteration	Widerstandsbeiwert:	λ =	0,020
	WSP-Diff.	Δh =	1,000 m
	Fließgeschwindigkeit:	ν =	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]	[-]	[-]	[-]	[m³/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 m²  
 benetzter Umfang: l<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 m²

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)

**Gesamtverlust:** Σζ = ζ<sub>E</sub> + ζ<sub>R,R</sub> + ζ<sub>A</sub> + ζ<sub>S</sub>  
 Σζ<sub>R</sub> = 2,185

**Ermittlung des Abflussgesetzes**

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

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

<b>Bestimmung des Rohrreibungsverlustes durch Iteration</b>			
Rohrreibungsverlust:		Annahme eines konstanten Rohrreibungsbeiwerts	
	Rauheit des Rohres:	k =	0,002 m
	kinematische Viskosität:	ν =	0,00000131 m²/s
	Reynoldszahl:	Re = (v · D) / ν	
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]	[-]	[-]	[-]	[m³/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: l<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 Querschnitts-  
 änderung (Zwischenschieber): ζ<sub>V</sub> = 1,00

**Gesamtverlust:** Σζ = ζ<sub>E</sub> + ζ<sub>R,R</sub> + ζ<sub>A</sub> + ζ<sub>S</sub> + ζ<sub>V</sub>  
 Σζ<sub>R</sub> = 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: ν = 0,00000131 m<sup>2</sup>/s  
 Reynoldszahl: Re = (v · D) / ν

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

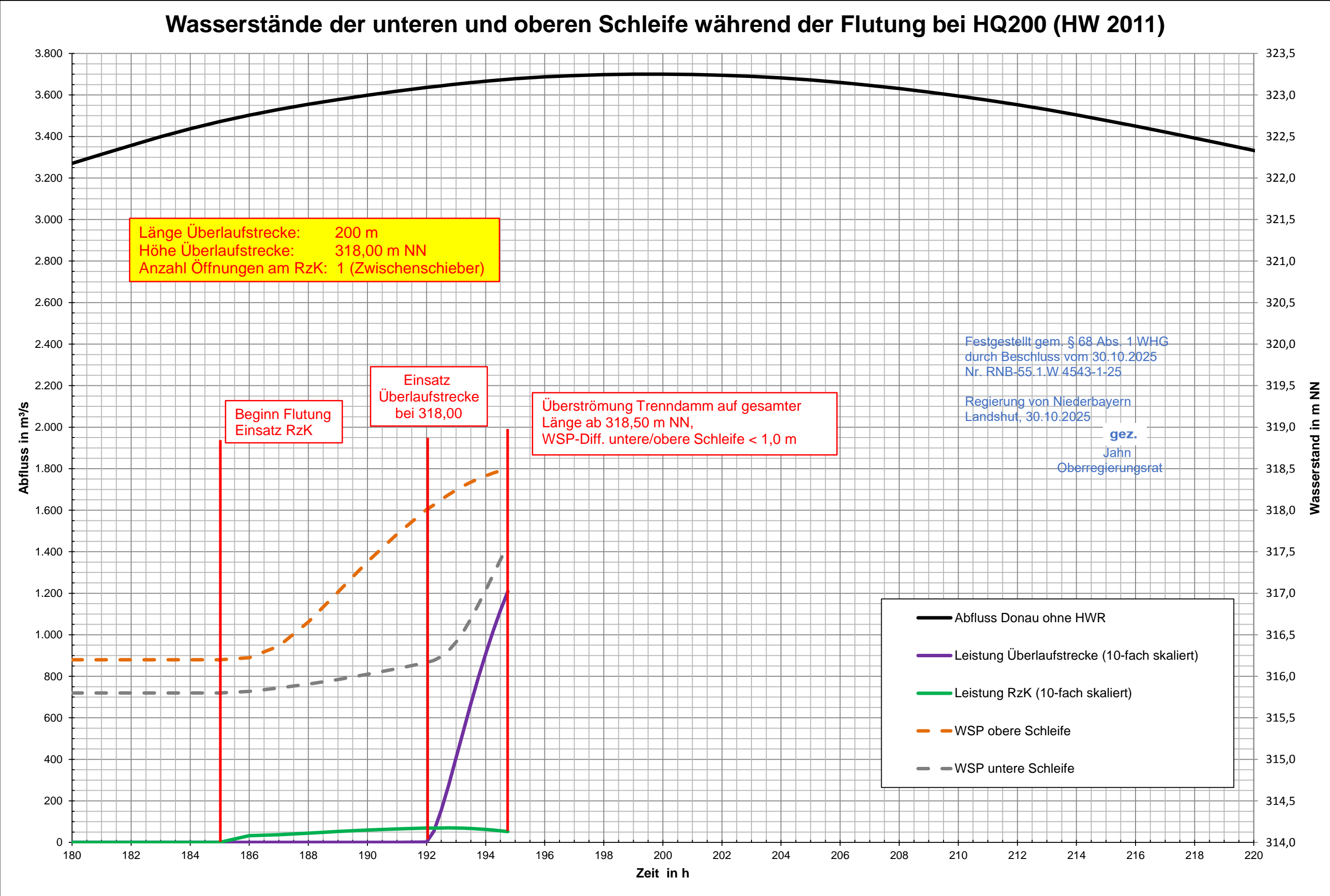
Verlustbeiwert: ζ<sub>R,R</sub> = 0,58520

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

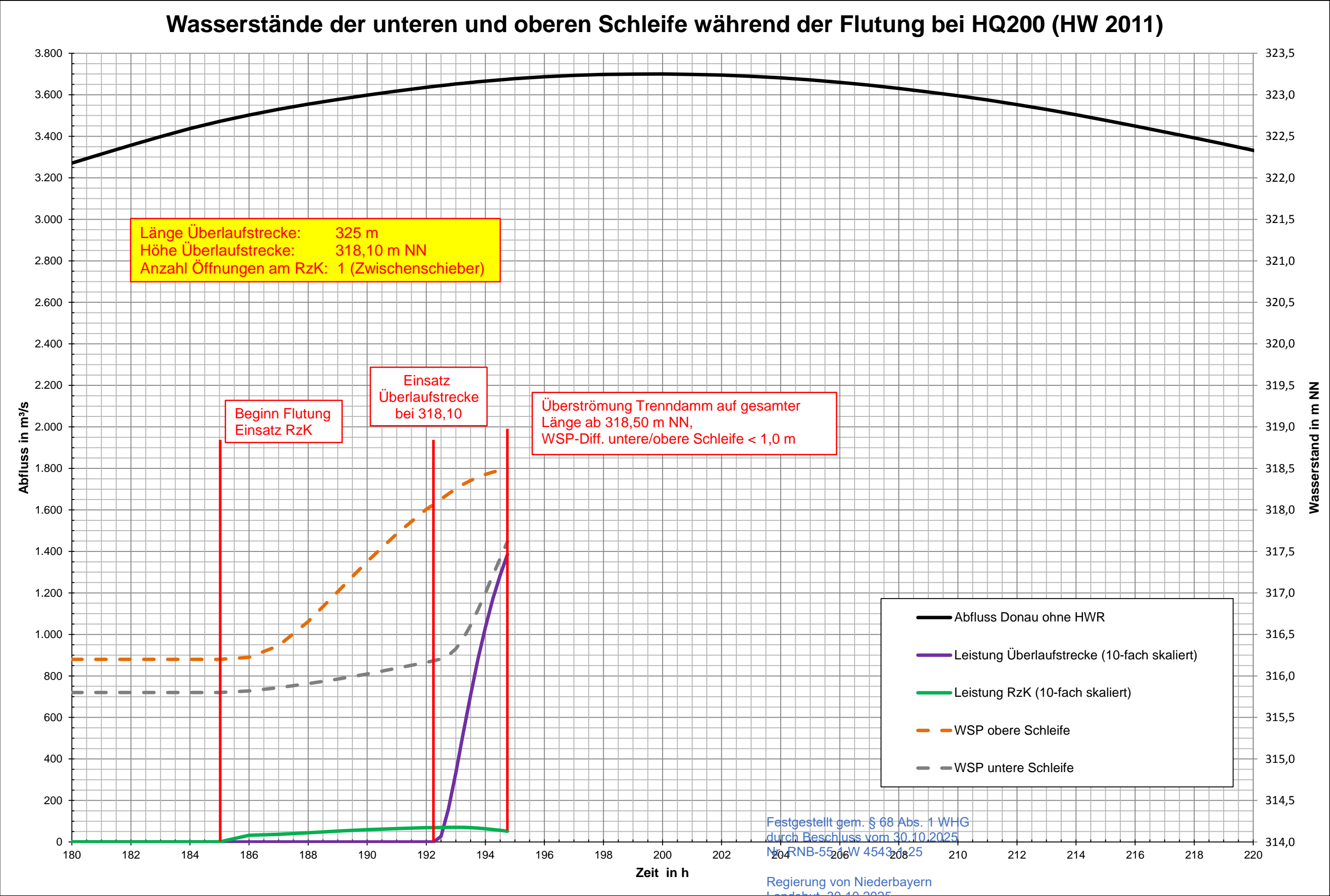
Regierung von Niederbayern  
 Landshut, 30.10.2025

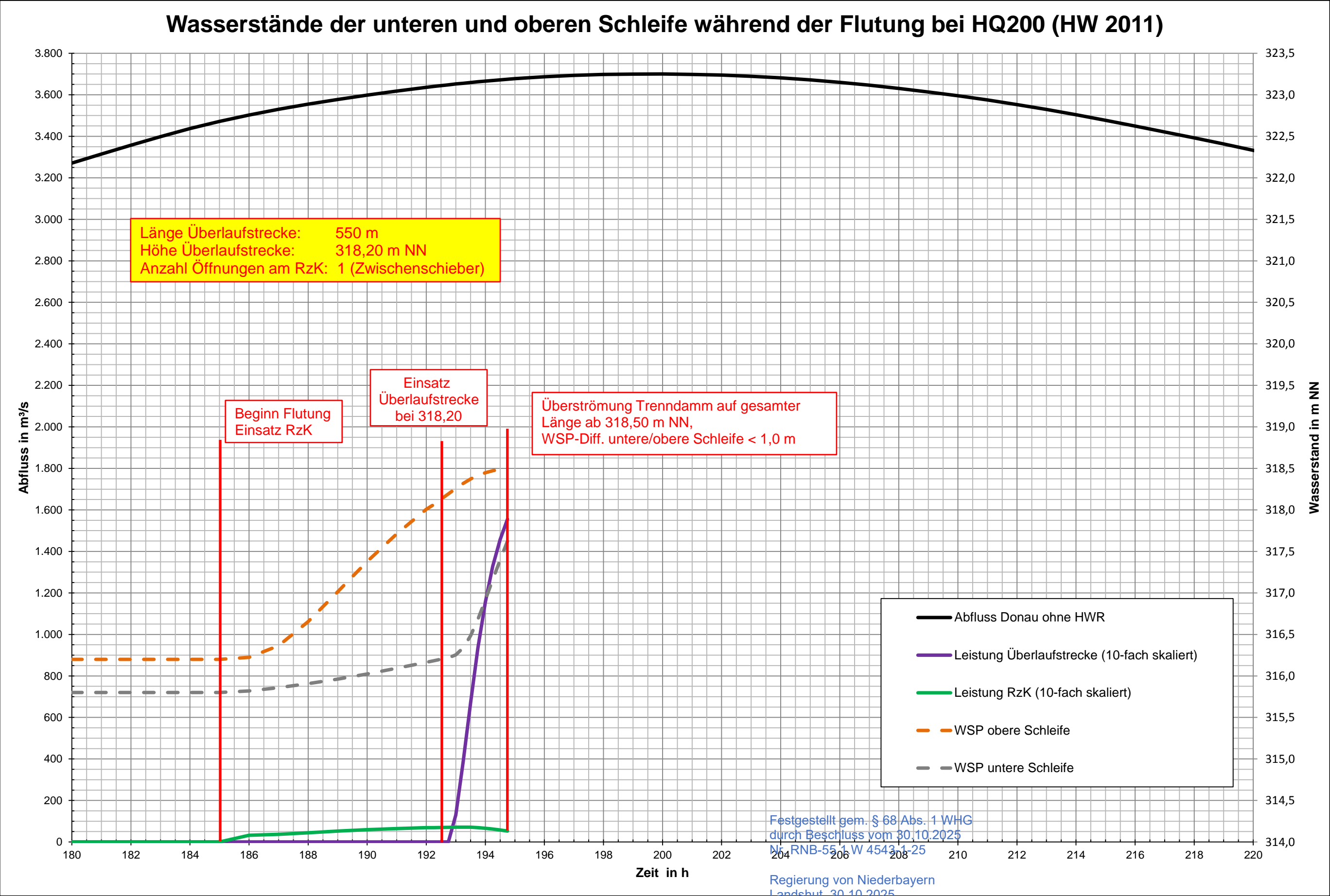
gez.  
 Jahn  
 Oberregierungsrat

h	Iteration λ	V <sub>gesch</sub>	Re	λ <sub>end</sub>	ζ <sub>R,R</sub>	Q
	λ <sub>gewählt</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	2,23
0,40	0,02	1,91	2,33E+06	0,020850	0,58640	3,16
0,60	0,02	2,33	2,85E+06	0,020828	0,58580	3,86
0,80	0,02	2,69	3,29E+06	0,020816	0,58544	4,46
1,00	0,02	3,01	3,68E+06	0,020807	0,58520	4,99
1,20	0,02	3,30	4,03E+06	0,020801	0,58502	5,47
1,40	0,02	3,56	4,35E+06	0,020796	0,58488	5,90
1,60	0,02	3,81	4,65E+06	0,020792	0,58476	6,31
1,80	0,02	4,04	4,94E+06	0,020788	0,58467	6,70
2,00	0,02	4,26	5,20E+06	0,020785	0,58459	7,06
2,20	0,02	4,47	5,46E+06	0,020783	0,58452	7,40
2,40	0,02	4,67	5,70E+06	0,020781	0,58446	7,73
2,60	0,02	4,86	5,93E+06	0,020779	0,58441	8,05
2,80	0,02	5,04	6,16E+06	0,020777	0,58436	8,35
3,00	0,02	5,22	6,37E+06	0,020776	0,58432	8,64

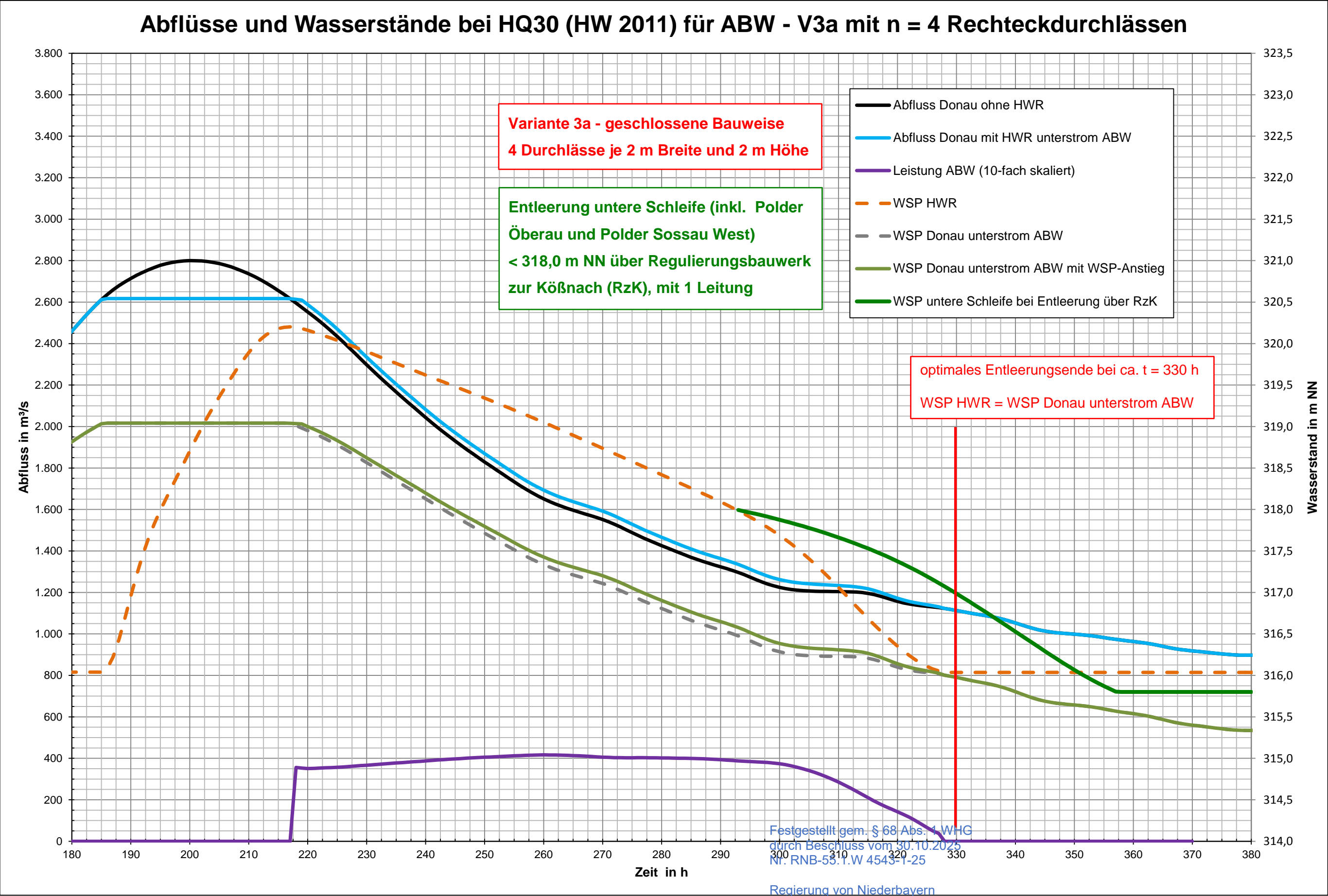


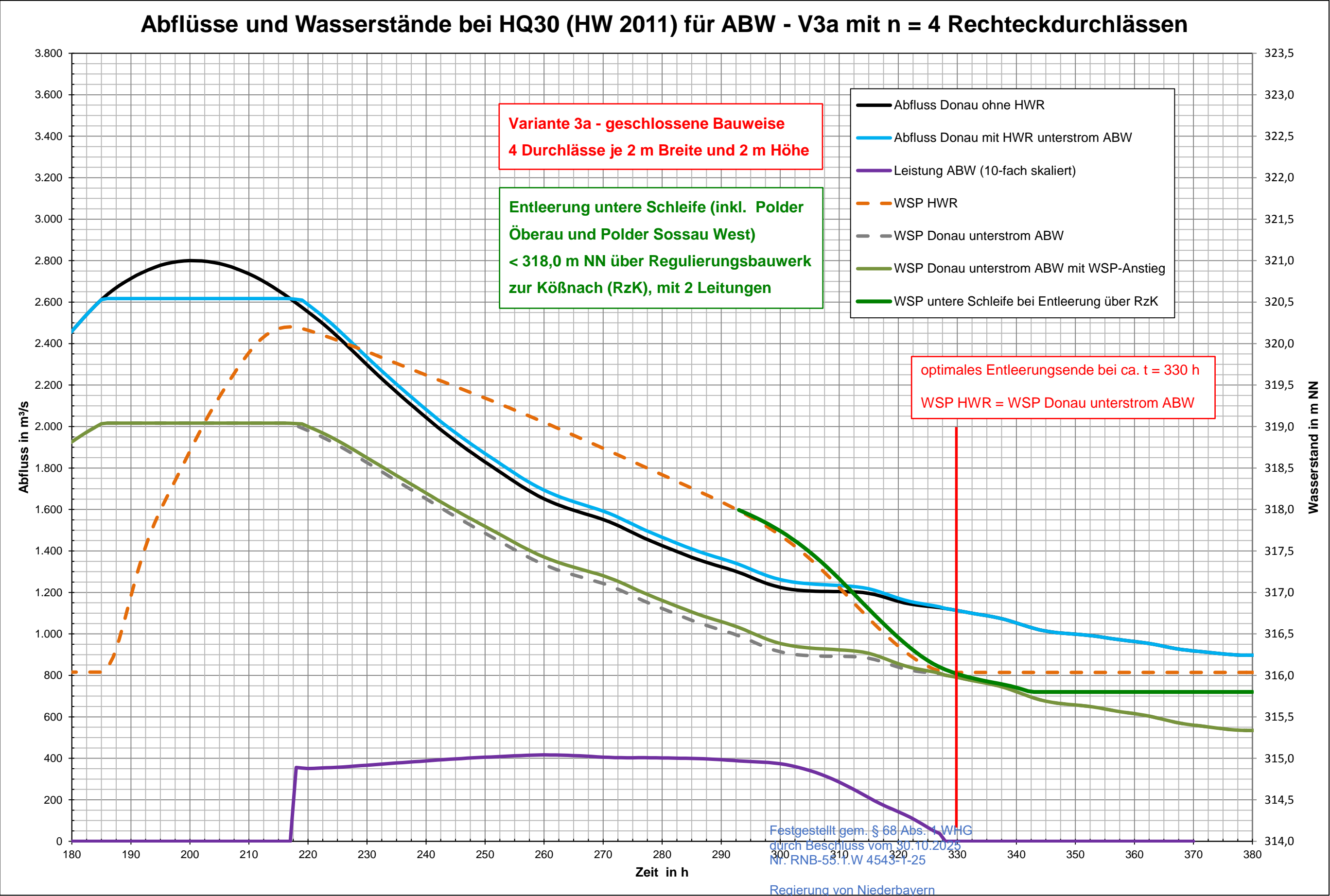




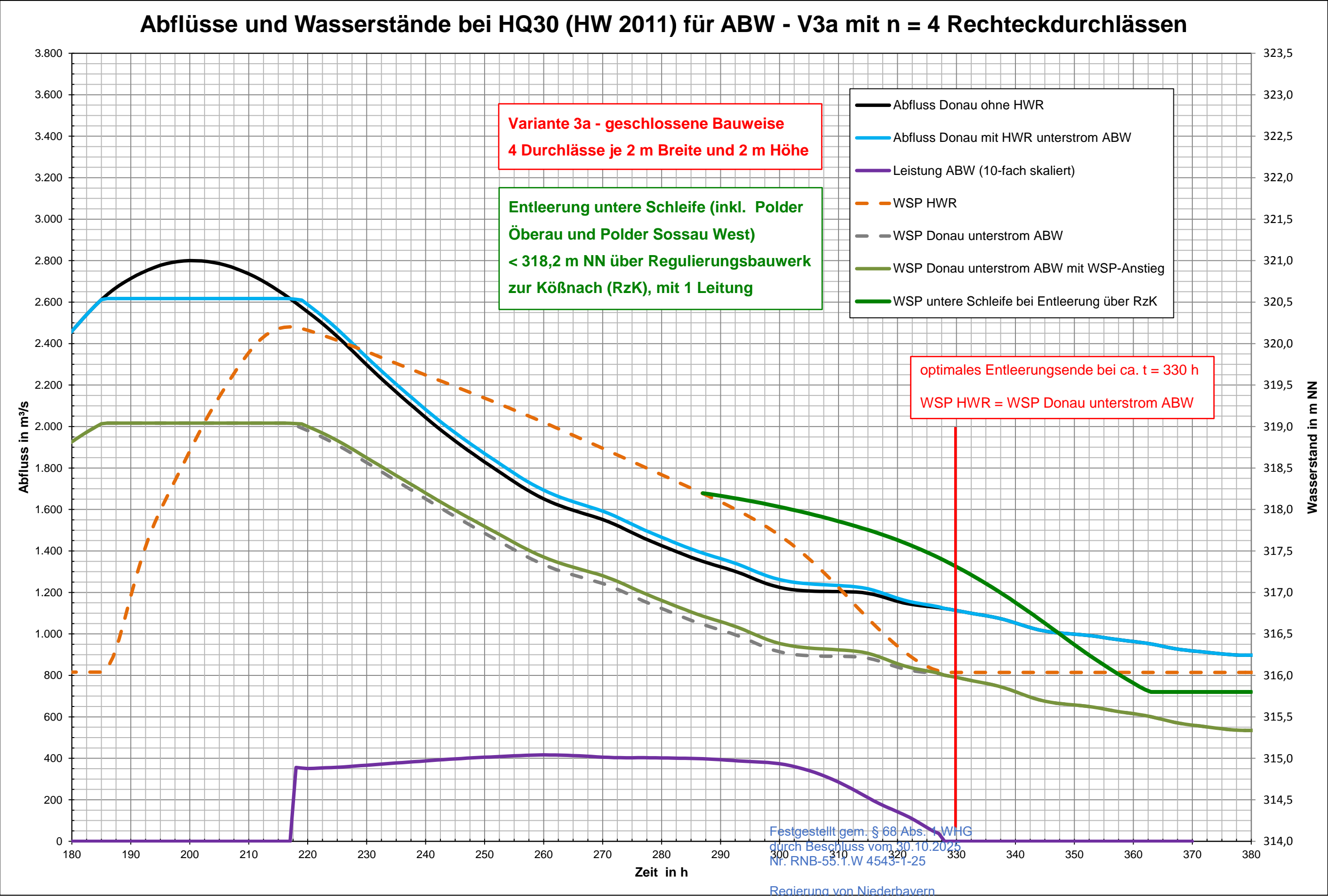


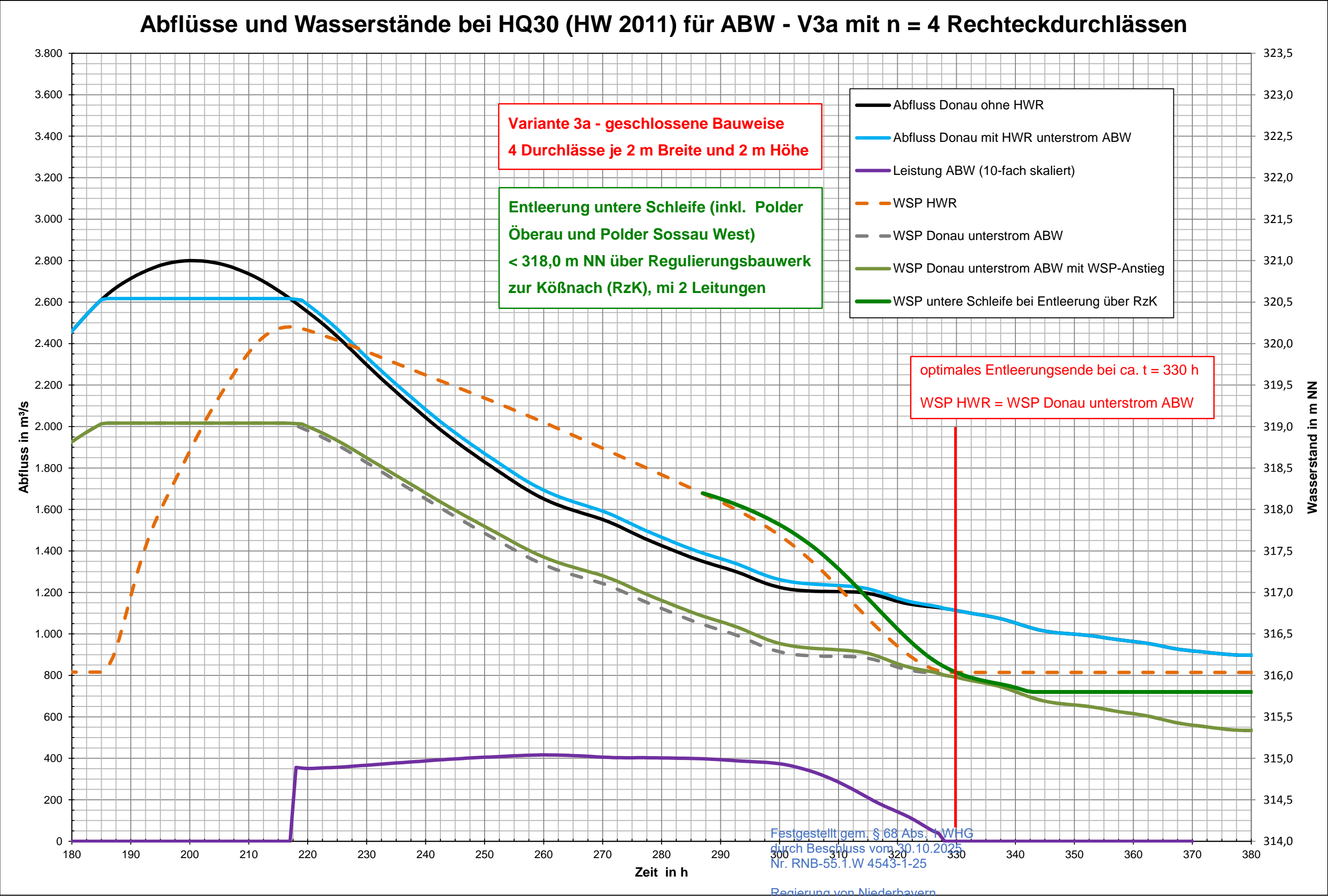




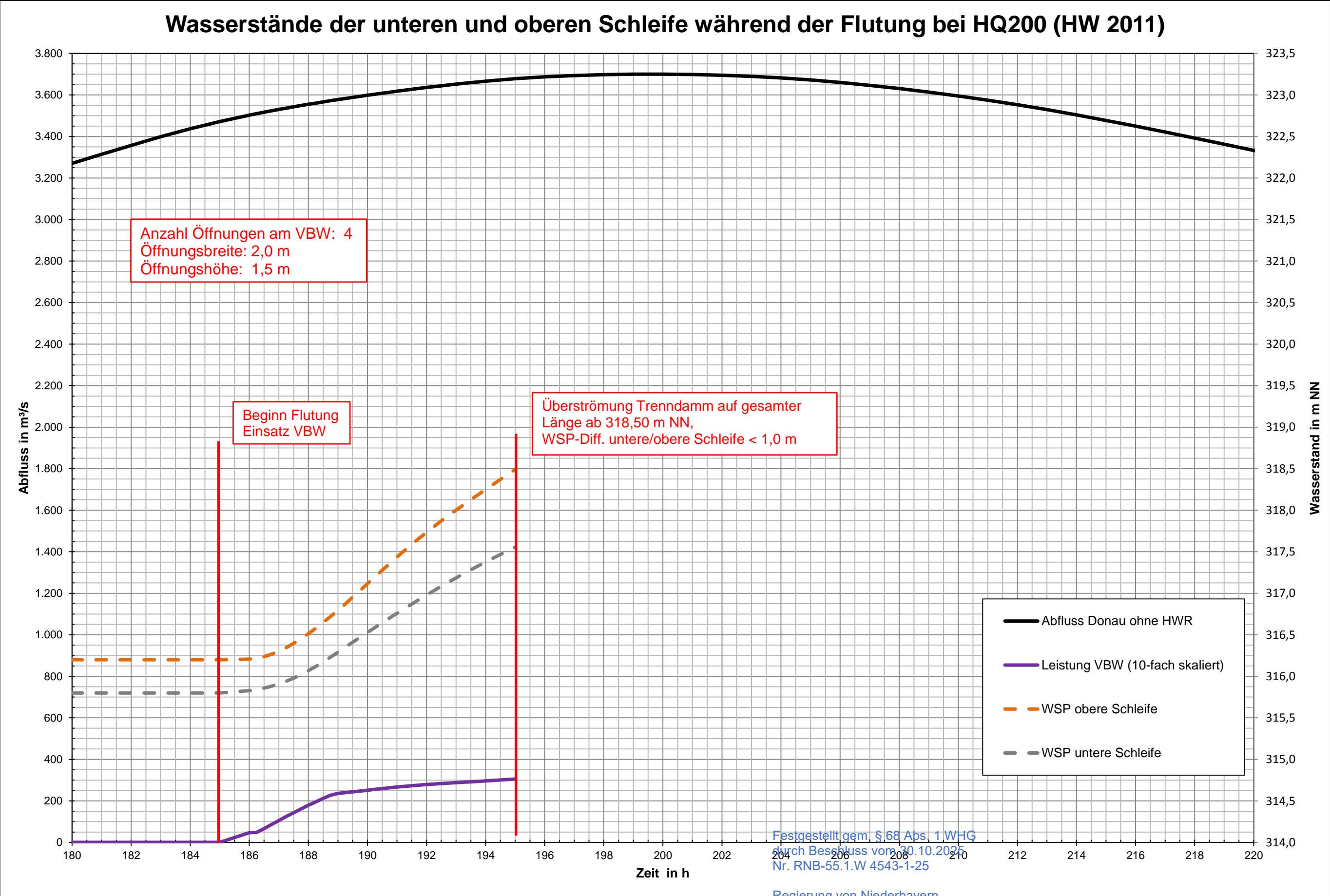


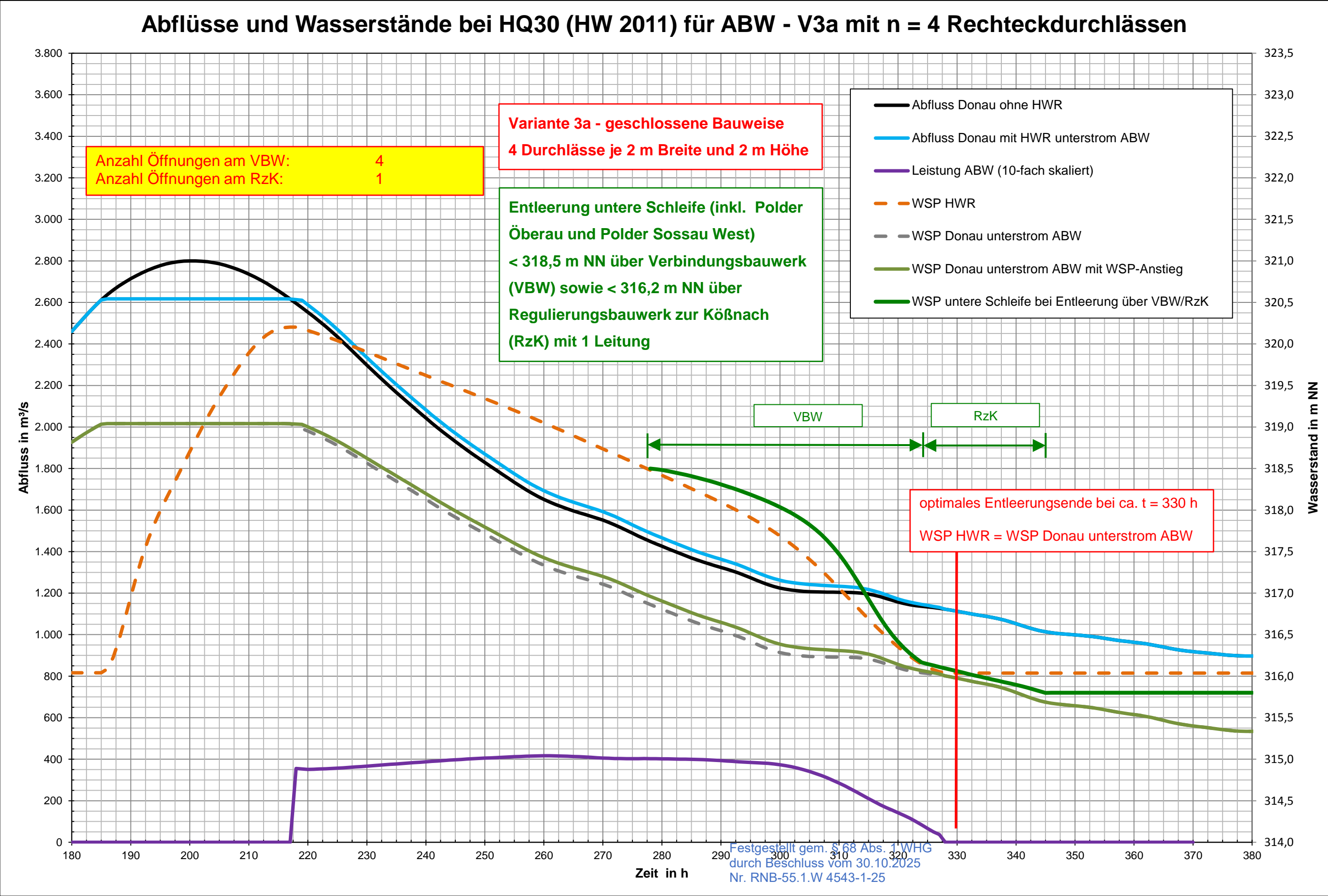




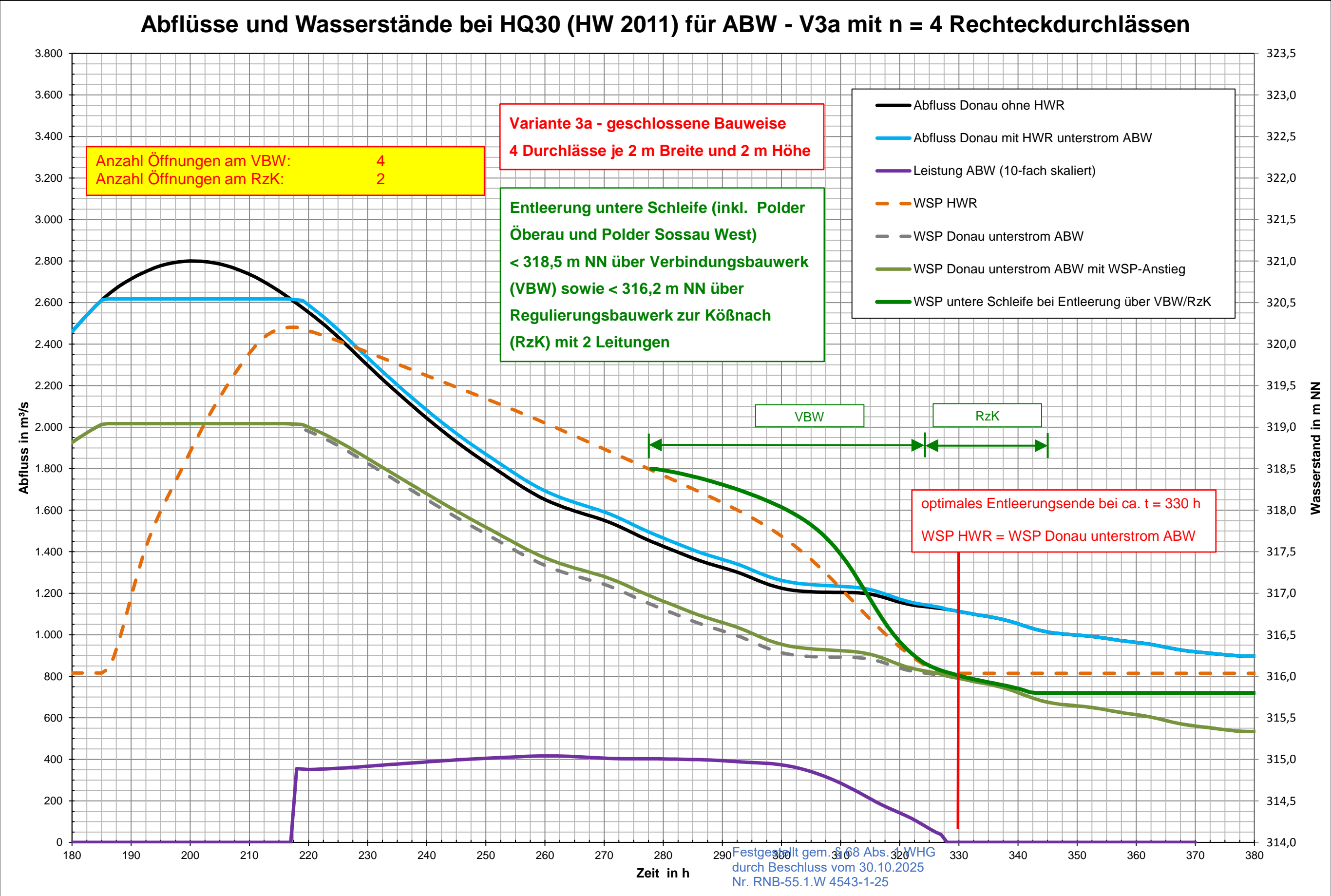


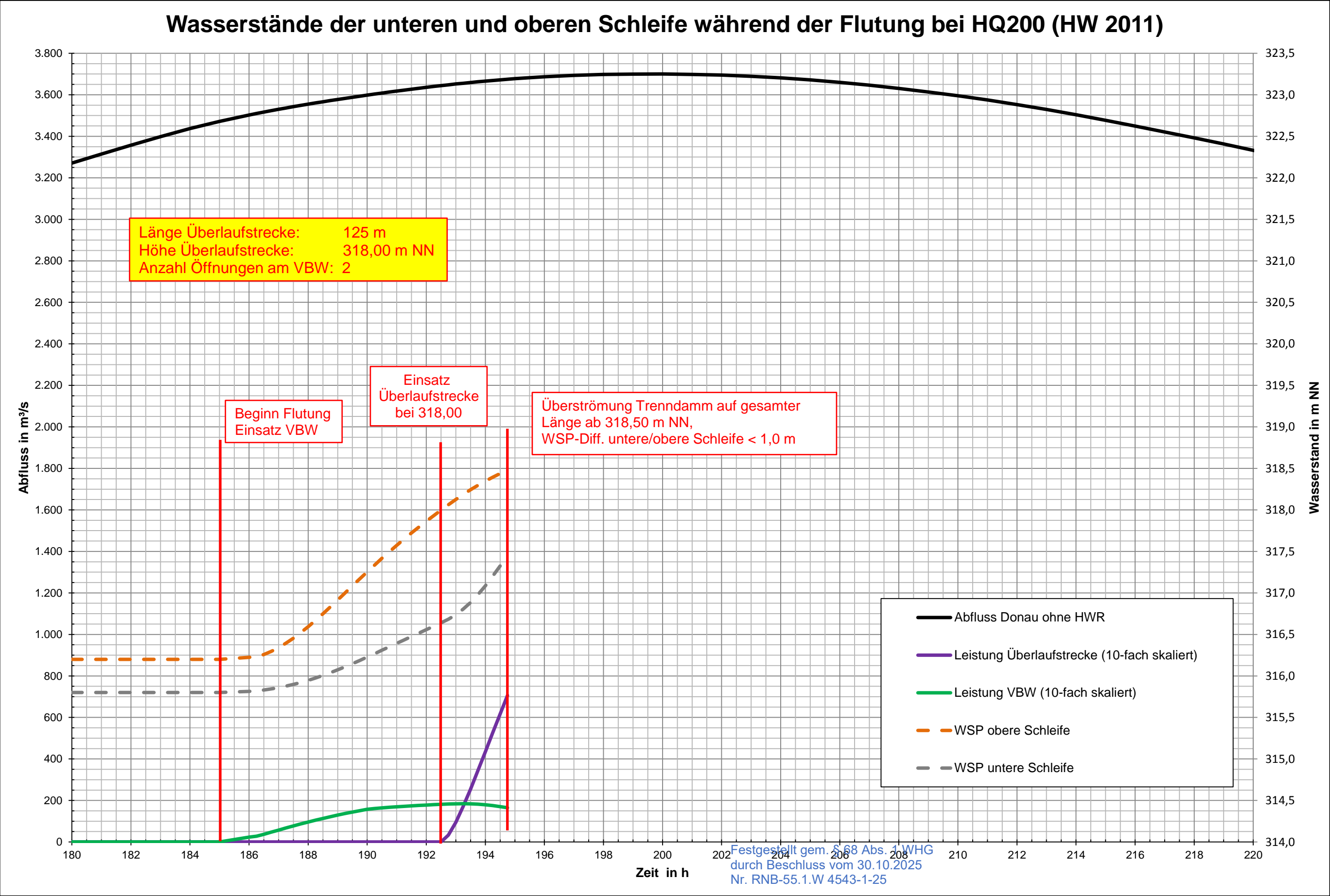


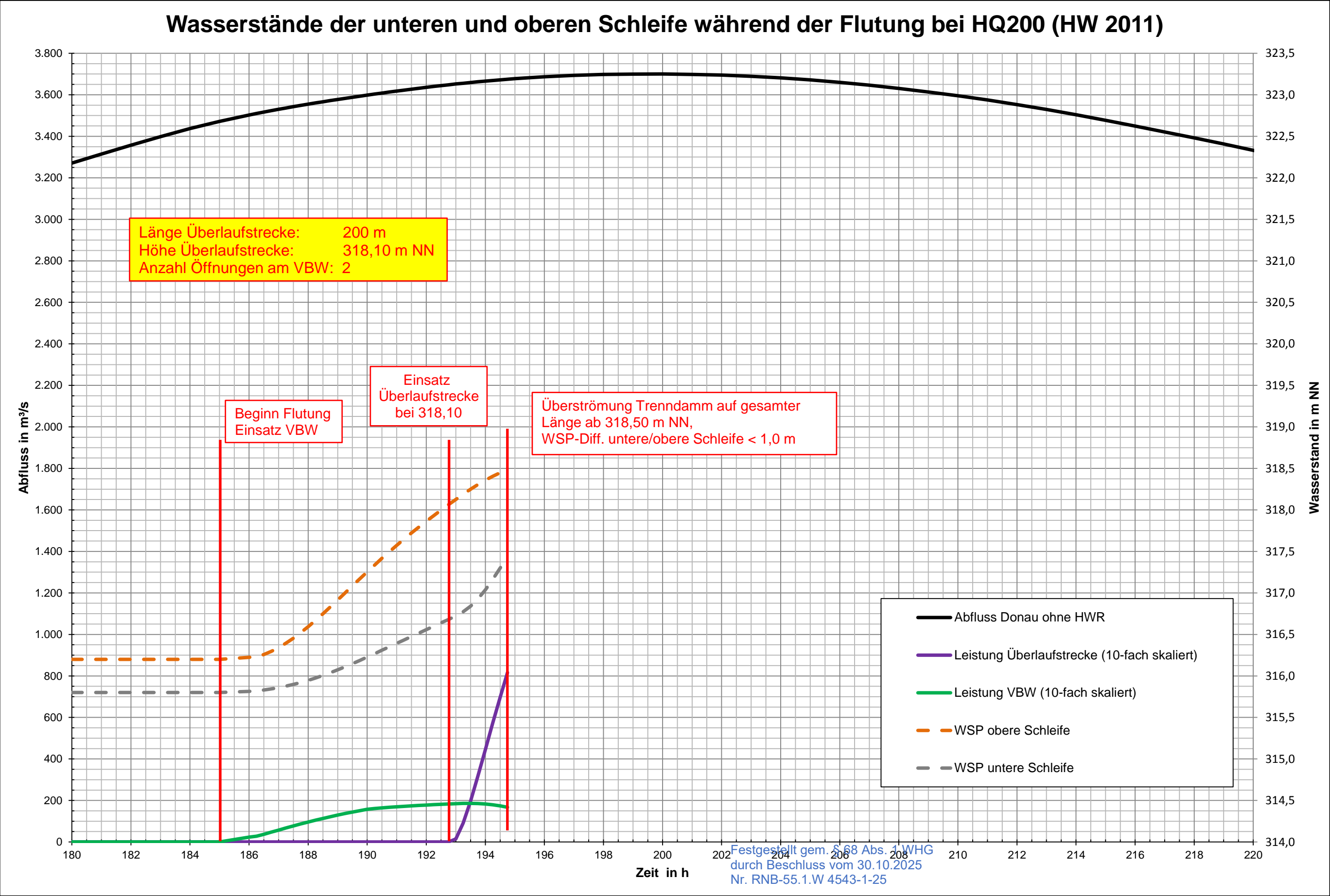




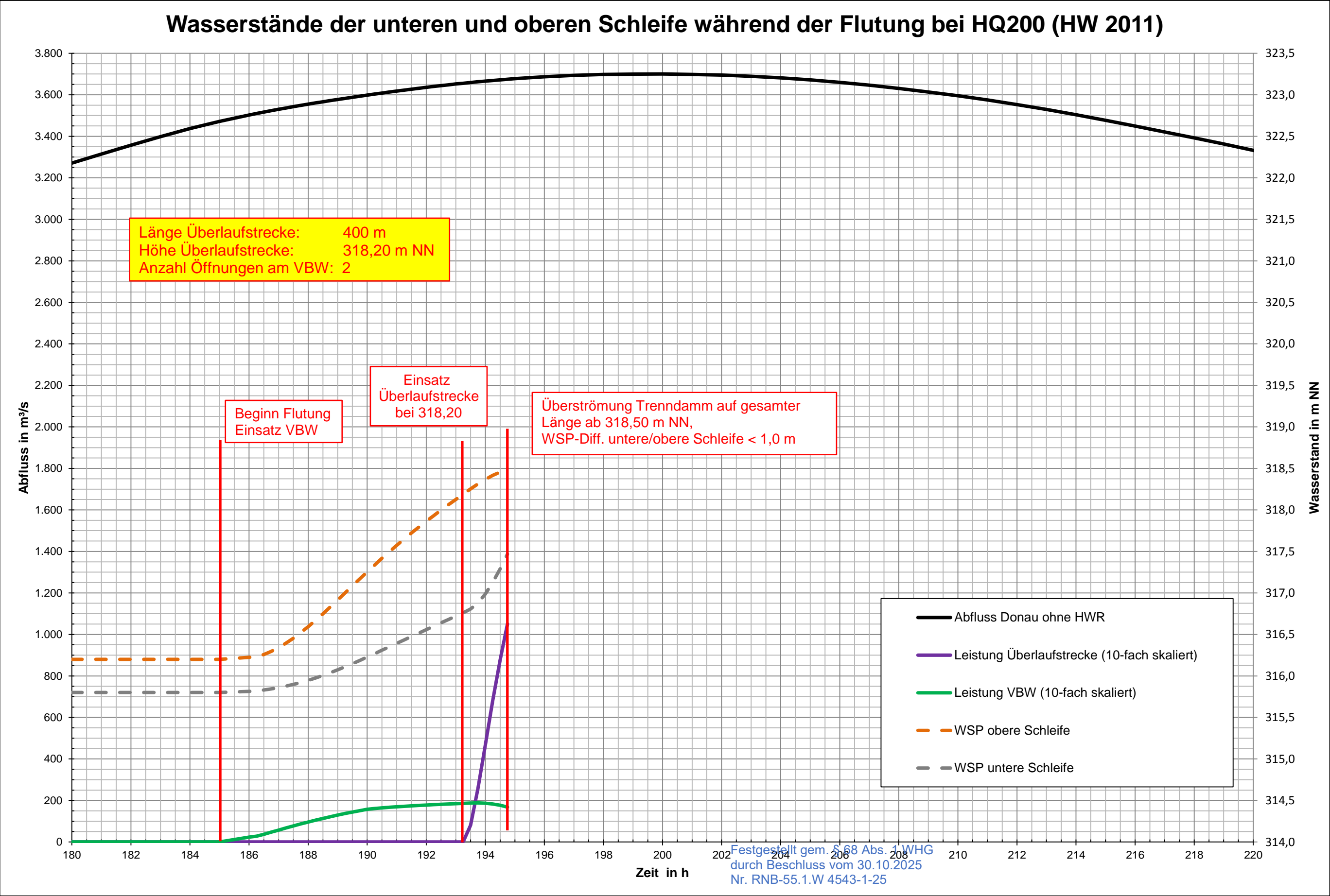


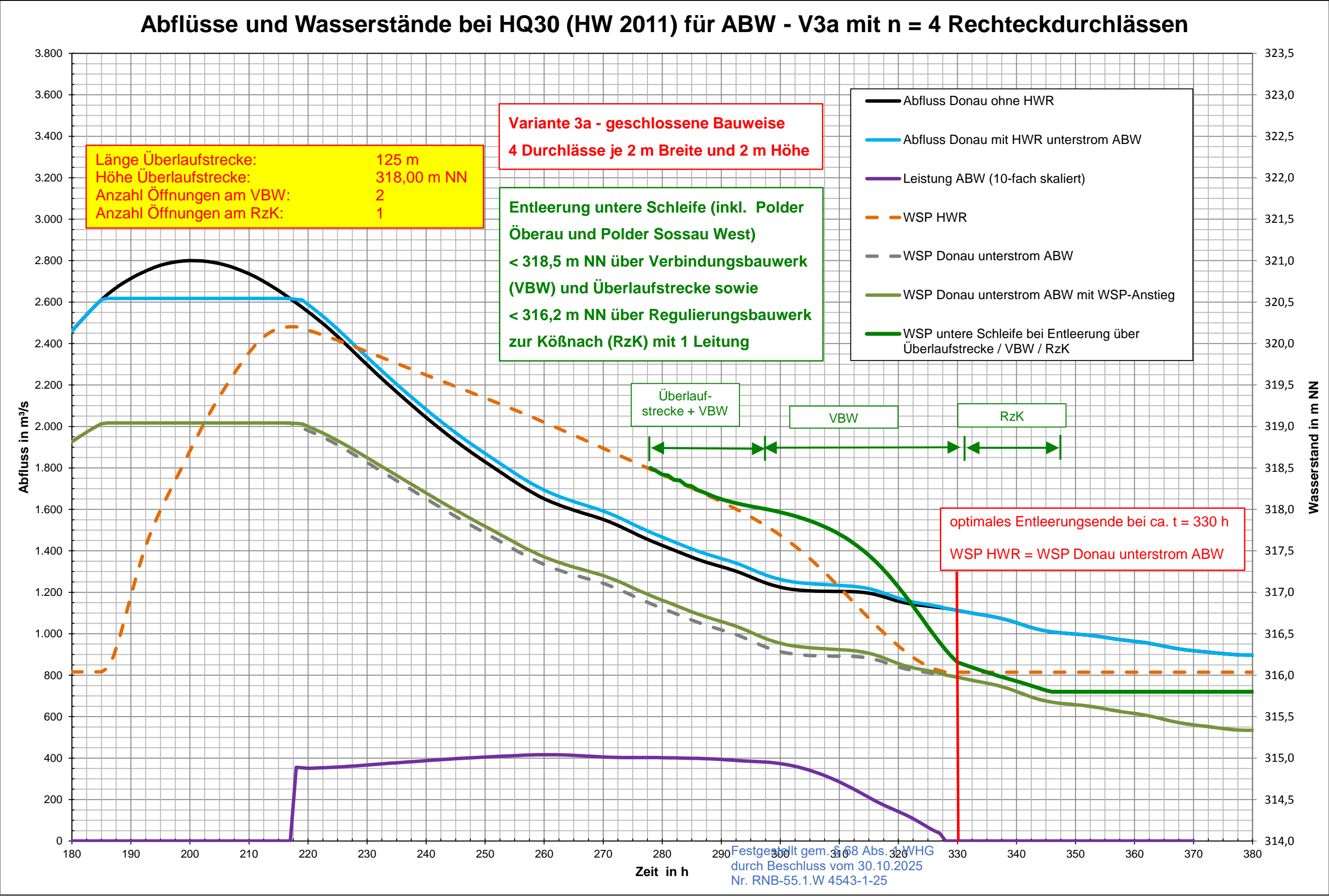


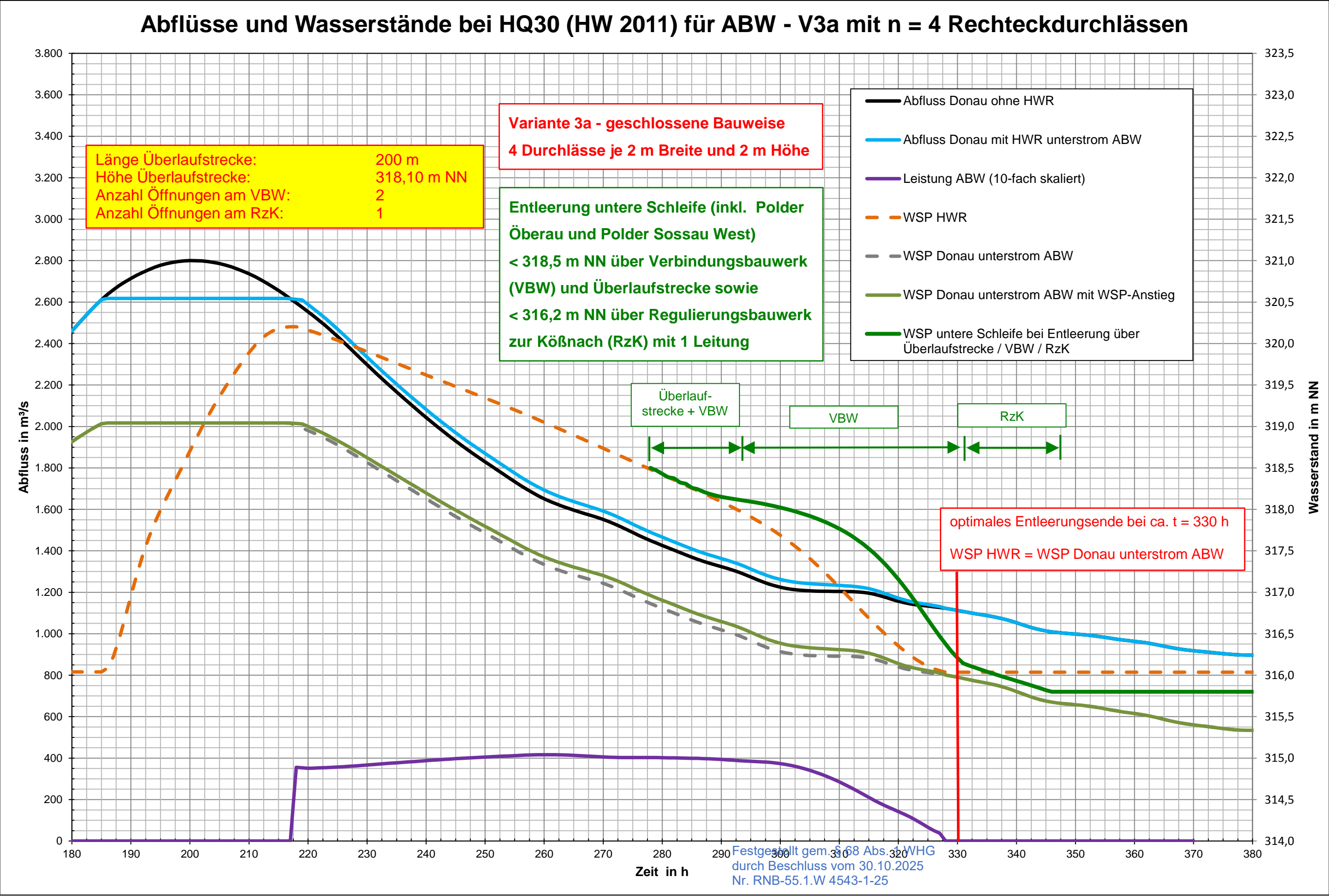




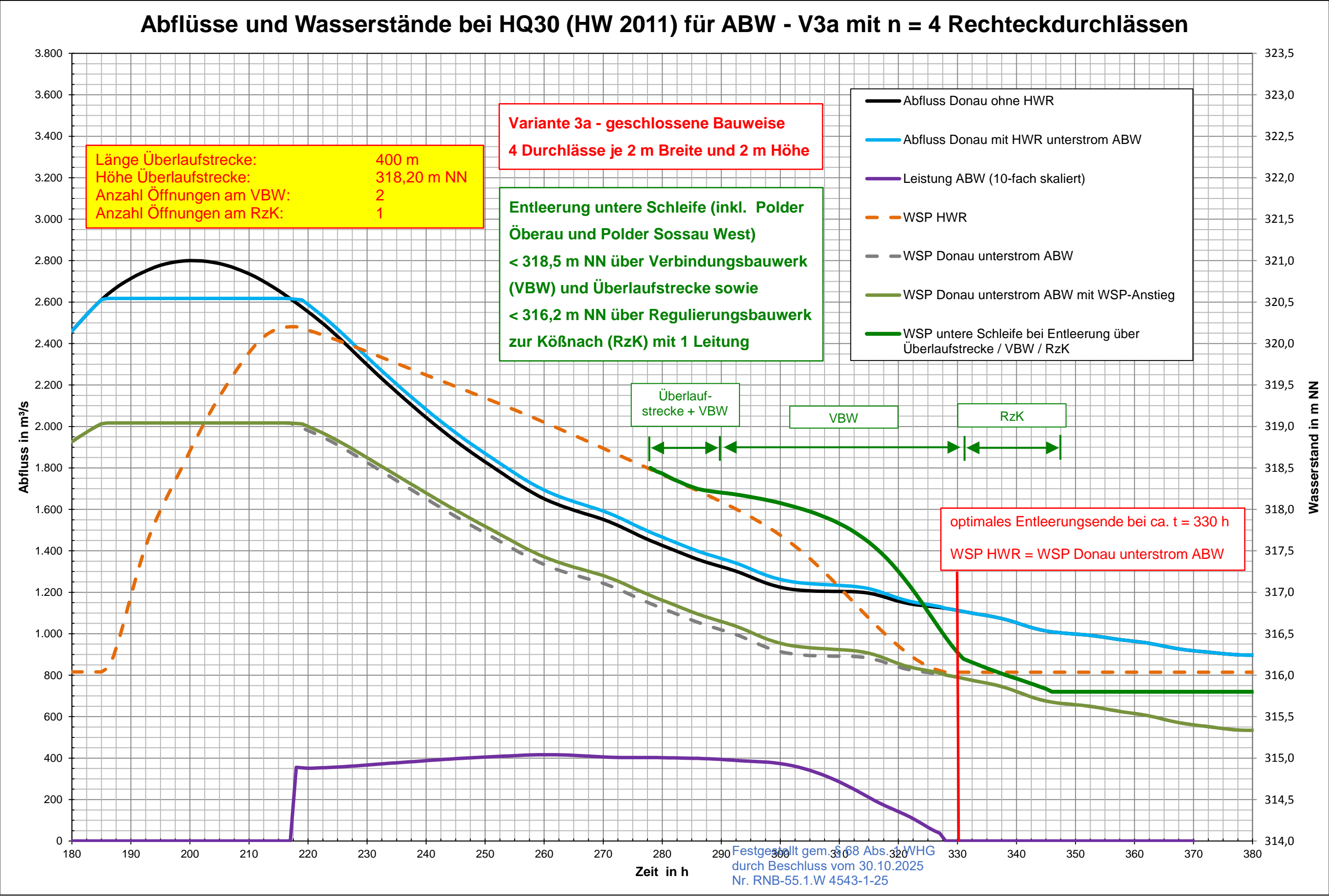


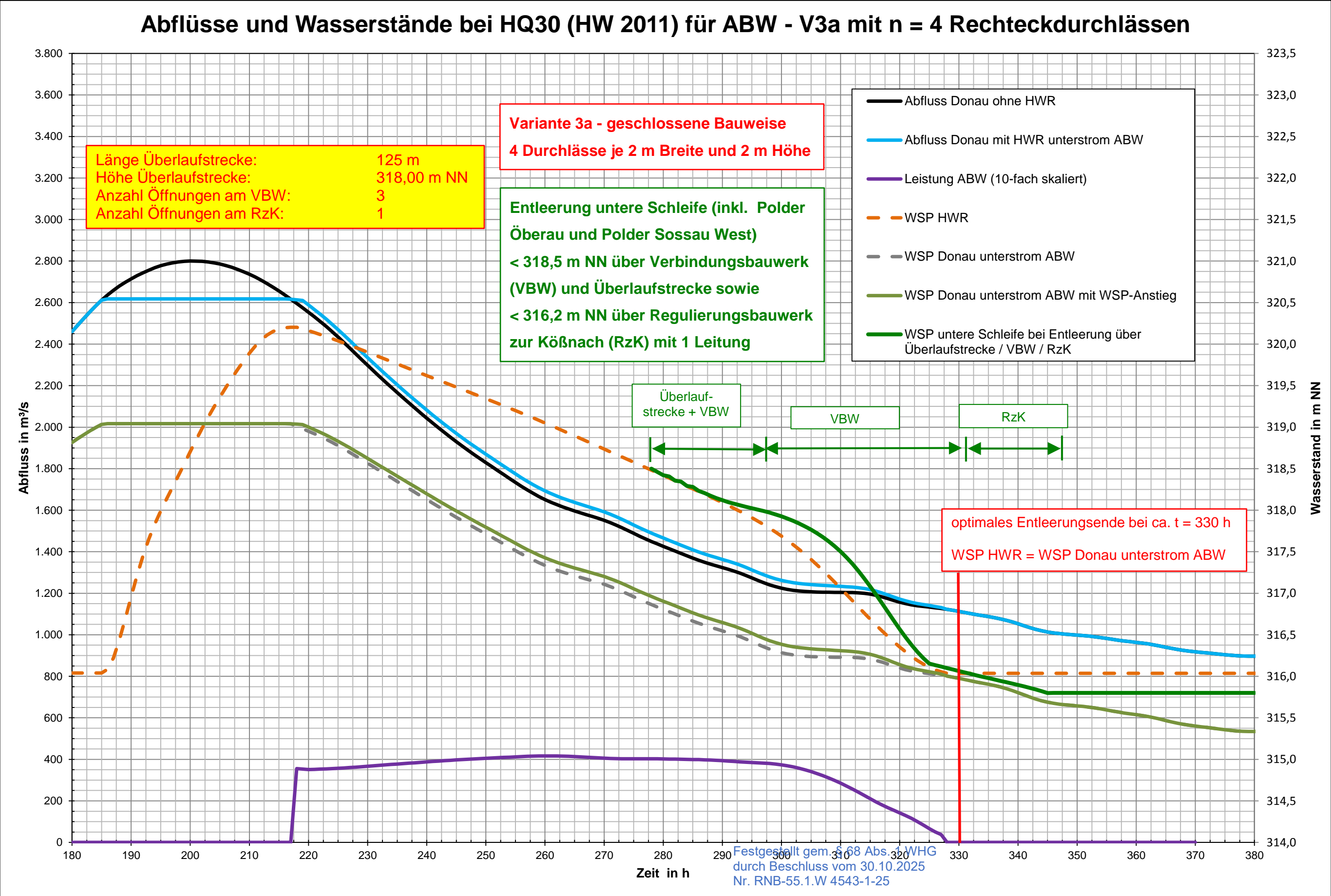


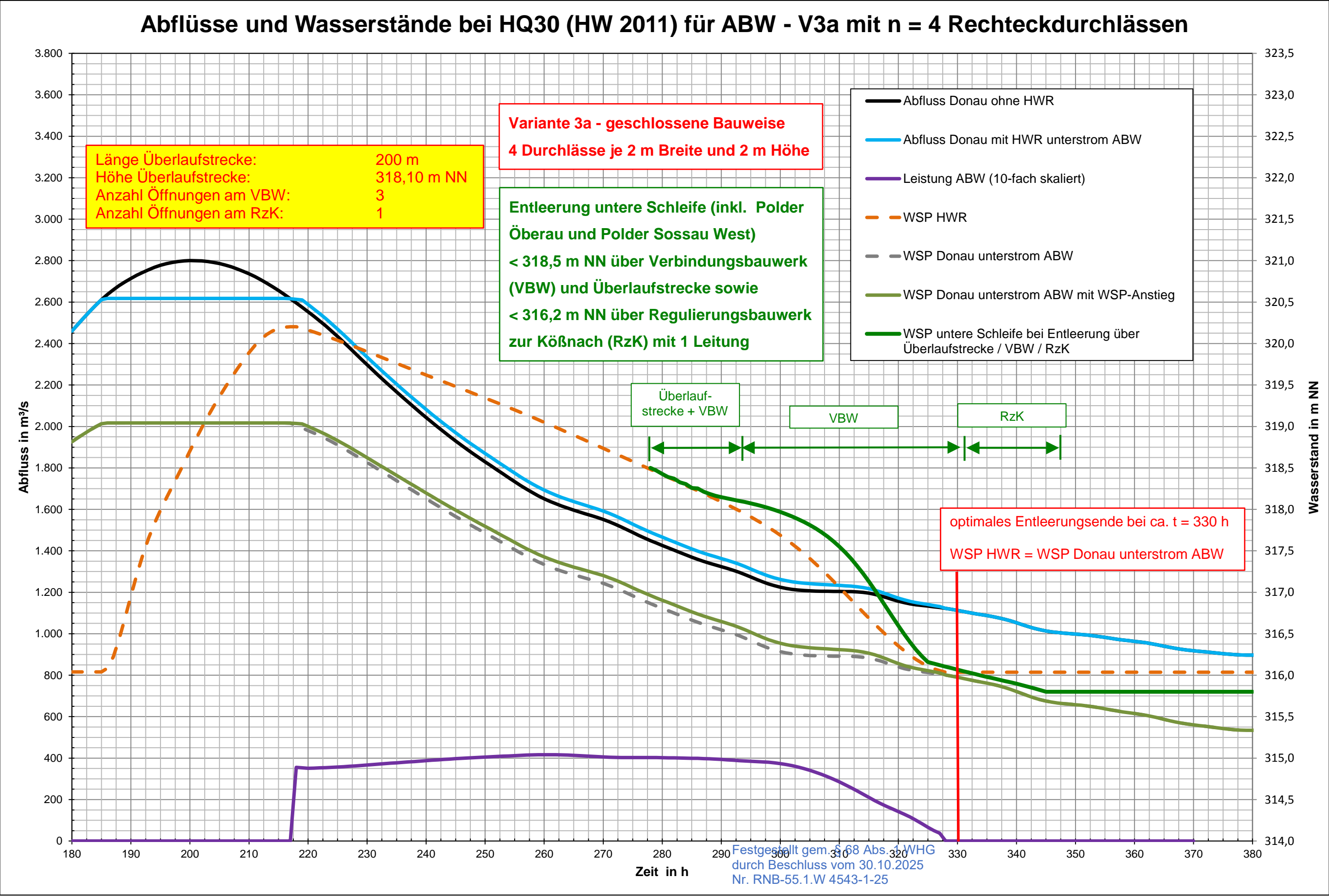




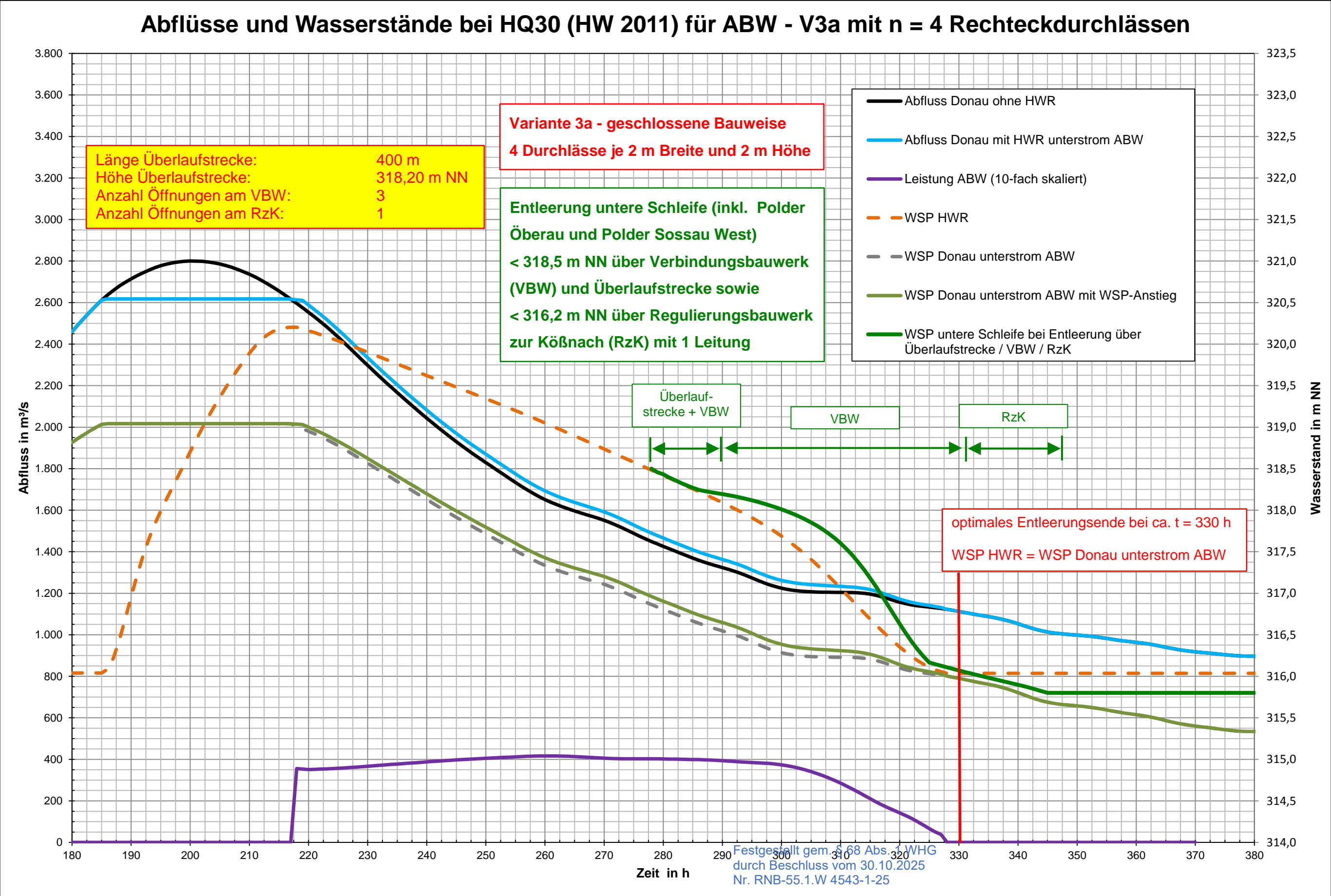


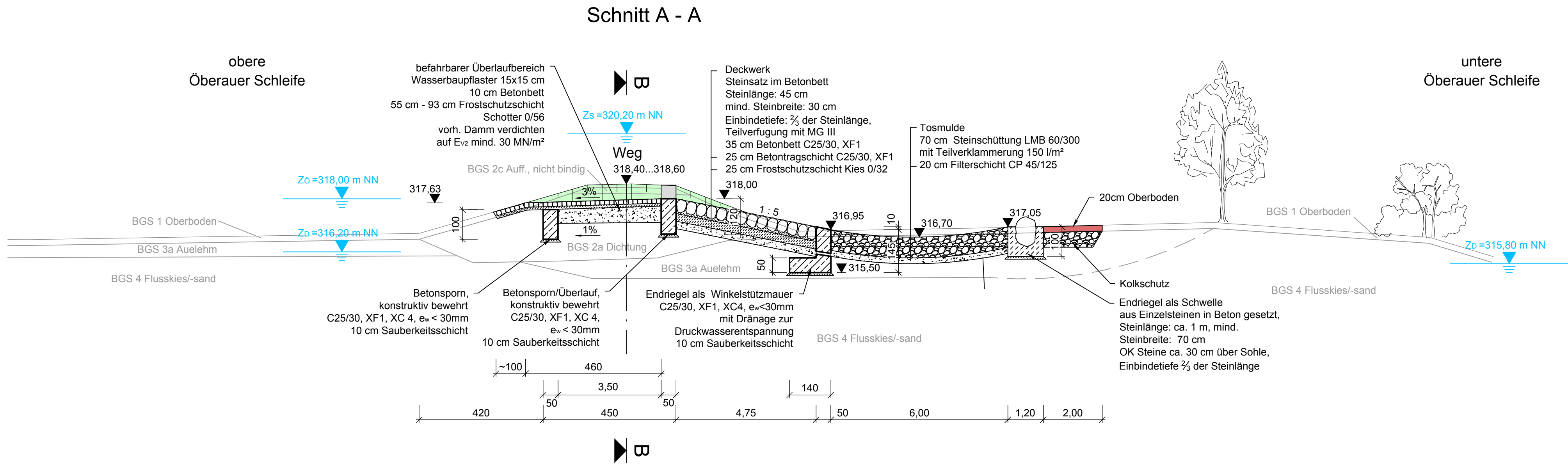












LEGENDE

- Beton Ansicht
- Stahlbeton
- Beton unbewehrt
- Steinschüttung
- Kiesschicht
- Oberbodenandeckung
- Böschung
- Steinsatz im Betonbett
- Wasserbausteine
- Wasserspiegel



Gew. I  
Donau

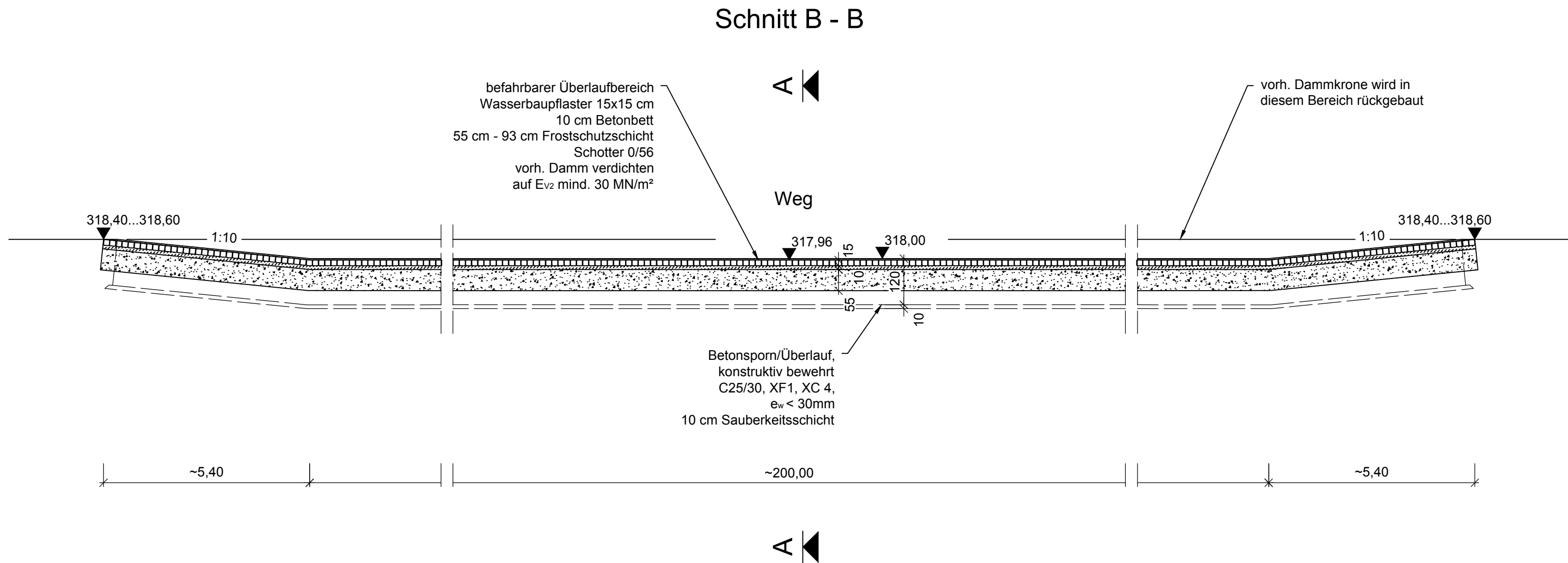
Festgestellt gem. § 68 Abs. 1 WHG  
durch Beschluss vom 30.10.2025  
Nr. RNB-55.1.W 4543-1-25

Regierung von Niederbayern  
Landshut, 30.10.2025

gez.  
Jahn  
Oberregierungsrat



Lagesystem: Landeskoordinatensystem DHDN (Gauß-Krüger, LS 100)  
Höhensystem: Landeshöhenystem DHHN 12 (m ü. NN)

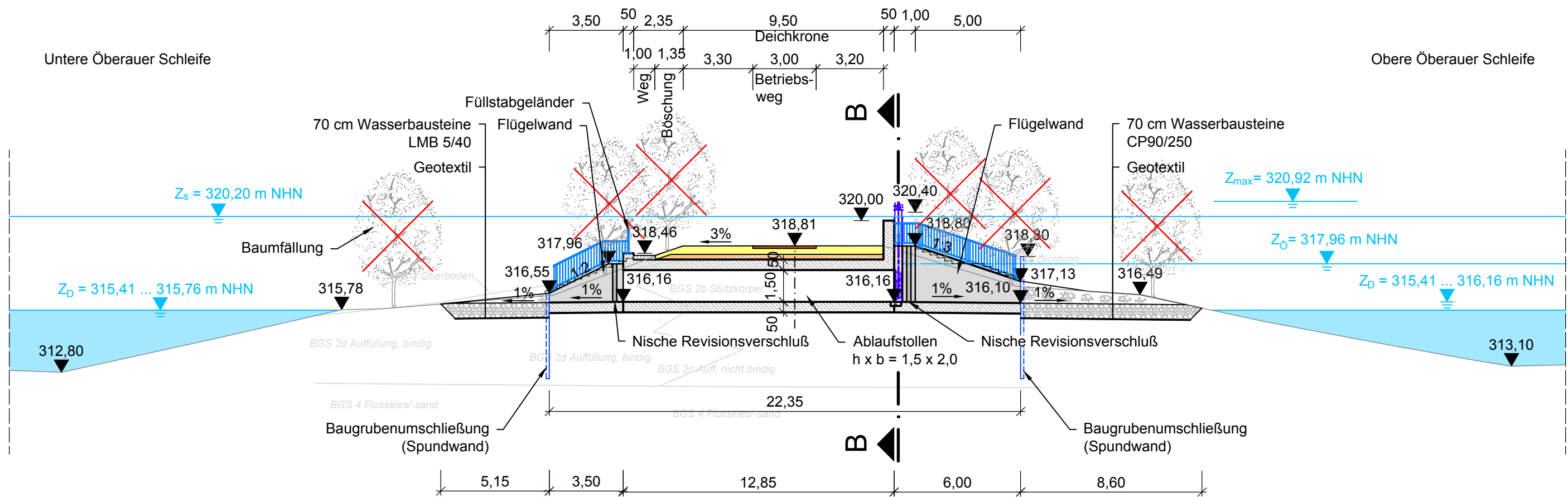


Index	Bemerkung		geänd. am	Name	gepr. am
Vorhaben: 4441.2 Gew I/Donau Hochwasserrückhaltung Öberauer Schleife			Anlage: 8		
Vorhabensträger: Freistaat Bayern, WWA Deggendorf			Plan-Nr.: 1		
Landkreis: Straubing-Bogen/Stadt Straubing			Schutzvermerk/Dateiname: ANL_8_UEBERLAUFSTRECKE.DWG		
Gemeinde: Stadt Straubing/Kirchroth/Atting					
Vorhabenskennzeichen (WAL):*					
Maßstab: 1:100H/1:100L	Überlaufstrecke Trenndamm Schnitte		entw	BIEBACH	
			gez.	GEISLER	
			gepr.	EZZEDDINE	
Ingenieurgemeinschaft Lahmeyer Hydroprojekt - Lahmeyer München - Büro Prof. Kagerer Hochwasserrückhaltung Öberauer Schleife c/o Lahmeyer Hydroprojekt GmbH, Rießnerstraße 18, 99427 Weimar			Wasserwirtschaftsamt Deggendorf Dettnerstraße 20 94469 Deggendorf		
Entwurfsverfasser			Vorhabensträger		
Datum _____ Unterschrift Entwurfsverfasser _____			Datum _____ Unterschrift Vorhabensträger _____		



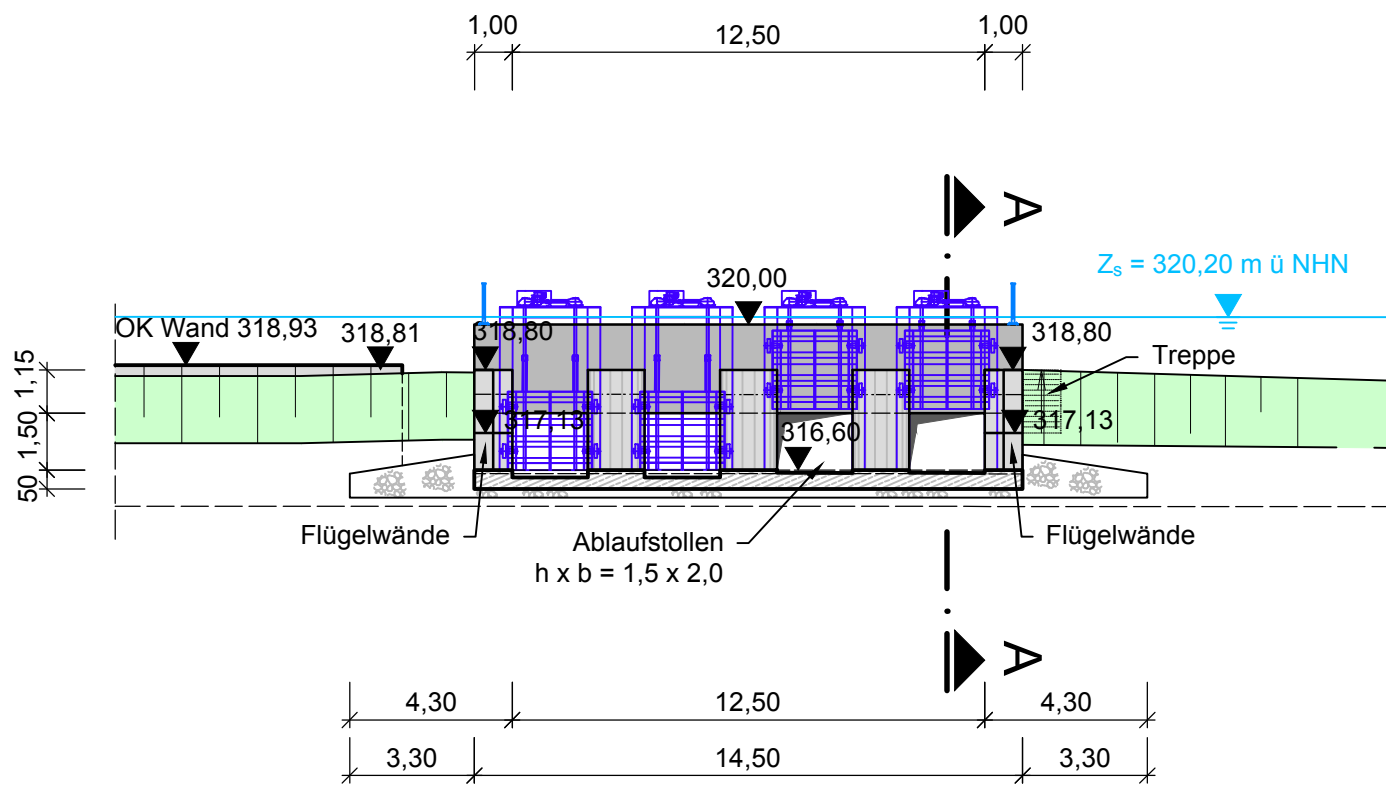
Schnitt A-A

Verbindungsbauwerk im Trenndamm



Schnitt B-B

Ansicht von Oberer Öberauer Schleife

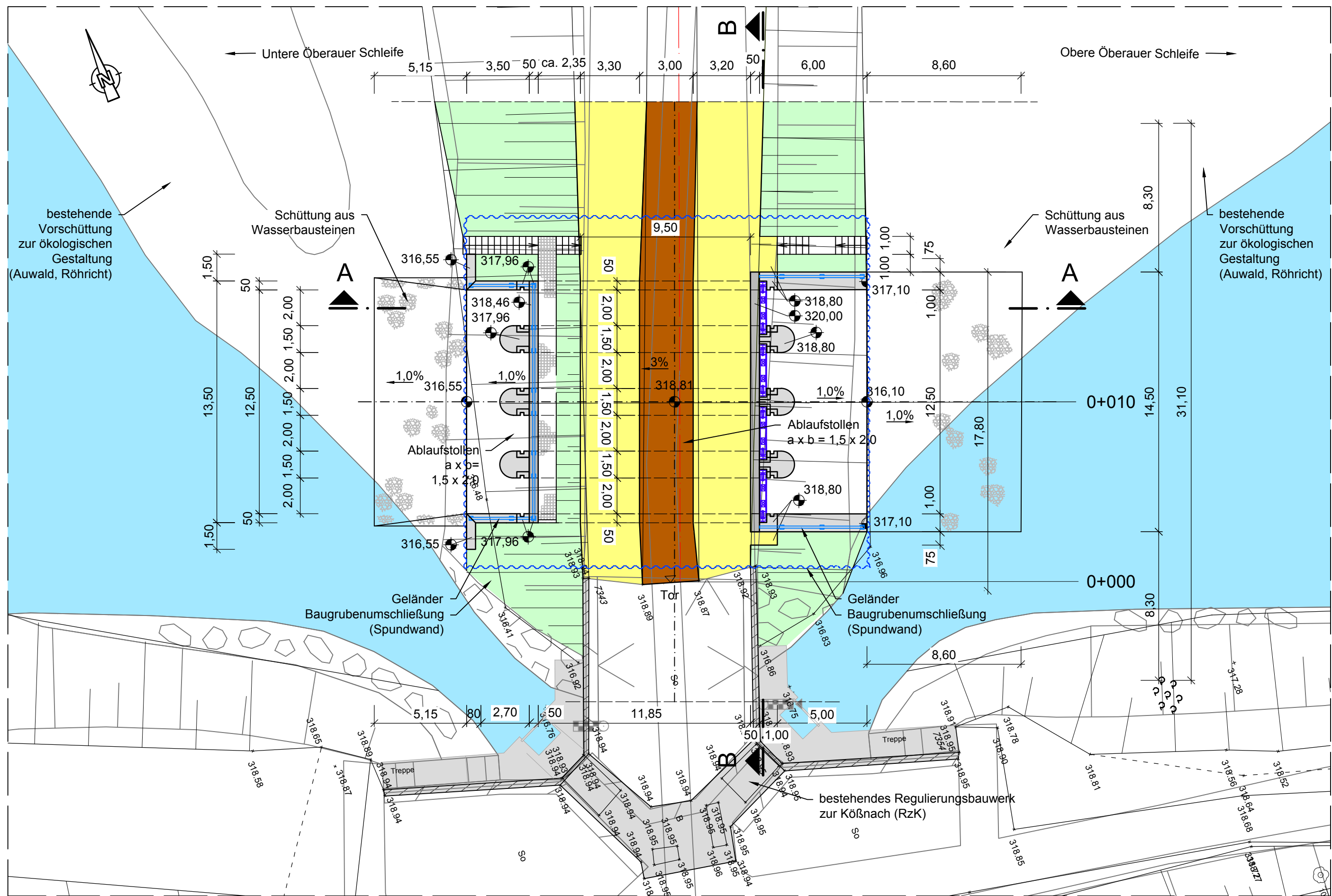


LEGENDE

- 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

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

Gew. I Donau



M 1:200  
0 10 20 m  
Lagesystem: Landeskoordinatensystem DHDN90 (Gauß-Krüger-Koordinaten)  
Höhensystem: Landeshöhensystem DHHN2016 (m ü. NHN)

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