

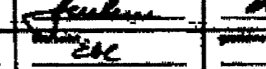
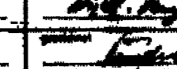
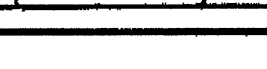



 Auftrag

Auftraggeber REGENBURG DOHAUSBAU		
Regensburg den 08.08.09		
Geplant P 11		

Wasser- und Schifffahrtsdirektion Süd Wasser- und Schifffahrtsamt Regensburg	
Objekt-Nr.	11111111111111111111
Objektbezeichnung	Stauhaltung Straubing
Objektart	Durchlässig Oberbau Regenerungsstrecke K
Einzelheit	Regelanschnitt Absperrdamm
Änderungs- / Bemerkungen:	01.12.09, p.d.
Änderung-Nr.	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	Nr	BWaStr	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**

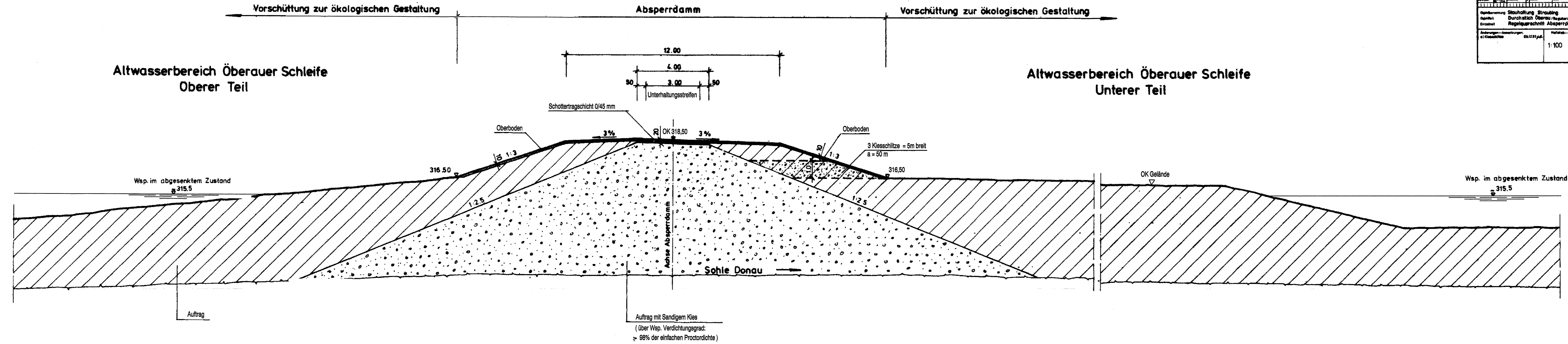
Objektteil:

Einzelheit: **Regelplan, Absperrdamm
Polder Oberau, linkes Ufer**

Objektident-Nr.	Objekt-Teil	Obj-ZK	OB	Entwurf-Nr.	Maßstab
6 1 3	7 1 4 0 0 0 2		1	1	1 : 100
Zeichnung-Nr. C IV Str 3921a					Blatt-Nr. S9_1_086

Die Übereinstimmung mit der Ausführung wird bestätigt:

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



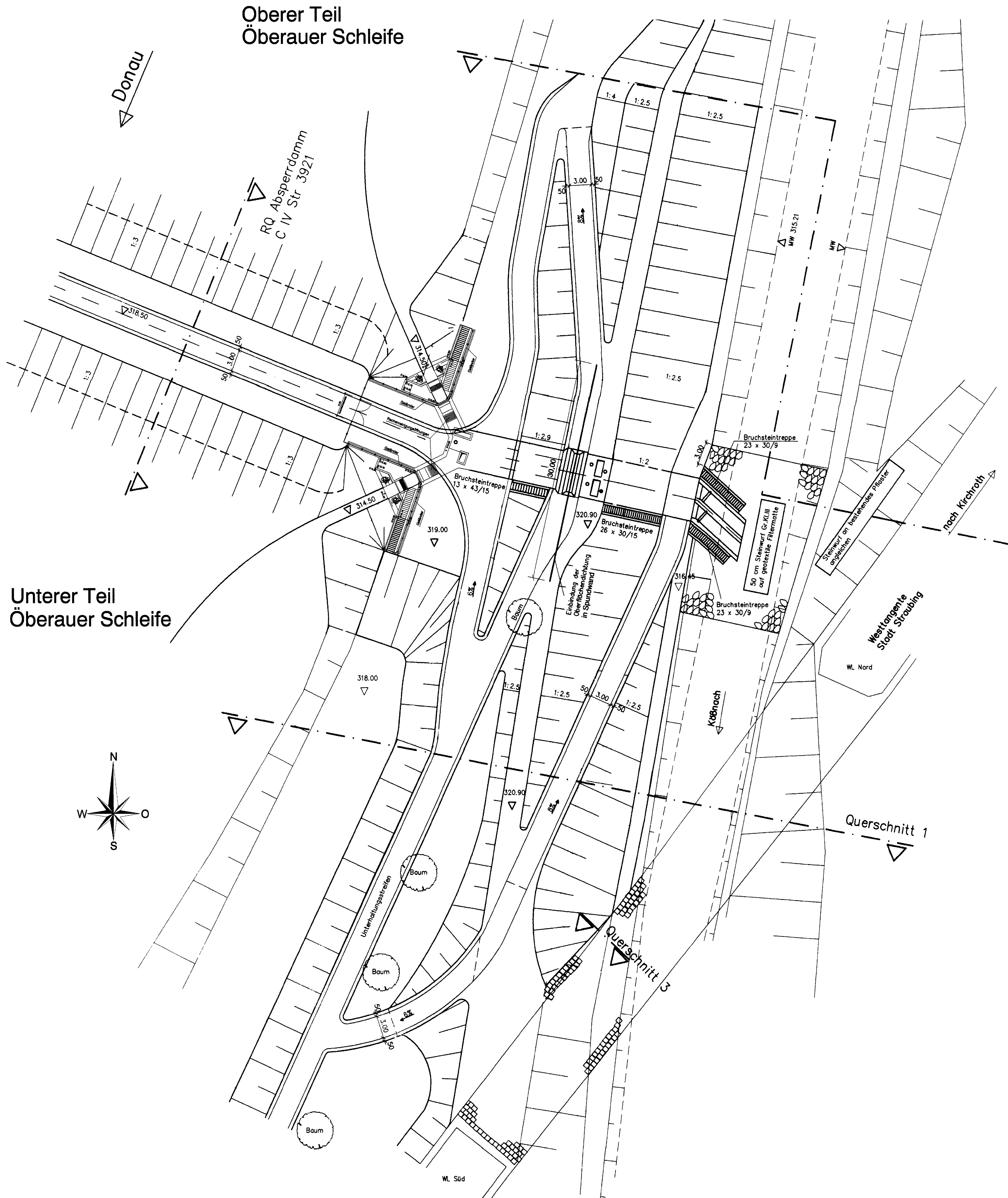
Auftrag

Auftrag mit Sandigem Kies
(über Wsp. Verdichtungsgrad:
≥ 98% der einfachen Proctordichte)

Zugehörige Pläne :

C IV Str. 3925
 C IV Str. 3926
 C IV Str. 3931
 C IV Str. 3933

Für die Bauausführung
 freigegeben
 NEUBAUAMT DONAUHAUSBAU
 Regensburg, den 13.7.93
Jeulme



Aufgestellt NEUBAUAMT DONAUHAUSBAU	Unterschrift <i>Jeulme</i>	Amst. Nr. 30
Regensburg, den 02.07.1993	<i>Jeulme</i>	<i>Bipl. Ing.</i>
Sachgebiet P31	bearbeitet <i>B. de</i>	gezeichnet <i>Jeulme</i>

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

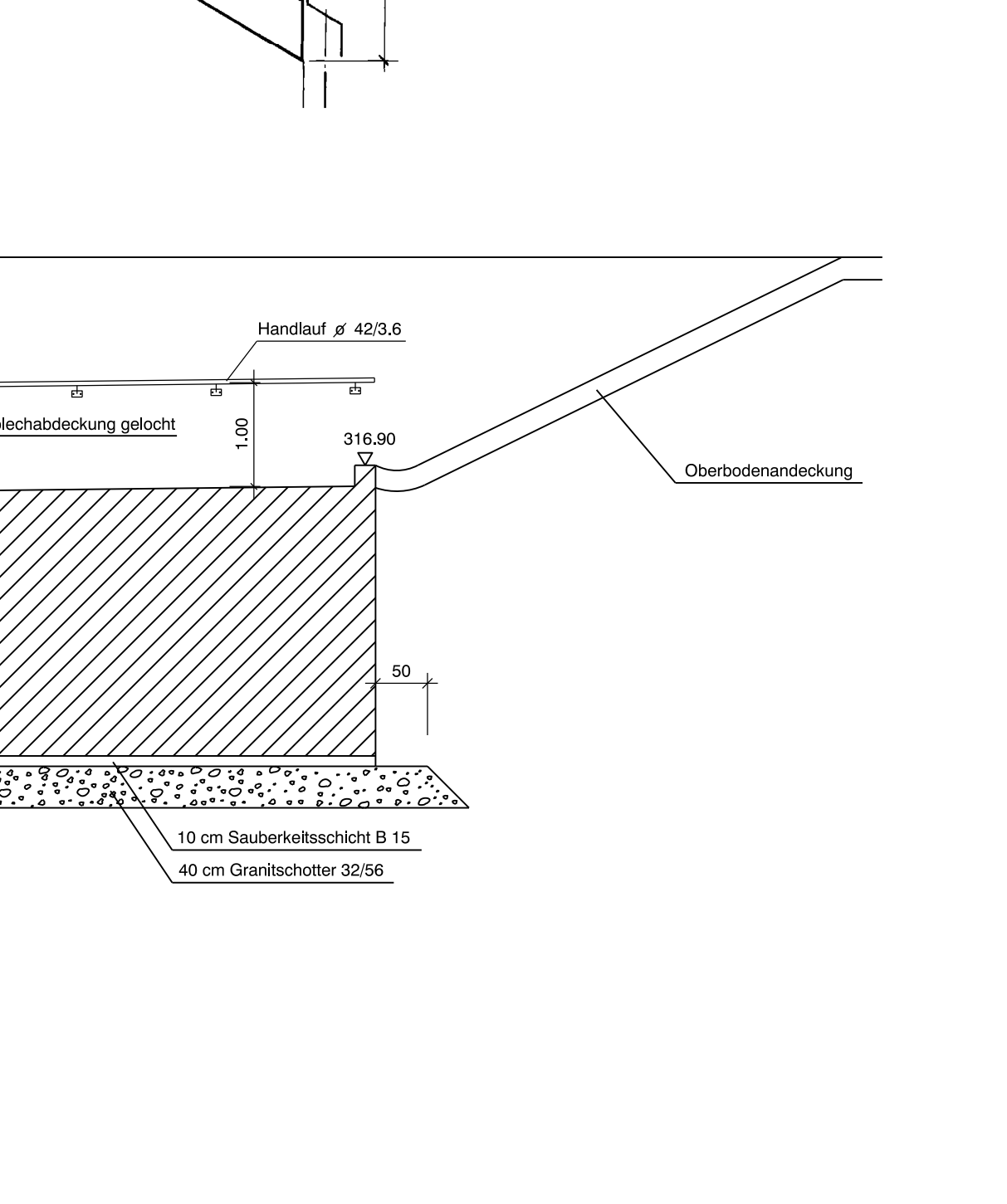
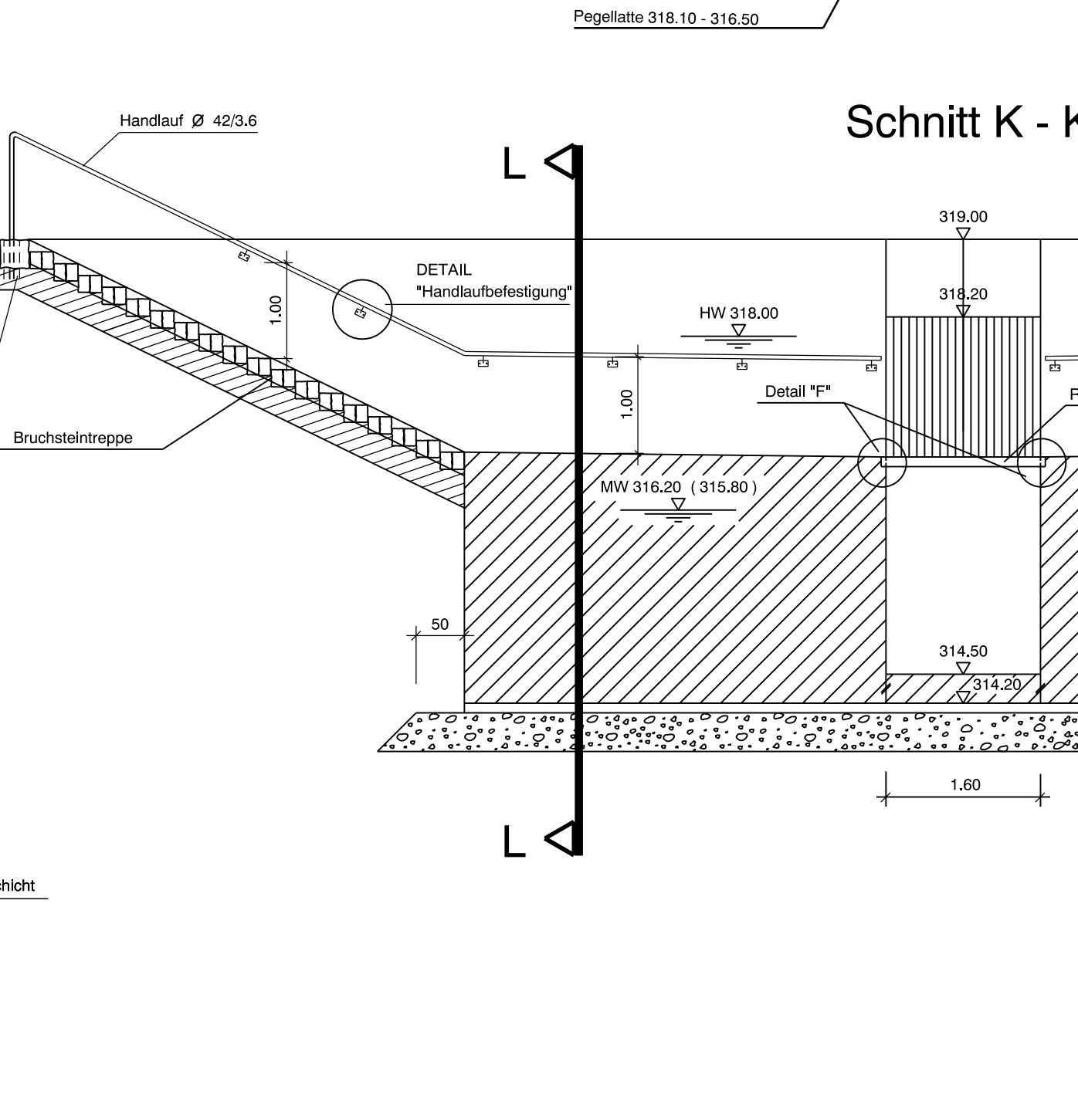
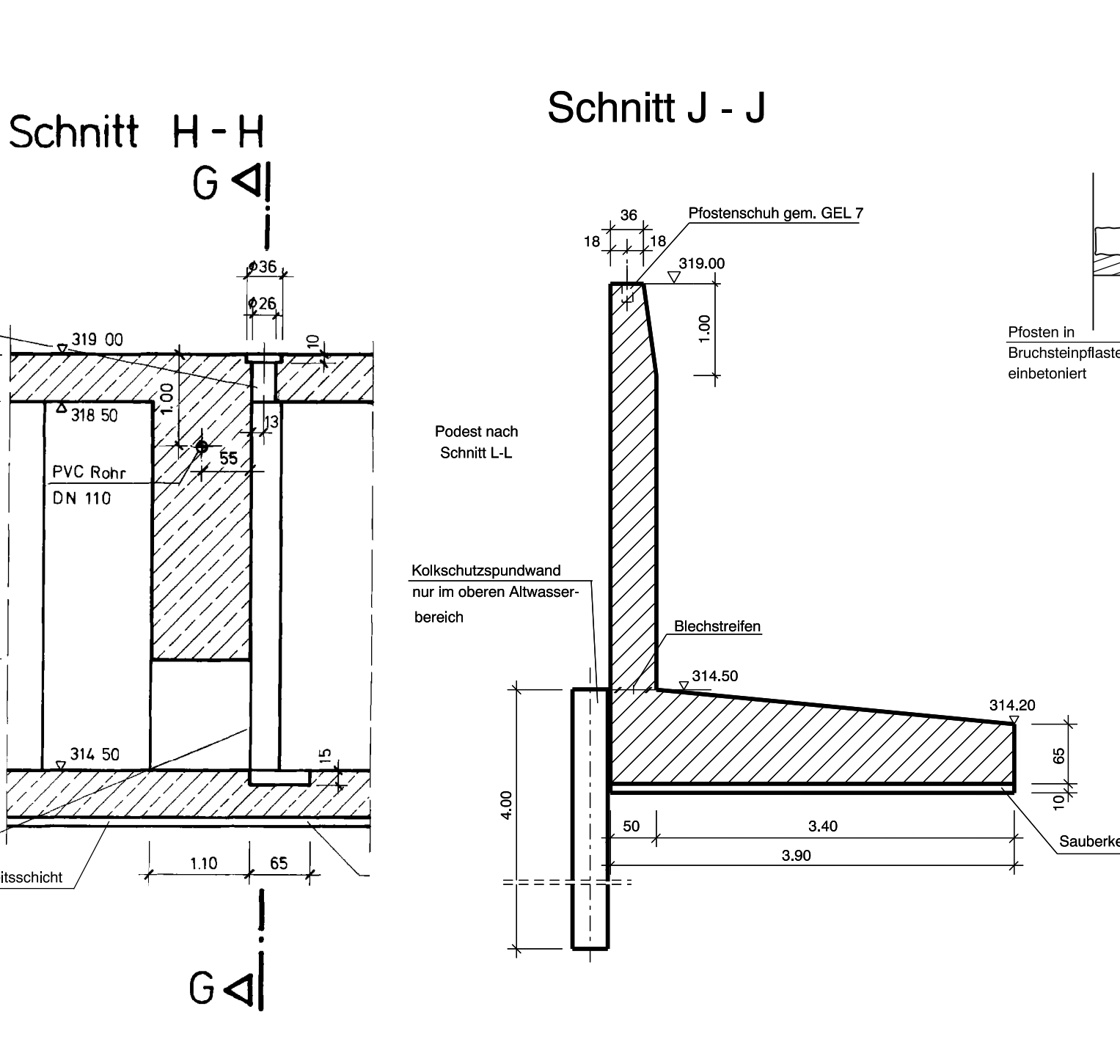
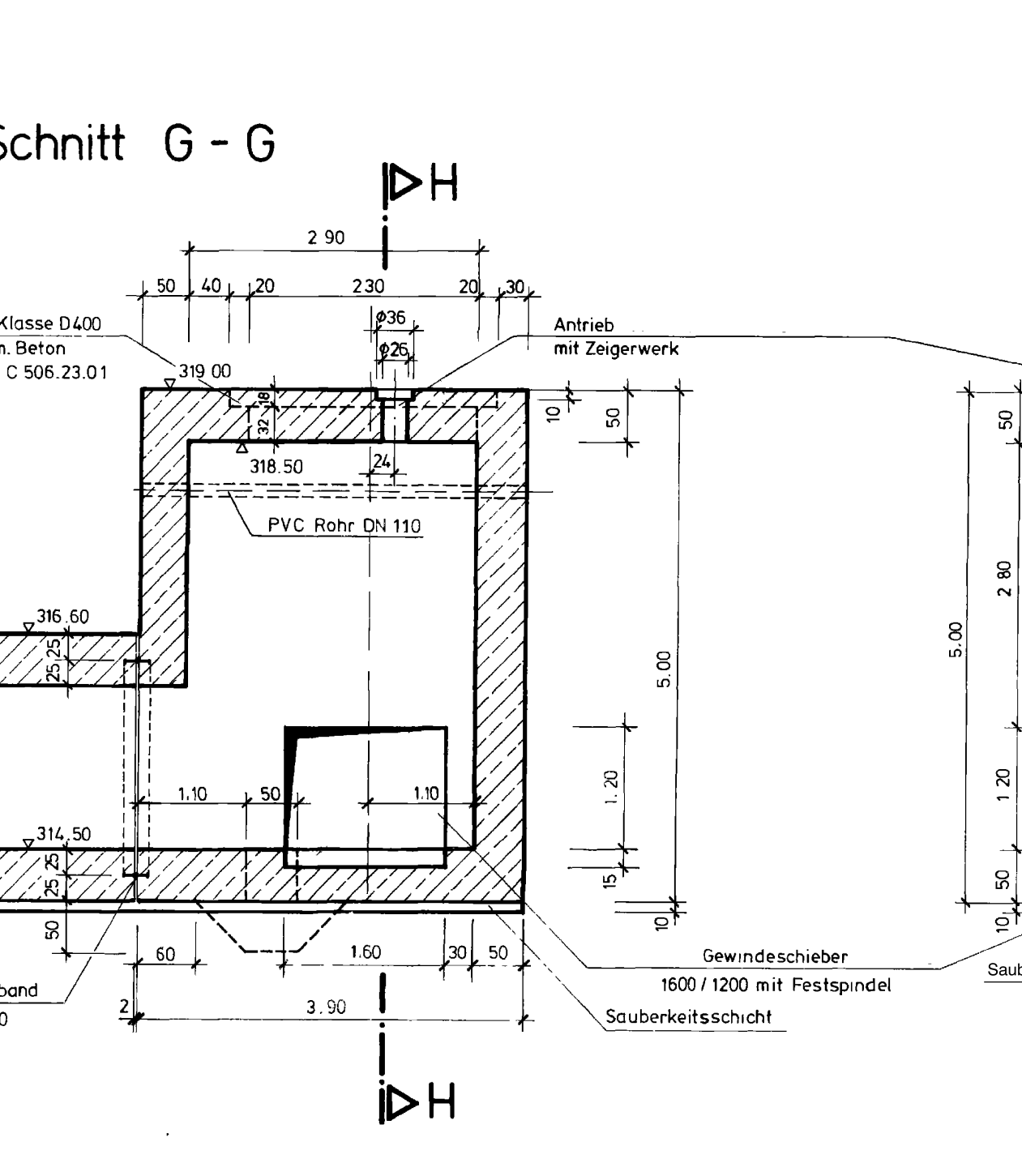
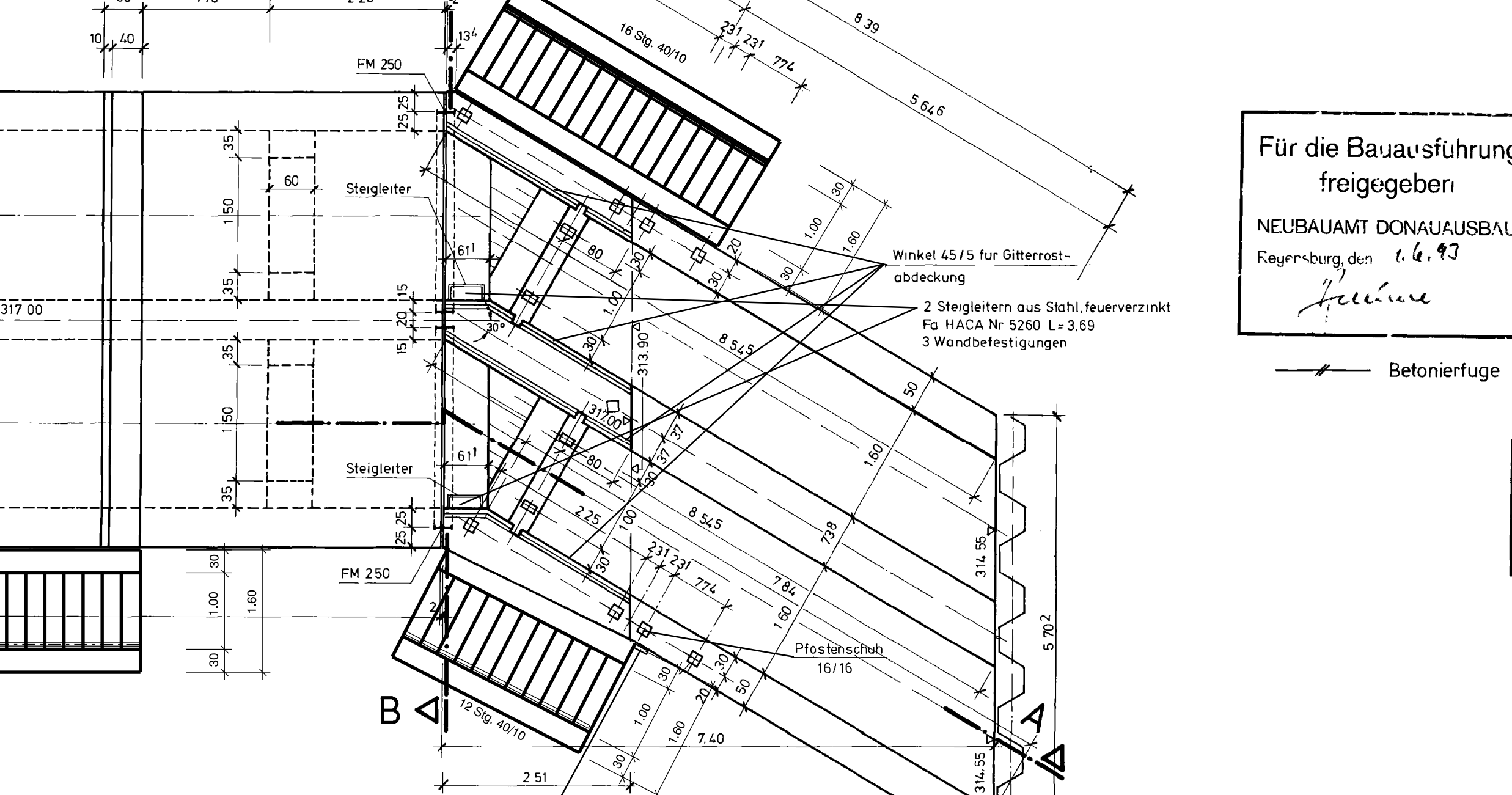
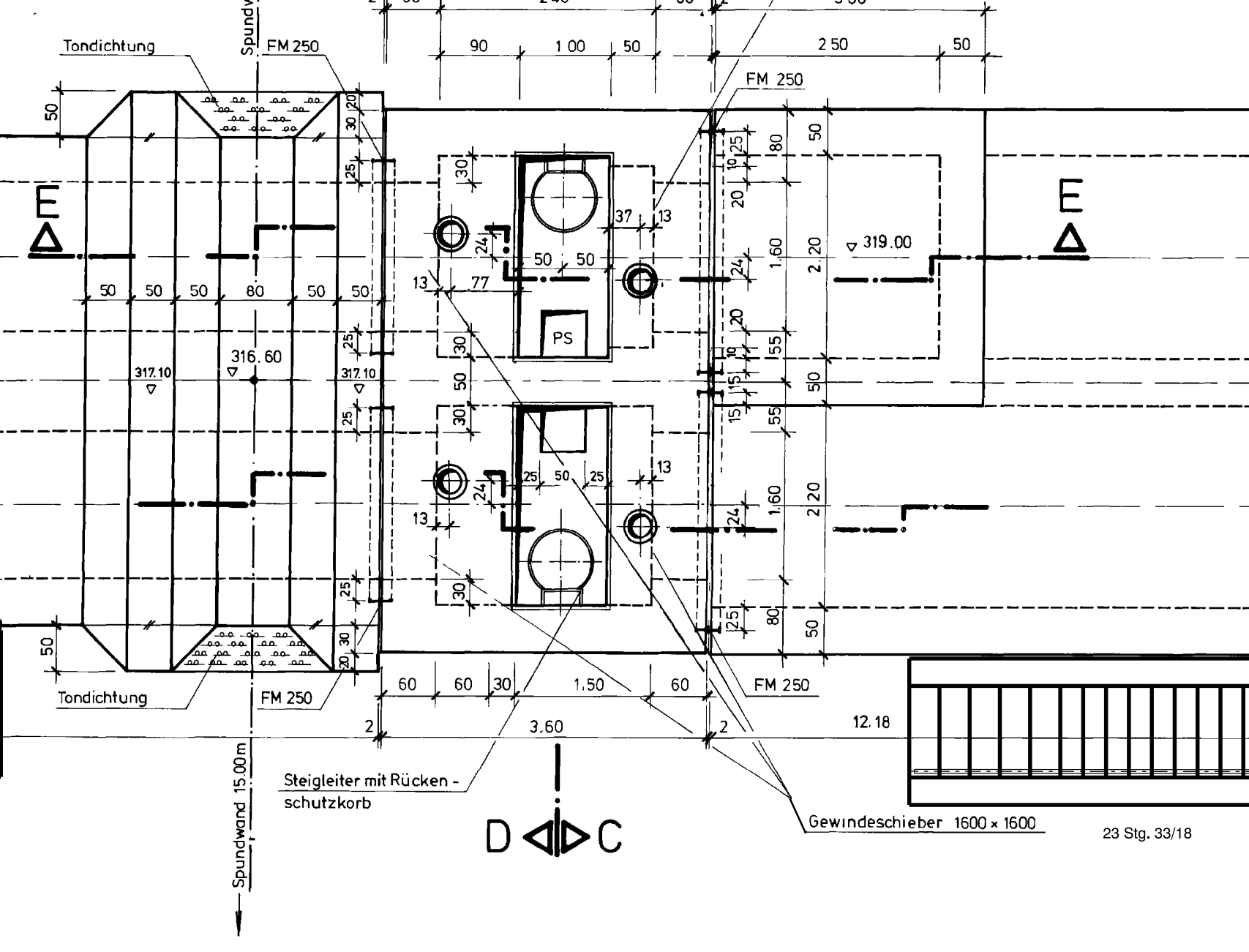
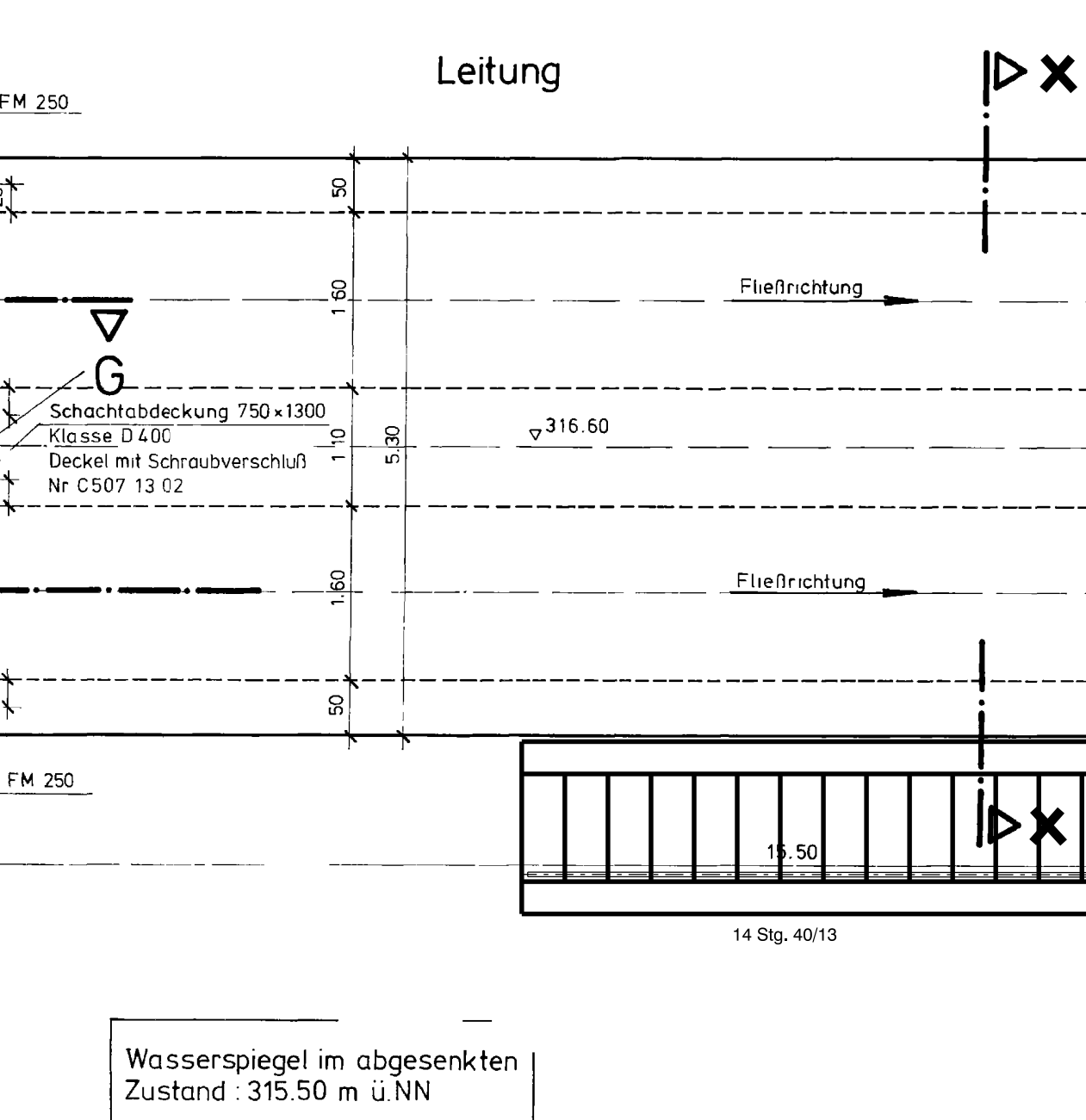
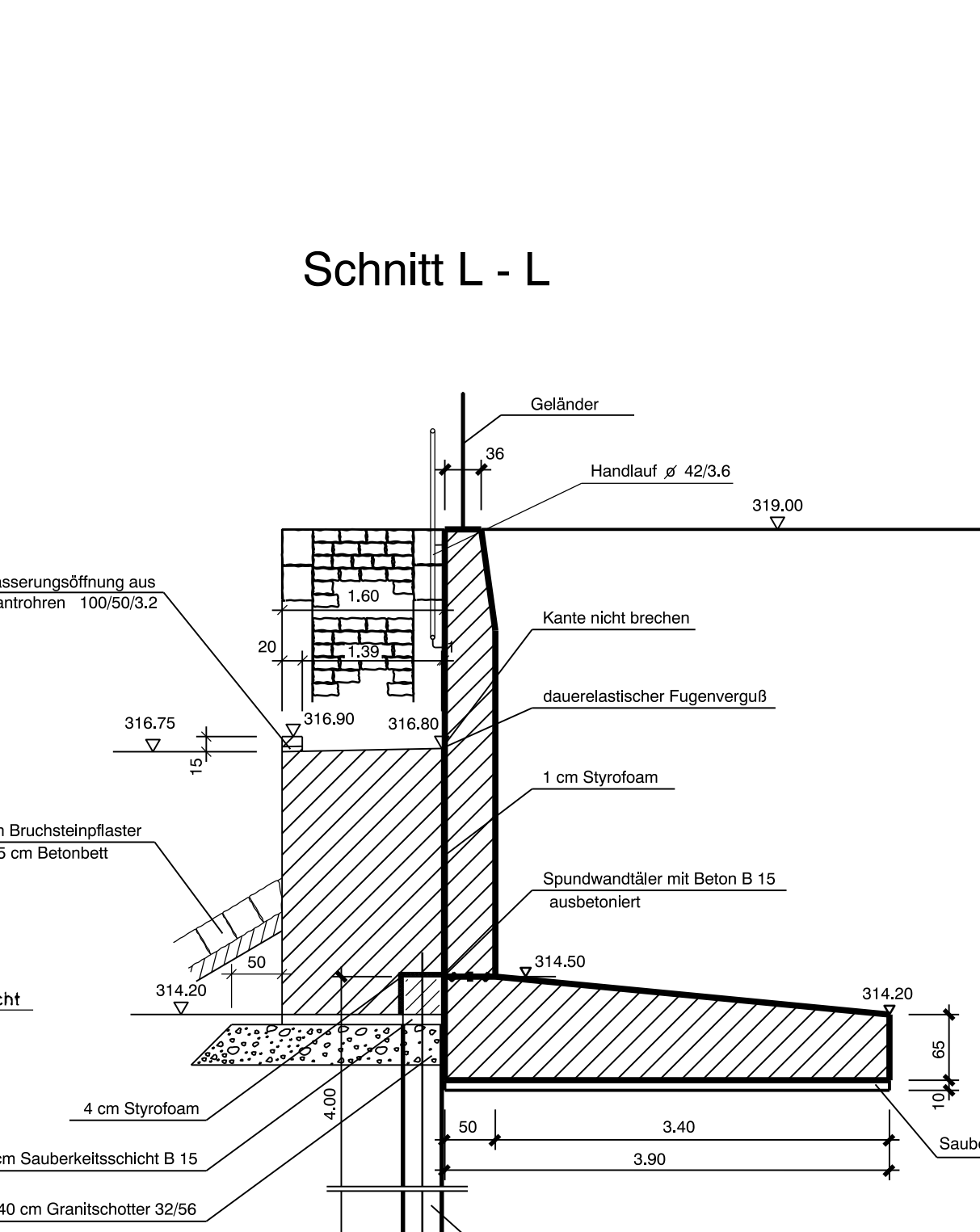
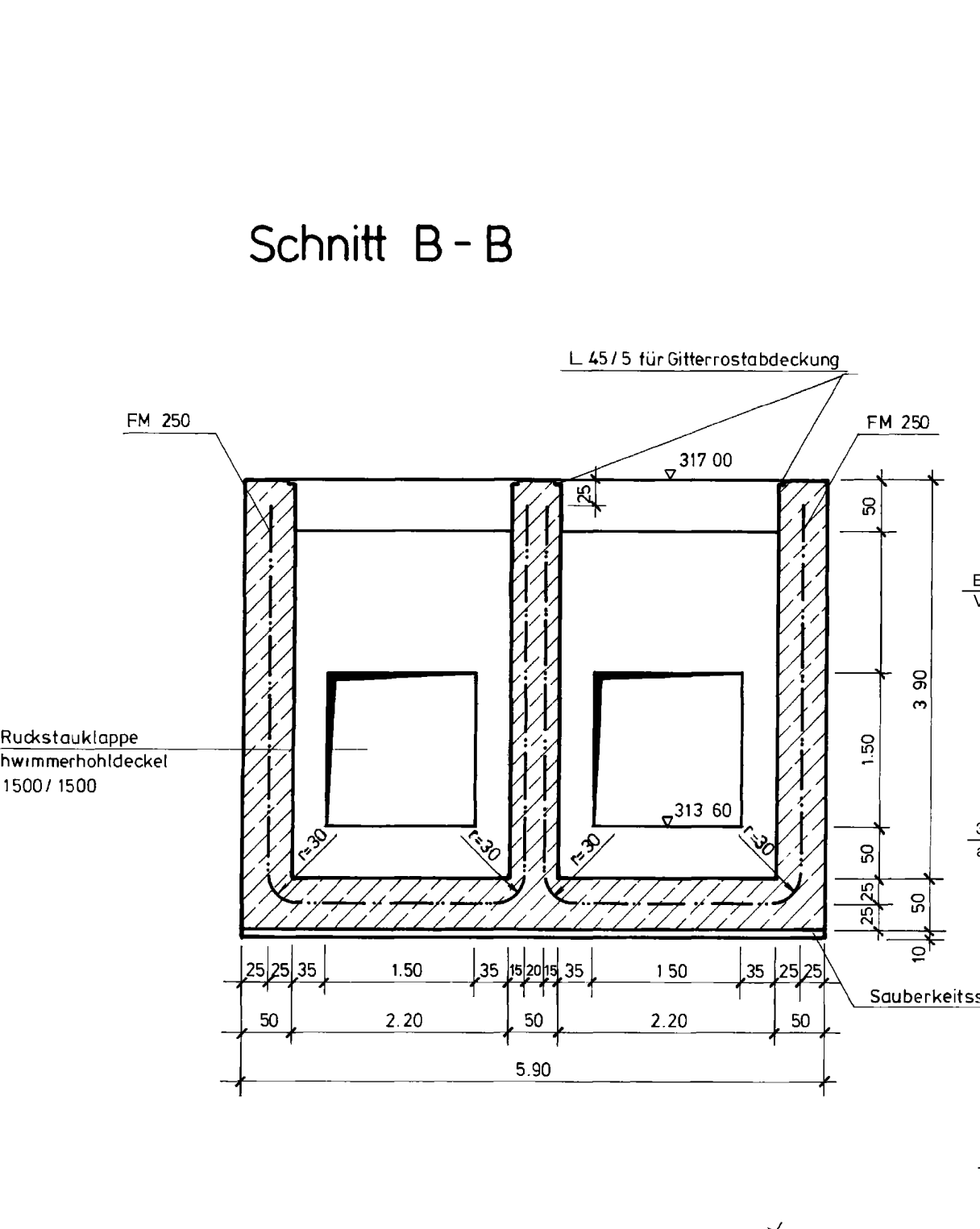
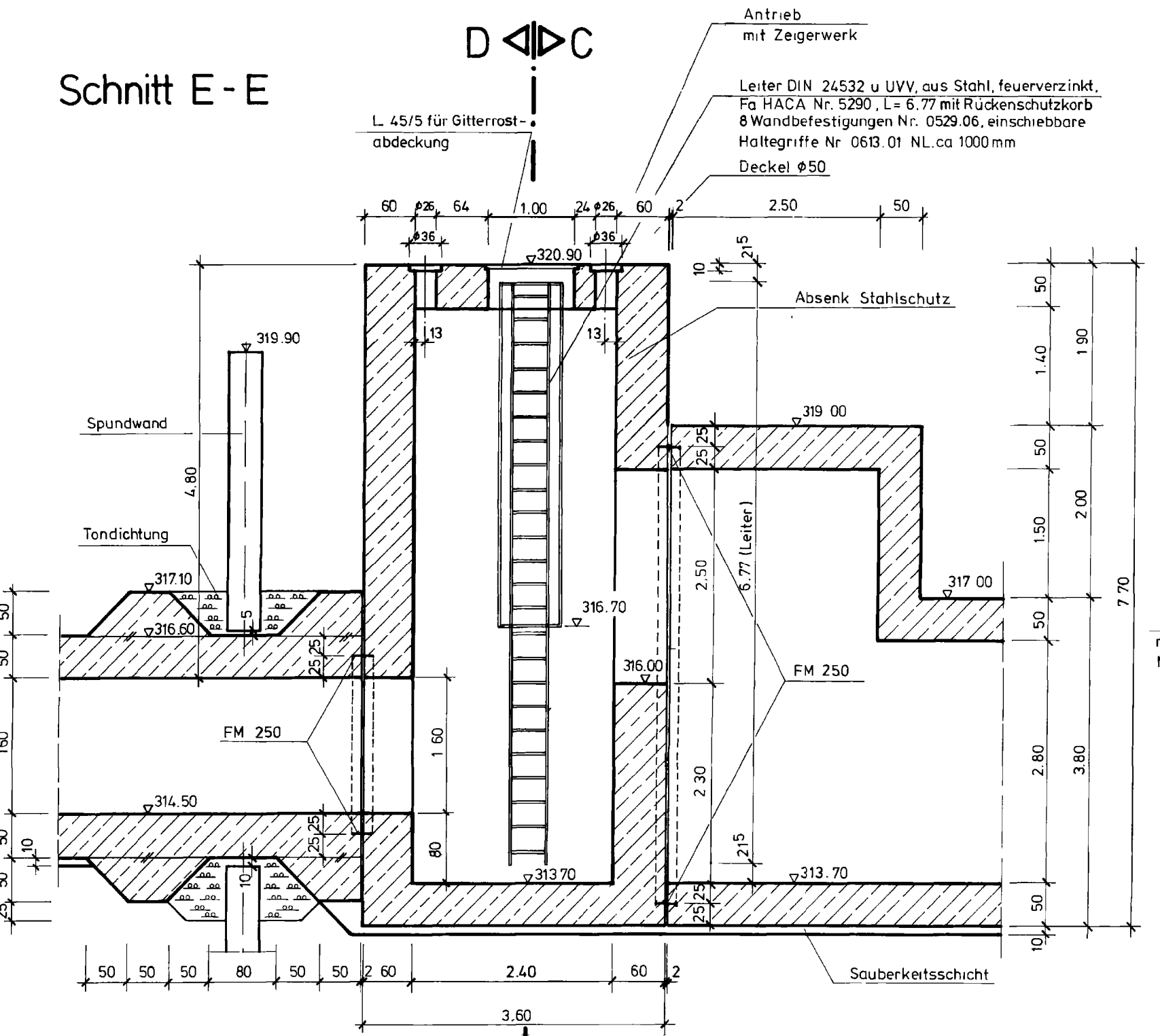
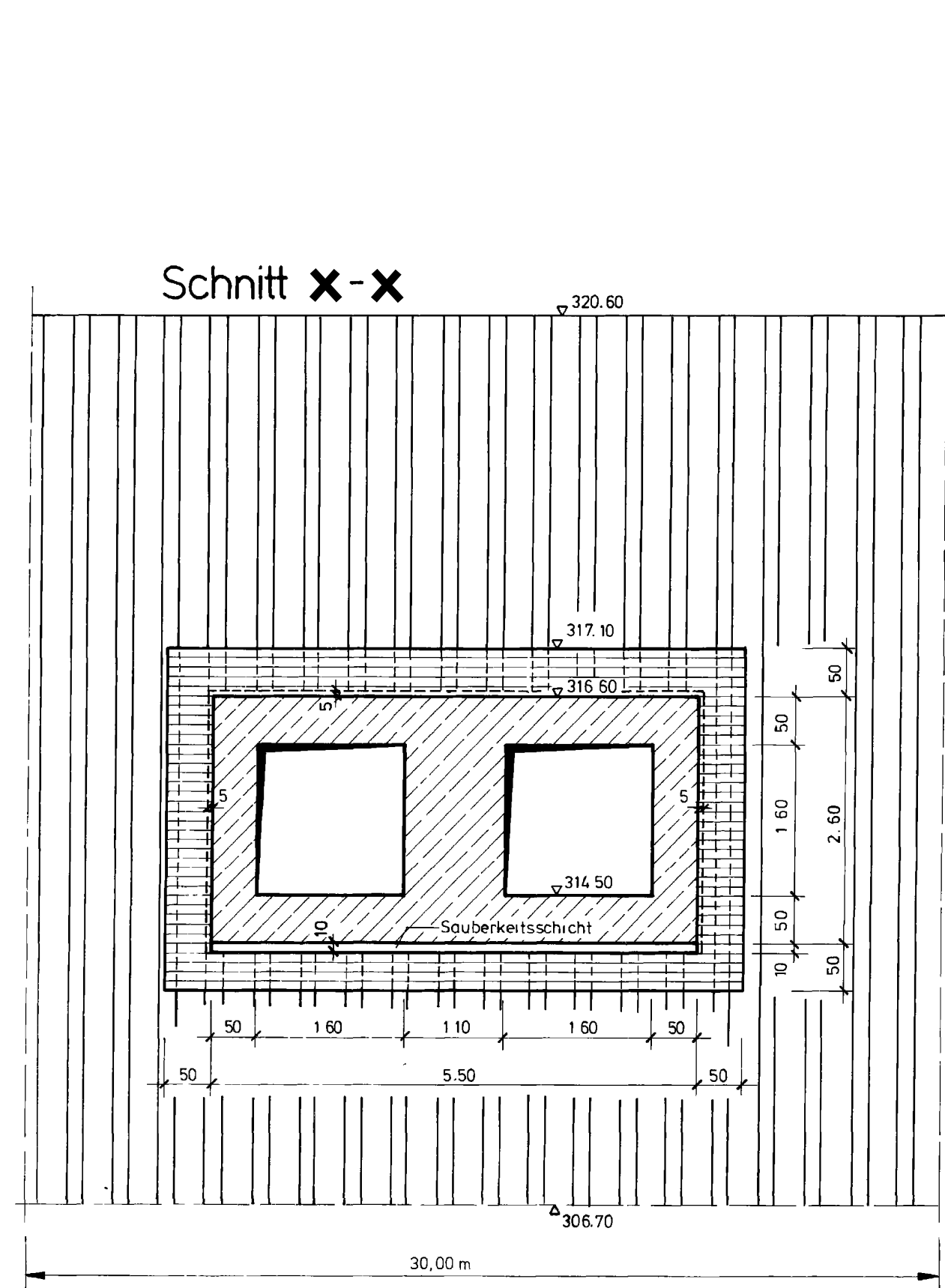
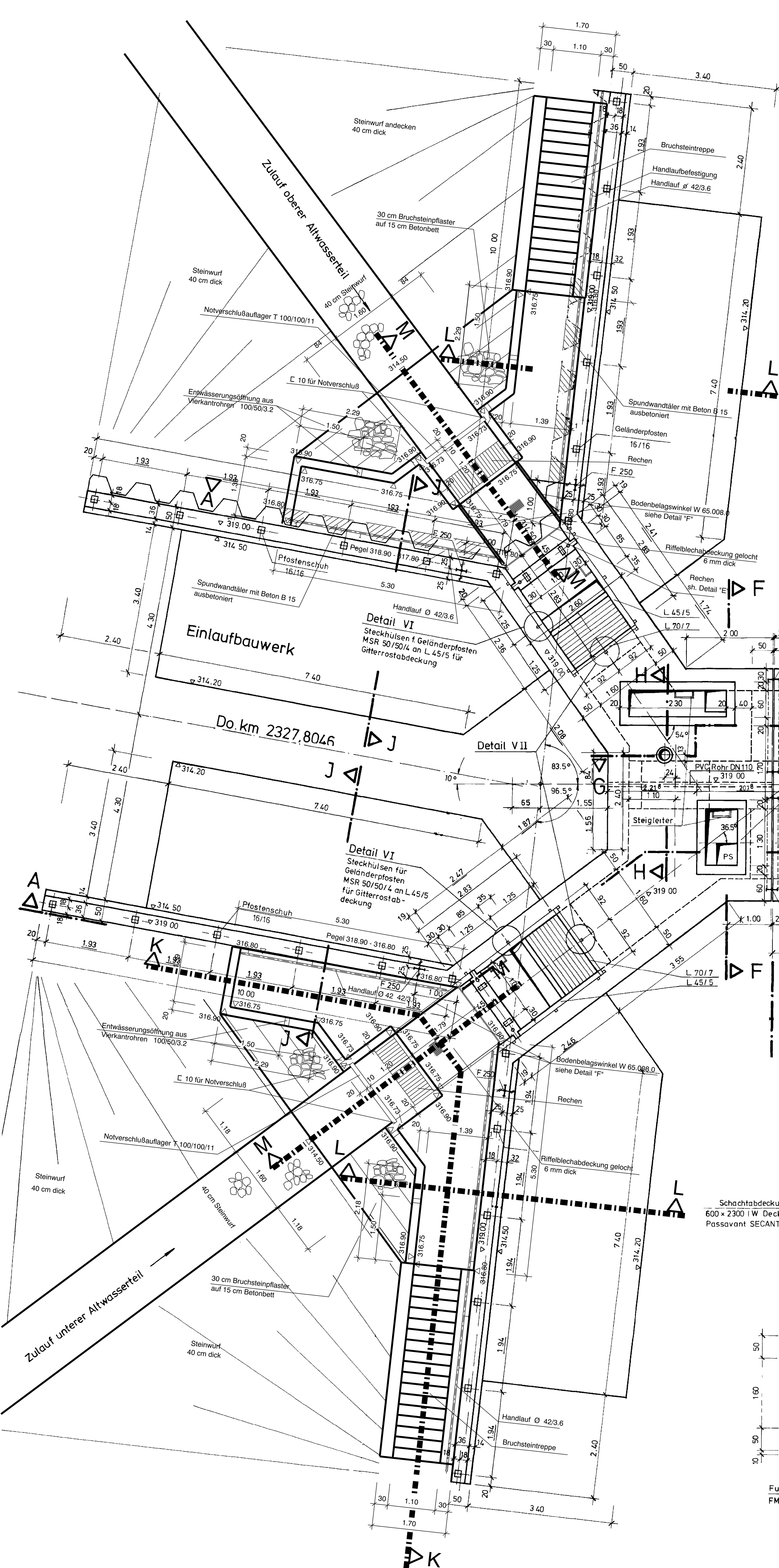
RMD Wasserstrassen

Die Übereinstimmung mit der Ausführung wird bestätigt

Regensburg, 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	Wa	Str	Kilometer	S	R	H	Z	Blatt	Stand
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
1	8	5	1	9	3	0	4			
Objektbenennung:	Einleitungsbauwerk zur Köbfnach									
Objektteil:	Bauwerk									
Einzelheit:	Lageplan									
ObjektidentNr	Objekt-Teil	OB-ZK	OB	Entwurf Nr.	Maßstab					1:250
6	1	4	7	1	4	0	0	2	1	0
0	1	1	1	1	Zeichnungs Nr.					C IV Str 3932a
										Blatt Nr. S9_1_041_1
										Mikronummer



Materialliste

Stichwort	Stück	Einheit	Text
J - J - A - A	8	109,2 m²	Spundbohlen z.B. Larsen 63 mit Wängereit mind. 110 kg/m²
J - J	33	20 cm	Geländerpostenschub gem. GEL 7
J - J	30 m		Blechstreifen als Füllgedichtung 160/2 mm
G - G	1	1000/1200 mm	Gewindestriebe mit Festspindel und korrosionsbest. Metalllegierung
A - A	1	D = 500	Antrieb mit Ziegerwerk
F - F	1	750/1300 mm	Schachtabdeckung Klasse D 400 mit 2 verschleißbaren BEU-Deckeln
G - G, D - D, C - C	79,40 m		Passavent Secant Nr. C 507.13.02 Satz Ausbauelemente Nr. C 000.41.45
F - F, A - A	4	600/2300 mm	Schachtabdeckung D 400, BEGU-Deckel mit Leiter - Passavent Secant Nr. C 506.23.01
K - K	401,6 m²		Dehnlagerbohlen mit Metallstreifen nach DIN 7865 FM 250
A - A	4	4,50 m	Gewindestriebe mit Festspindel und korrosionsbest. Metalllegierung
D - D, C - C	3	1600/1600 mm	L-Rahmen 45/5, feuerverzinkt mit Praxen 40/6/150 a = 40 cm
D - D	2	2200/1000 mm	L-Rahmen 45/5, feuerverzinkt mit Praxen 40/6/150 a = 40 cm
L - L	18	50/50/4 mm	Stückbohlen für Geländerposten nach DIN 1024 L = 170 mm
L - L	2	1,84 m	L 90/77 DIN 1028
L - L	4	2,80 m	L-Eisen 45/5 feuerverzinkt mit Praxen 40/6/150 a = 40 cm
D - D	2	6,77 m	Stegleiter mit Rückenschutz aus Stahl, feuerverzinkt mit 8 Paar Wandbefestigungen, Fa. HACA Nr. 5260
B - B	2	3,69 m	Stegleiter aus Stahl, feuerverzinkt mit 3 Paar Wandbefestigungen, Fa. HACA Nr. 5260
C - C	1	1600/2000 mm	Absenk-Stahlschutz
B - B	2	1500/1500 mm	Absenk-Stahlschutz mit aufbauendem Stützgerüst GSF 14,5, l = 4 - 1 und Festspannbohle mit mech. Stützanker in Decke
B - B	11,25 m		40 cm Granitkies 32/56
	54,43 m		L-Eisen 45/5, feuerverzinkt mit Praxen 40/6/150 a = 40 cm
	2	1,60 m	Fußschiene gem. RZ Gel 7, feuerverzinkt, 1,00 m hoch
	2	1,60 m	Halterelemente für Einstufen HFA-A 381/7, feuerverzinkt
	2	1,60 m	L 80/80B feuerverzinkt
	4		Montagelatten 210/100/12 qst 4 Praxen 30/6/150

Für die Bauausführung
freigegeben
NEUBAUAMT DONAUAUSBAU
Regensburg den 18.06.07
Helle

Aufgestellt
NEUBAUAMT DONAUAUSBAU
Regensburg den 9.1.07
Sachgebit P 31
Helle
K. H. H.
Dipl.-Ing.
Helle

RMD Wasserstrassen
Die Berechnung mit der Ausführung wird bestätigt
Deggendorf, den 18.06.2007
gez. Bacher Dipl.-Ing.
Unterschrift: Fuhrhenszeichnung

BESTANDSPLAN
Wasser- und Schifffahrtsdirektion Süd
Wasser- und Schifffahrtsamt Regensburg

Org.-Nr.	BWS-Str.	Kilometer	IS	Koordinaten
6114	A3104	09321	17010	1451410185419304

Objektbezeichnung: Einleitbauwerk zur Köfnach
Objektteil: Bauwerk
Einzelteil: Draufsicht und Schnitte

D-Art	Objekt-Nr.	Objekt-Teil	ZK	Entwurf-Nr.	Mäßig
6114	7140	0021	10011	1114	S 9-1-042.1

Blatt Nr. S 9-1-042.1
Mänonummer

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 m³/s (Annahme)
Abfluss Donau bei Flutungsbeginn: Q_{Donau} = 3496,30 m³/s

Überlaufstrecke:

Berechnungsverfahren: breitkroniger Überfall
Öffnungsbreite: b = 225,00 m (Annahme)
Überfallbeiwert: μ = 0,577
Sohlhöhe: H_s = 318,00 m NN (Annahme)

Ganglinie HQ200 (HW 2011)				Einlaufbauwerk (EBW)					Anmerkung	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		Volumen	WSP	Volumen	WSP	Volumen	WSP	h	hu	hu/h	σ _{uv}	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	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	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	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	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	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	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

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: μ = 0,577
Sohlhöhe: H_S = 318,10 m NN (Annahme)

Ganglinie HQ200 (HW 2011)				Einlaufbauwerk (EBW)					Anmerkung	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		Volumen	WSP	Volumen	WSP	Volumen	WSP	h	hu	hu/h	σ _{uv}	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	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	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	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	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	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	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 m³/s (Annahme)
Abfluss Donau bei Flutungsbeginn: Q_{Donau} = 3496,30 m³/s

Überlaufstrecke:

Berechnungsverfahren: breitkroniger Überfall
Öffnungsbreite: b = 600,00 m (Annahme)
Überfallbeiwert: μ = 0,577
Sohlhöhe: H_S = 318,20 m NN (Annahme)

Ganglinie HQ200 (HW 2011)				Einlaufbauwerk (EBW)					Anmerkung	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		Volumen	WSP	Volumen	WSP	Volumen	WSP	h	hu	hu/h	σ _{uv}	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	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	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	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	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	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	0,00	315,80
15.01.2011	13:00	186,00	3600	3502,83	320,66	6,53	3496,30	320,65	0,01	316,22	0,01	316,22	0,01	316,22	0,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00	0,00	315,80
									Beginn Flutung obere Schleife													
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	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	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	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	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	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	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	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	0,00	315,80
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	2,10	318,21	0,01	0,00	0,00	1,00	1,28	0,00	0,00	315,80
									Beginn Flutung untere Schleife													
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	0,00	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	0,00	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	0,00	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	0,00	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	0,00	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	0,00	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	0,00	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	0,00	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	0,00	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	0,00	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	0,00	318,17

Überschlägige Berechnung der Flutung der unteren Schleife über die Überlaufstrecke im TrenndammZusammenfassung:

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 Wasserpolster in der unteren Schleife geschaffen werden.

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_u = 7,00 m
 hydraulischer Radius: r_{hy} = 0,43 m
 hydraulischer Durchmesser: D = 1,71 m
 Querschnittsfläche: A = 2,31 m²

Einlaufverlustbeiwert: ζ_E = 0,50
 Auslaufverlustbeiwert: ζ_A = 1,00
 Rohrreibungsverlustbeiwert: ζ_{R,R} = 0,18
 Verluste durch Armaturen: ζ_S = 0,10
 (Rückstauklappe, Schieber)

Bestimmung des Rohrreibungsverlustes durch Iteration			
Rohrreibungsverlust:		Annahme eines konstanten Rohrreibungsbeiwerts	
Rauheit des Rohres:	k =	0,002 m	
kinematische Viskosität:	ν =	1,31E-06 m ² /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 _{R,R} =	0,18

Gesamtverlust: Σζ = ζ_E + ζ_{R,R} + ζ_A + ζ_S
 Σζ_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 · h^{0,5}

h	Iteration λ				ζ _{R,R}	Q
	λ _{gewählt}	V _{gesch}	Re	λ _{end}		
[m]	[-]	[m/s]	[-]	[-]	[-]	[m ³ /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_u = 15,00 m
 hydraulischer Radius: r_{hy} = 0,60 m
 hydraulischer Durchmesser: D = 2,40 m
 Querschnittsfläche: A = 4,52 m²

Einlaufverlustbeiwert: ζ_E = 0,50
 Auslaufverlustbeiwert: ζ_A = 1,00
 Rohrreibungsverlustbeiwert: ζ_{R,R} = 0,12
 Verluste durch Armaturen: ζ_S = 0,10
 (Rückstauklappe, Schieber)

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

Ermittlung des Abflussgesetzes

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

Q_A (h) = 15,2892 · h^{0,5}

Bestimmung des Rohrreibungsverlustes durch Iteration			
Rohrreibungsverlust:		Annahme eines konstanten Rohrreibungsbeiwerts	
Rauheit des Rohres:	k =	0,002 m	
kinematische Viskosität:	v =	1,31E-06 m ² /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 _{R,R} =	0,12

h	Iteration λ				ζ _{R,R}	Q
	λ _{gewählt}	V _{gesch}	Re	λ _{end}		
[m]	[-]	[m/s]	[-]	[-]	[-]	[m ³ /s]
0,00	0,02	0,00	0,00E+00	0,000000	0,000000	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 Ablauffeitung)

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_u = 6,40 m
 hydraulischer Radius: r_{hy} = 0,40 m
 hydraulischer Durchmesser: D = 1,60 m
 Querschnittsfläche: A = 2,01 m²

Einlaufverlustbeiwert: ζ_E = 0,50
 Auslaufverlustbeiwert: ζ_A = 1,00
 Rohrreibungsverlustbeiwert: ζ_{R,R} = 0,59
 Verluste durch Armaturen: ζ_S = 0,10
 (Rückstauklappe, Schieber)

Gesamtverlust: Σζ = ζ_E + ζ_{R,R} + ζ_A + ζ_S
 Σζ_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 · 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 ² /s	
Reynoldszahl:	Re = (ν · 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 _{R,R} =	0,58520

h	Iteration λ				ζ _{R,R}	Q
	λ _{gewählt}	V _{gesch}	Re	λ _{end}		
[m]	[-]	[m/s]	[-]	[-]	[-]	[m ³ /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 m²
 benetzter Umfang: l_u = 6,40 m
 hydraulischer Radius: r_{hy} = 0,40 m
 hydraulischer Durchmesser: D = 1,60 m
 Querschnittsfläche: A = 2,01 m²

Einlaufverlustbeiwert: ζ_E = 0,50
 Auslaufverlustbeiwert: ζ_A = 1,00
 Rohrreibungsverlustbeiwert: ζ_{R,R} = 0,59
 Verluste durch Armaturen: ζ_S = 0,10
 (Rückstauklappe, Schieber)

**Verlust durch Querschnitts-
 änderung (Zwischenschieber):** ζ_V = 1,00

Gesamtverlust: Σζ = ζ_E + ζ_{R,R} + ζ_A + ζ_S + ζ_V
 Σζ_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 · h^{0,5}

Bestimmung des Rohrreibungsverlustes durch Iteration
 Rohrreibungsverlust: Annahme eines konstanten Rohrreibungsbeiwerts

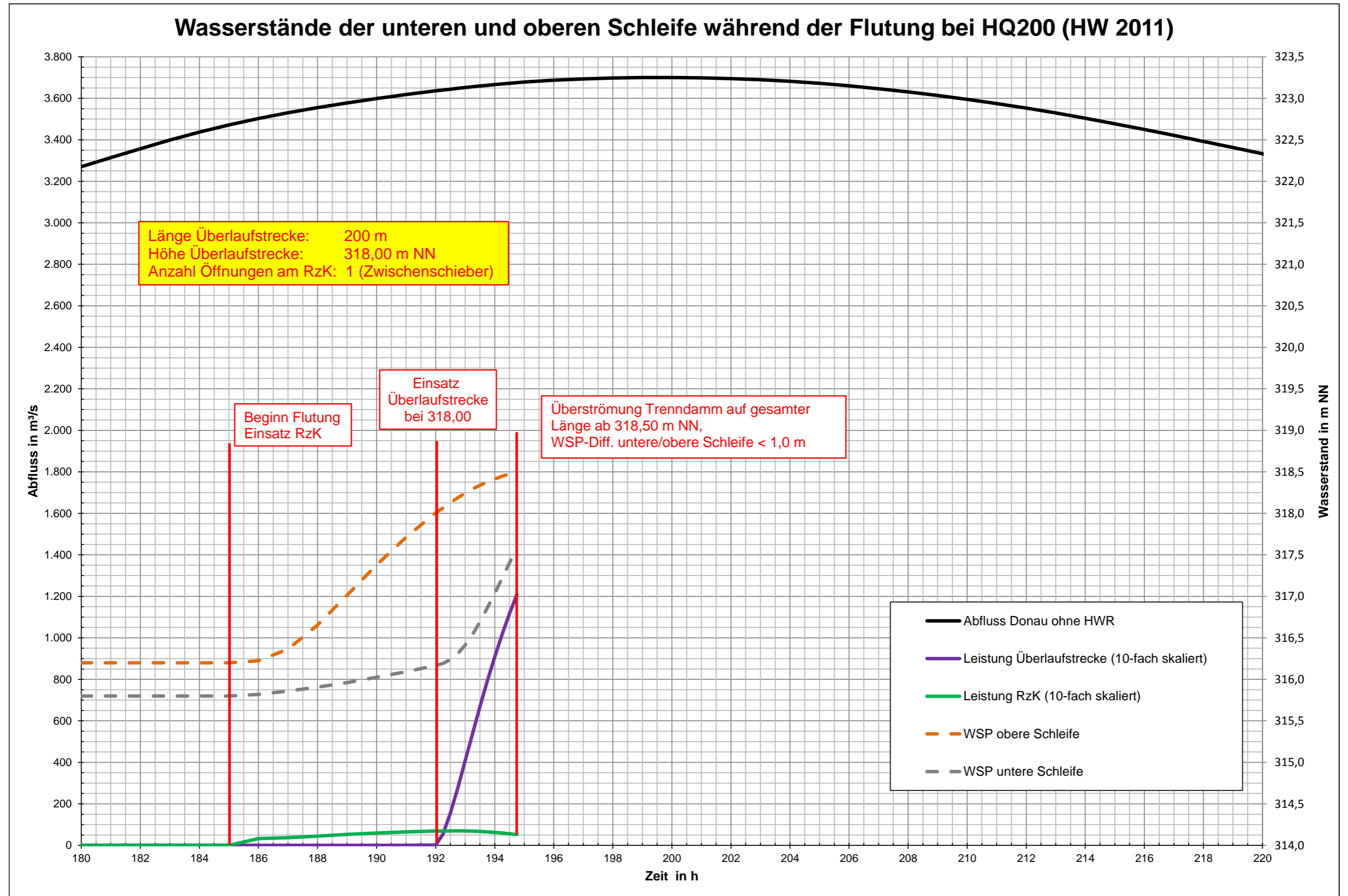
Rauheit des Rohres: k = 0,002 m
 kinematische Viskosität: ν = 0,00000131 m²/s
 Reynoldszahl: Re = (v · D) / ν

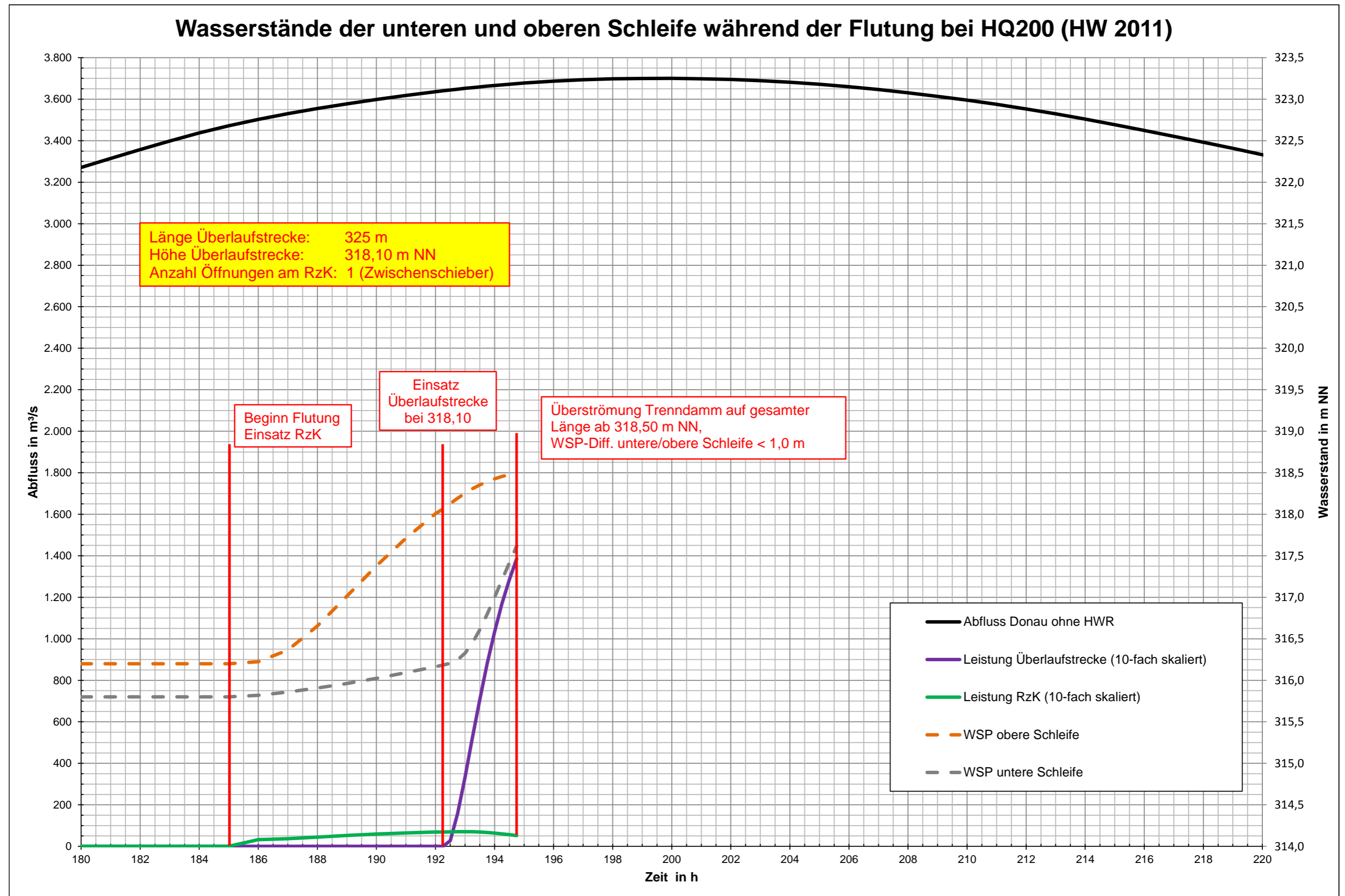
Iteration Widerstandsbeiwert: λ = 0,020
 WSP-Diff. Δh = 1,000 m
 Fließgeschwindigkeit: v = 3,01 m/s
 Reynoldszahl: Re = 3,68E+06

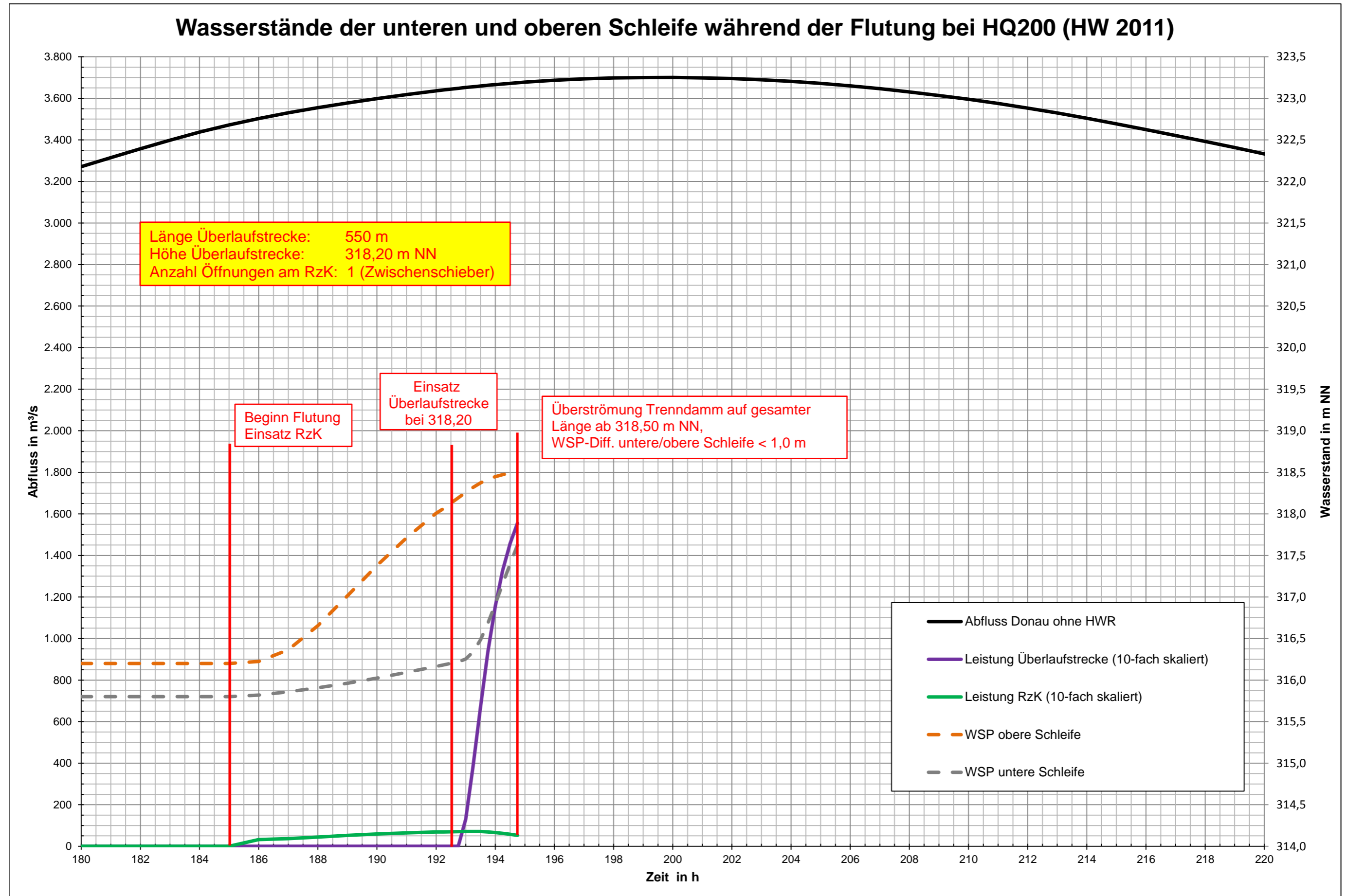
Widerstandsbeiwert: λ = 0,02081

Verlustbeiwert: ζ_{R,R} = 0,58520

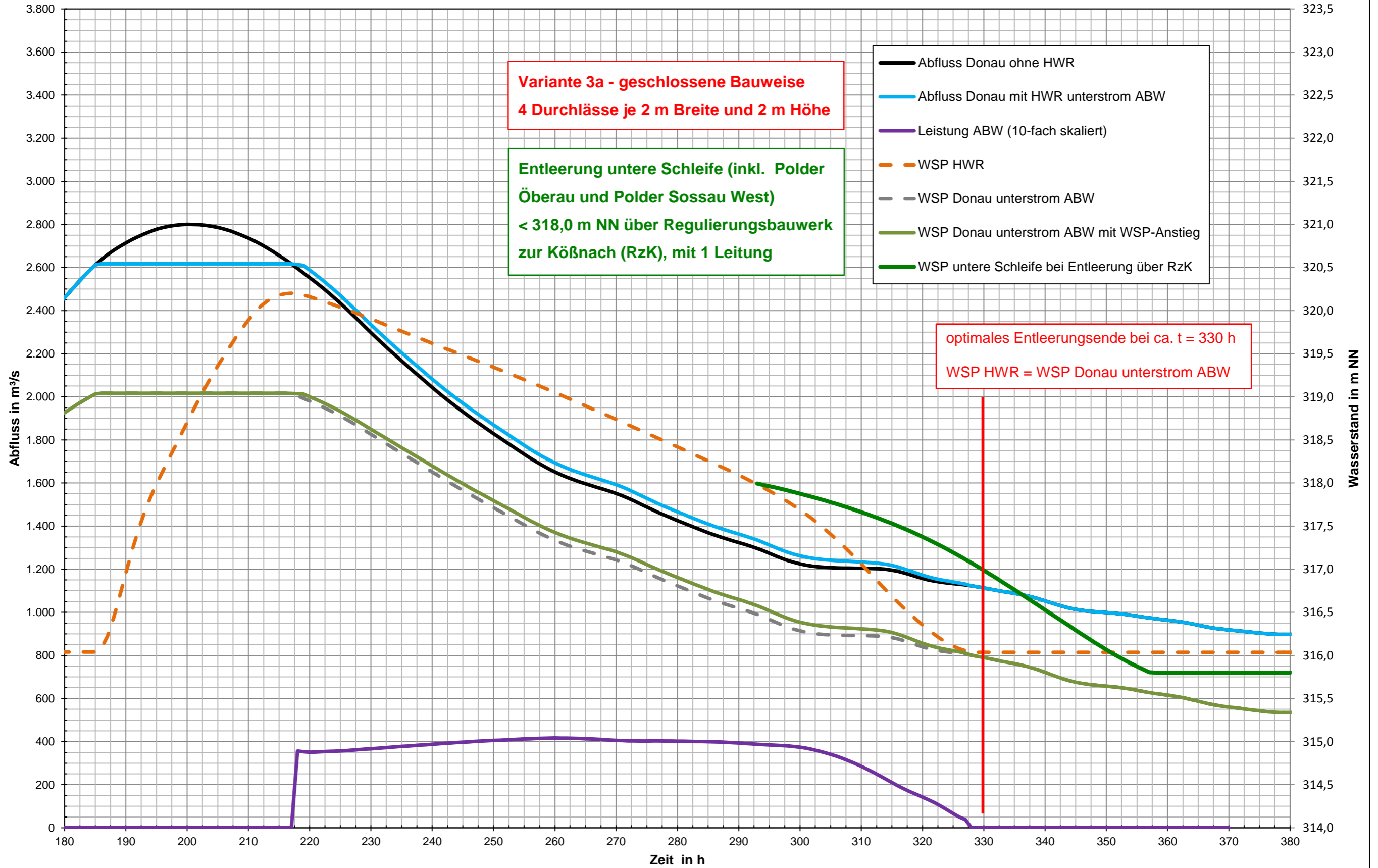
h	Iteration λ				ζ _{R,R}	Q
	λ _{gewählt}	V _{gesch}	Re	λ _{end}		
[m]	[-]	[m/s]	[-]	[-]	[-]	[m ³ /s]
0,00	0,02	0,00	0,00E+00	0,000000	0,000000	0,00
0,20	0,02	1,35	1,65E+06	0,020898	0,58774	2,23
0,40	0,02	1,91	2,33E+06	0,020850	0,58640	3,16
0,60	0,02	2,33	2,85E+06	0,020828	0,58580	3,86
0,80	0,02	2,69	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



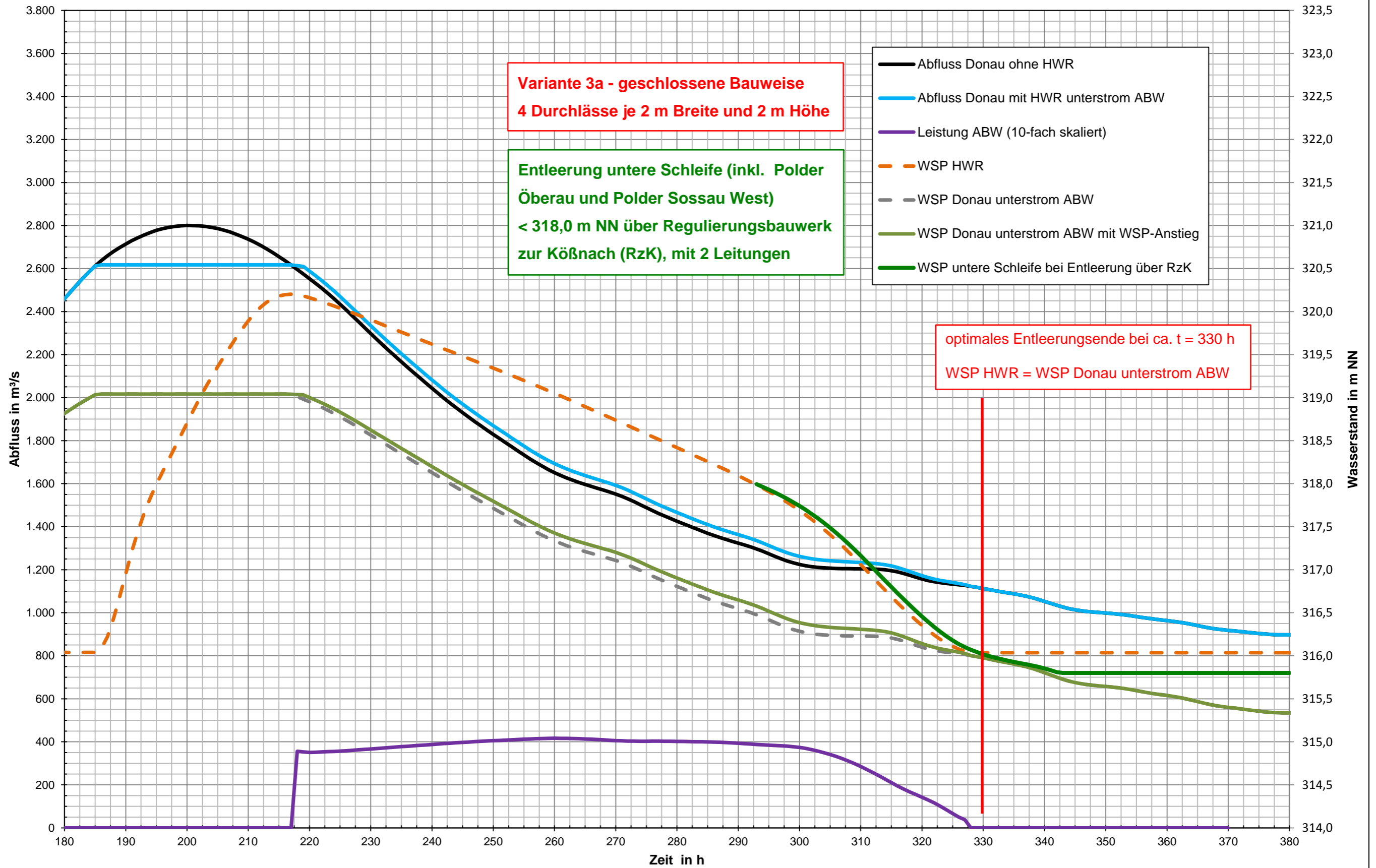




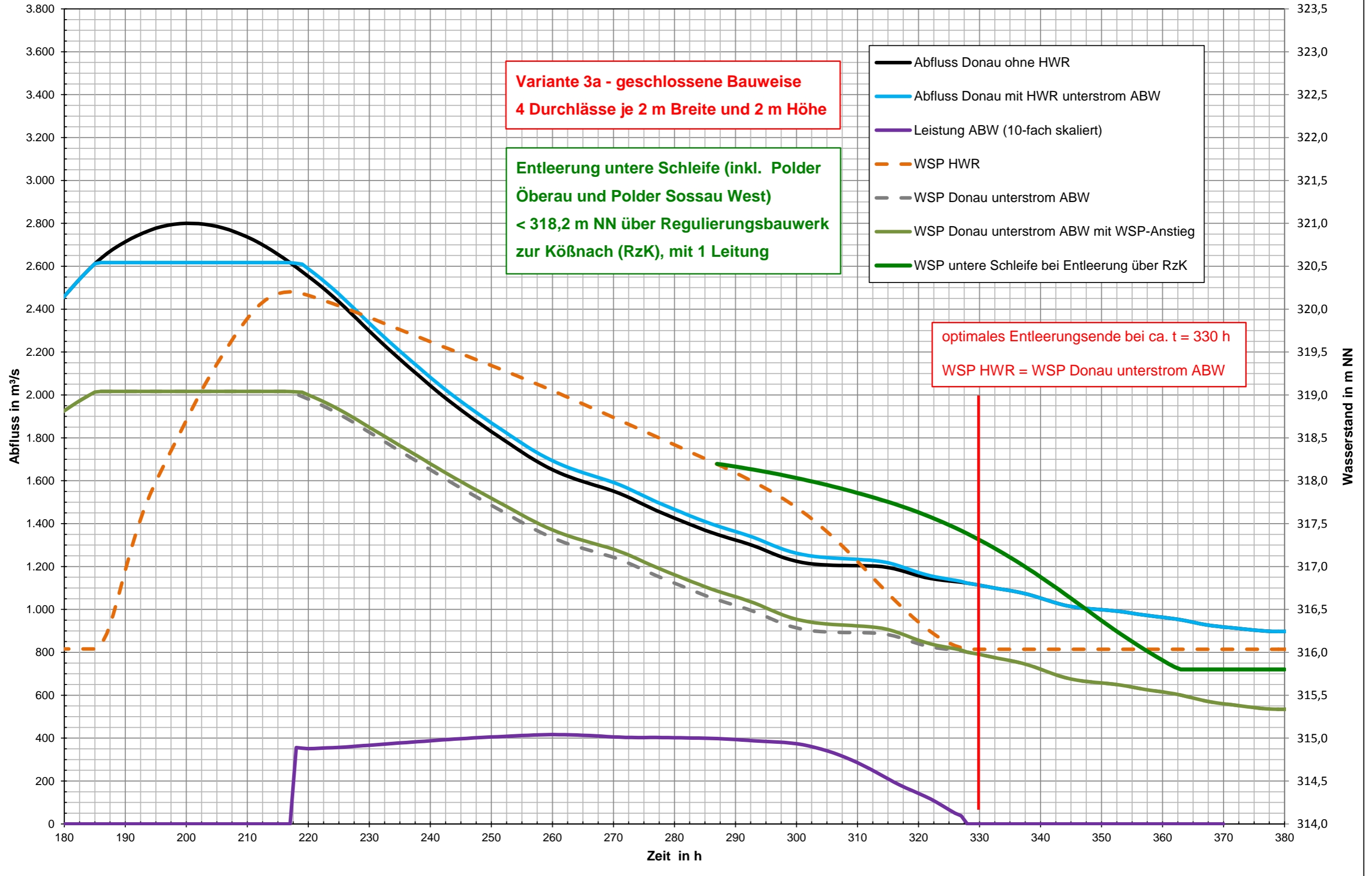
Abflüsse und Wasserstände bei HQ30 (HW 2011) für ABW - V3a mit n = 4 Rechteckdurchlässen



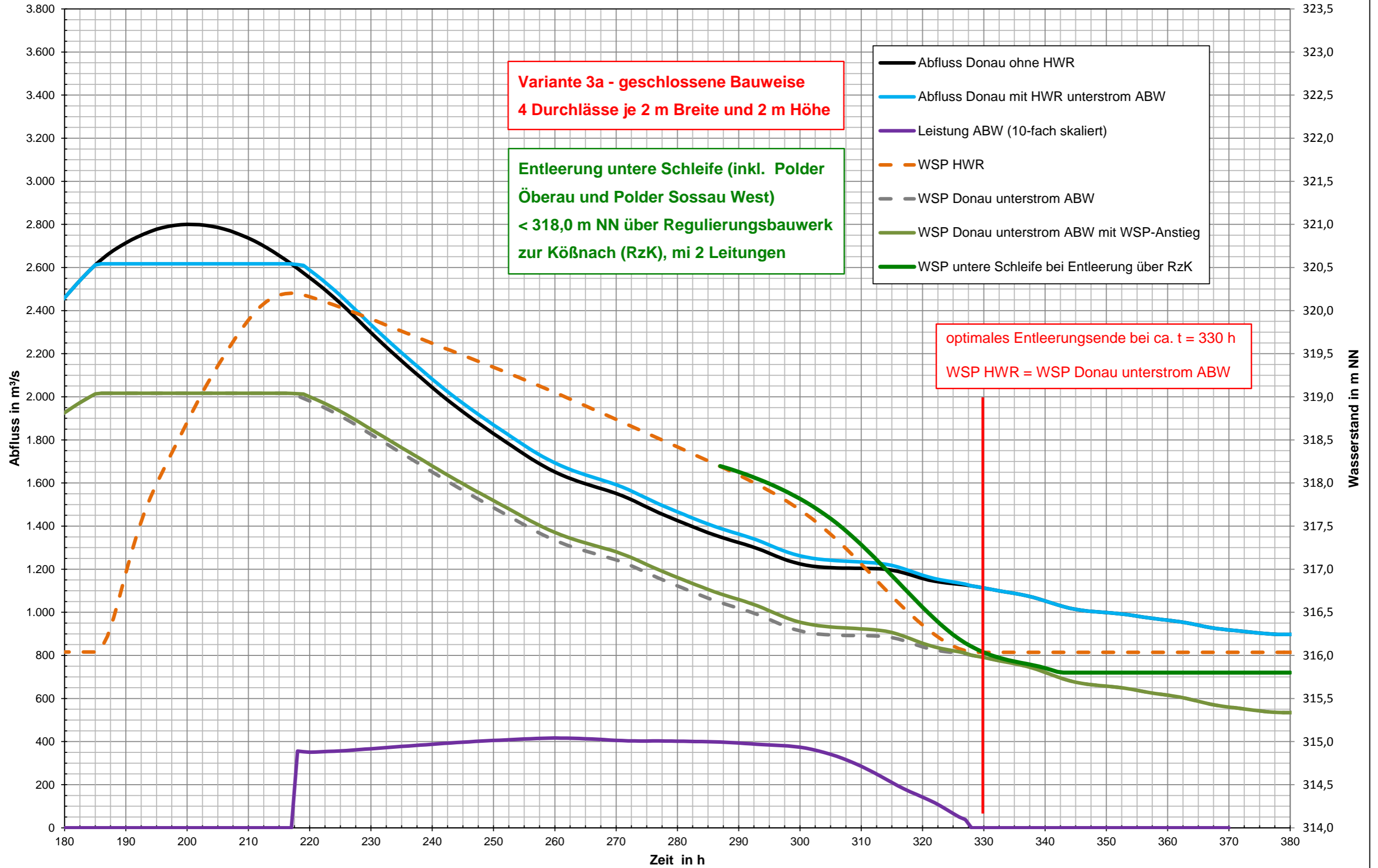
Abflüsse und Wasserstände bei HQ30 (HW 2011) für ABW - V3a mit n = 4 Rechteckdurchlässen

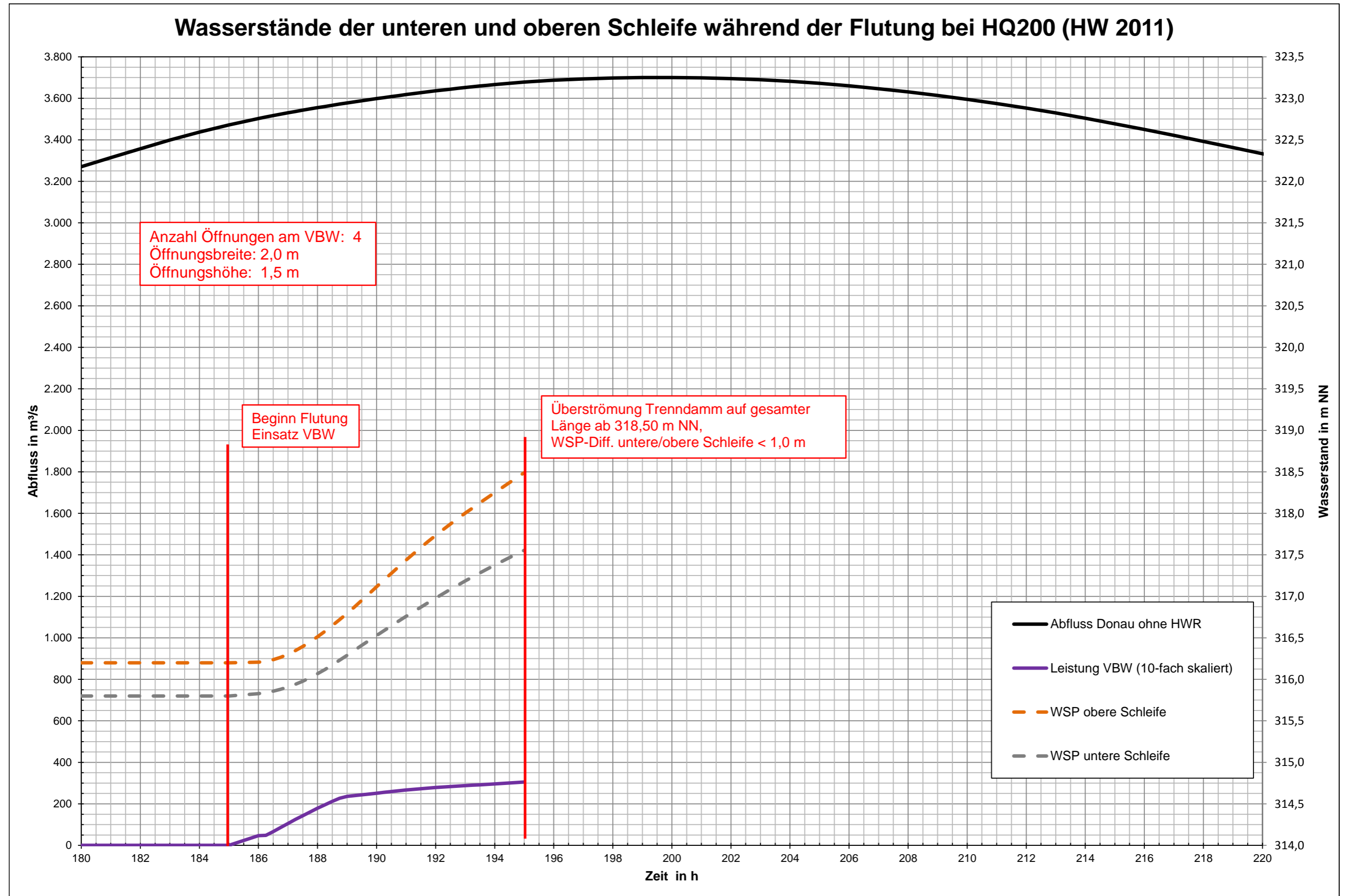


Abflüsse und Wasserstände bei HQ30 (HW 2011) für ABW - V3a mit n = 4 Rechteckdurchlässen

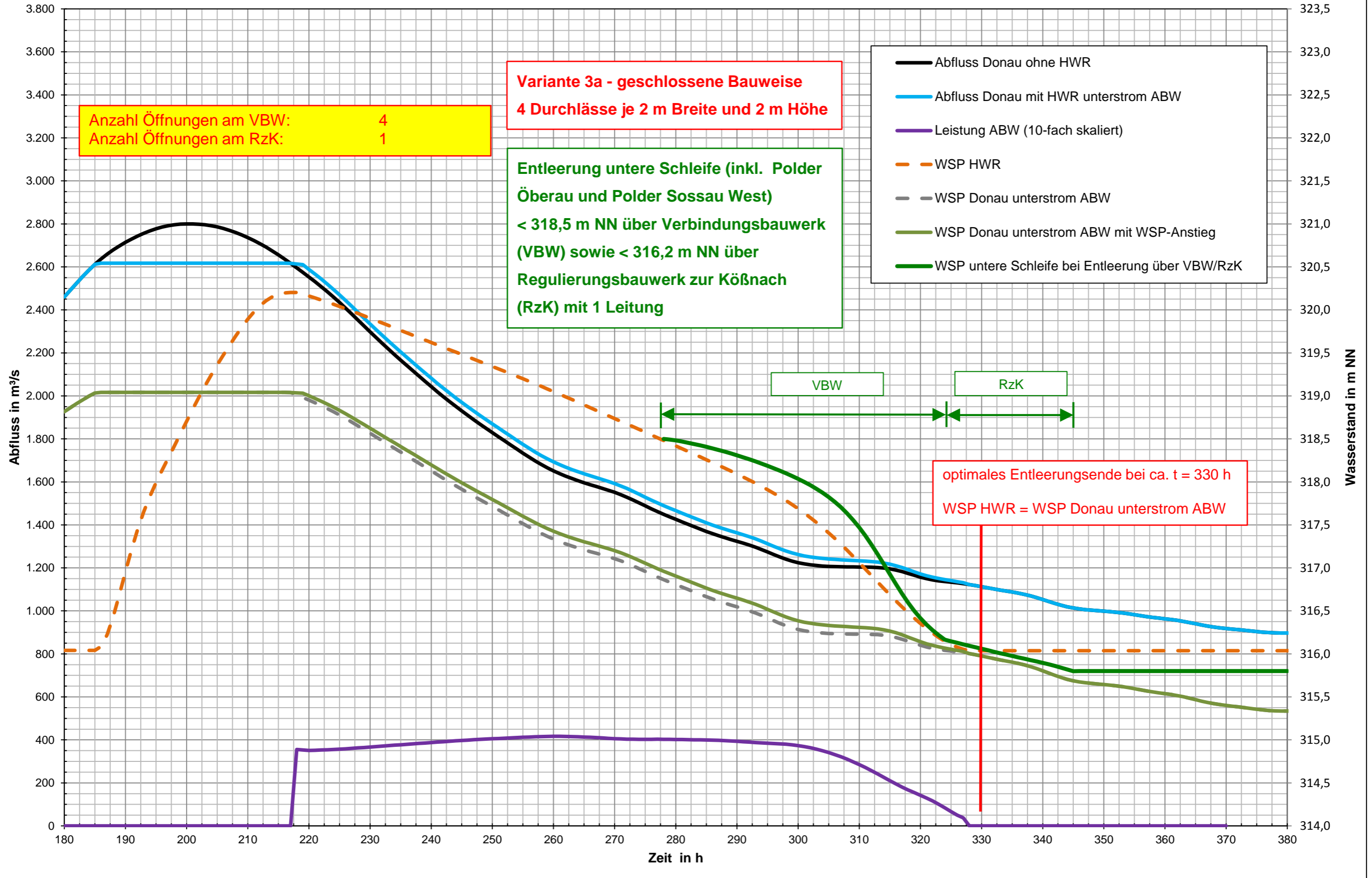


Abflüsse und Wasserstände bei HQ30 (HW 2011) für ABW - V3a mit n = 4 Rechteckdurchlässen

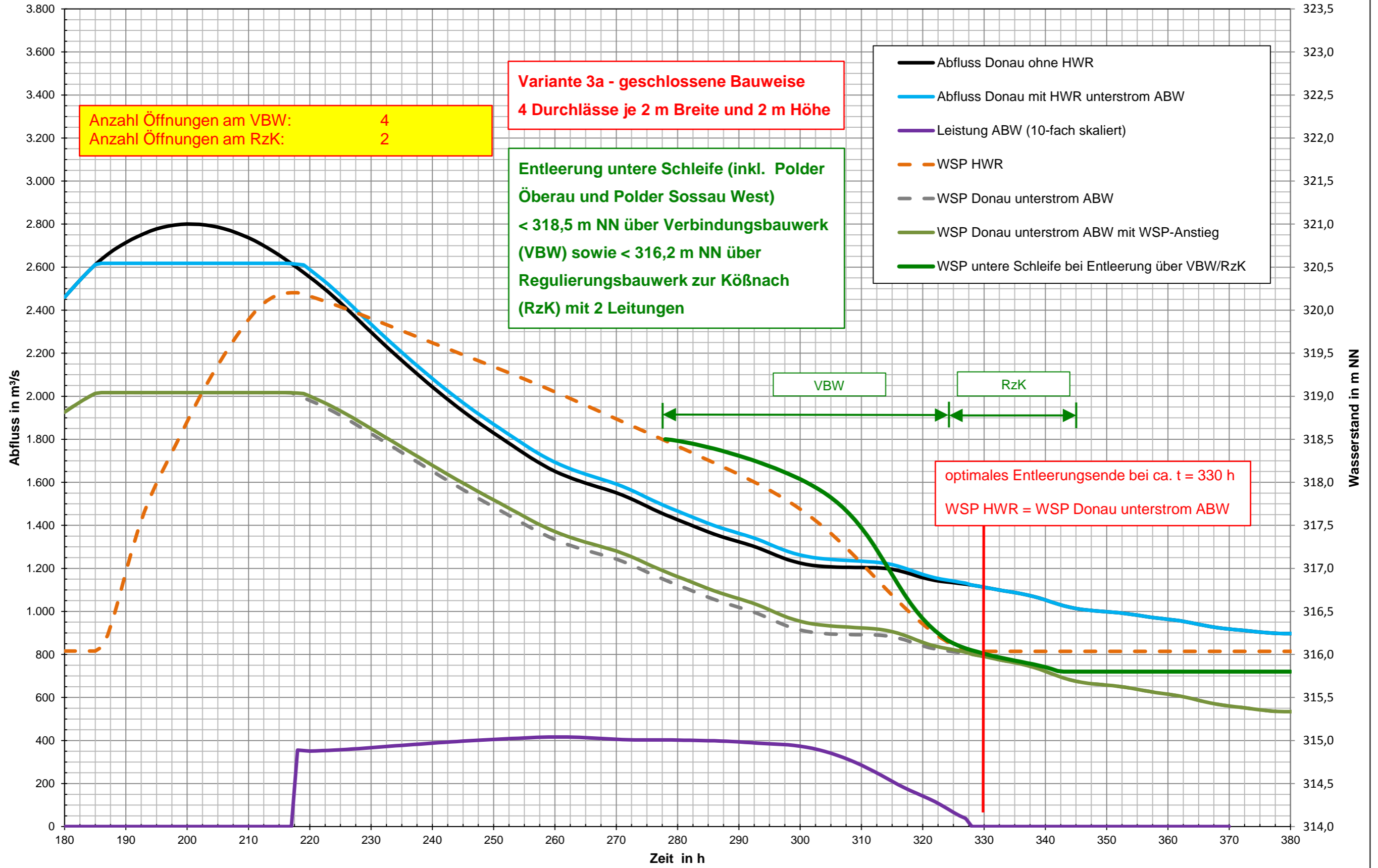


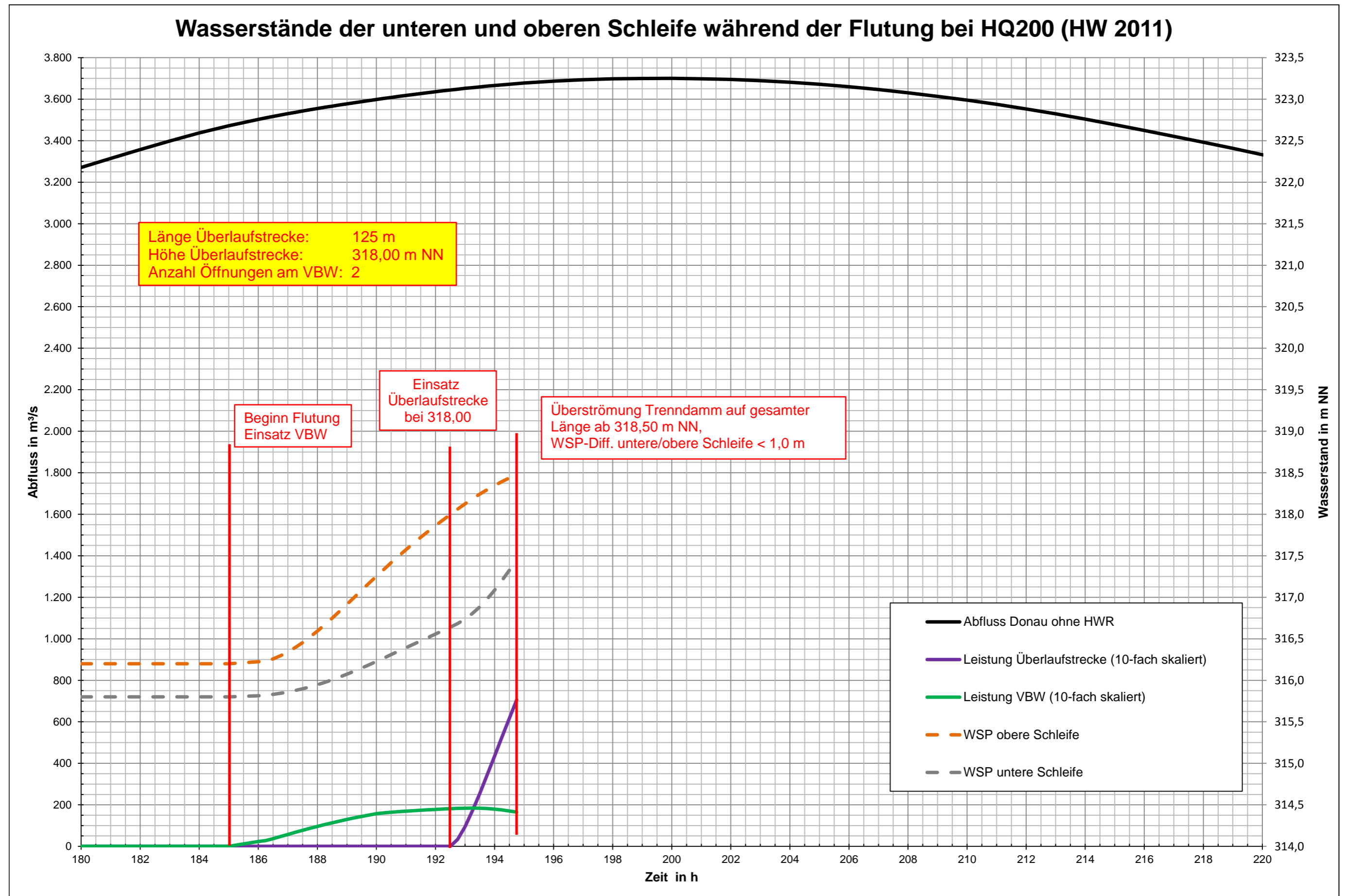


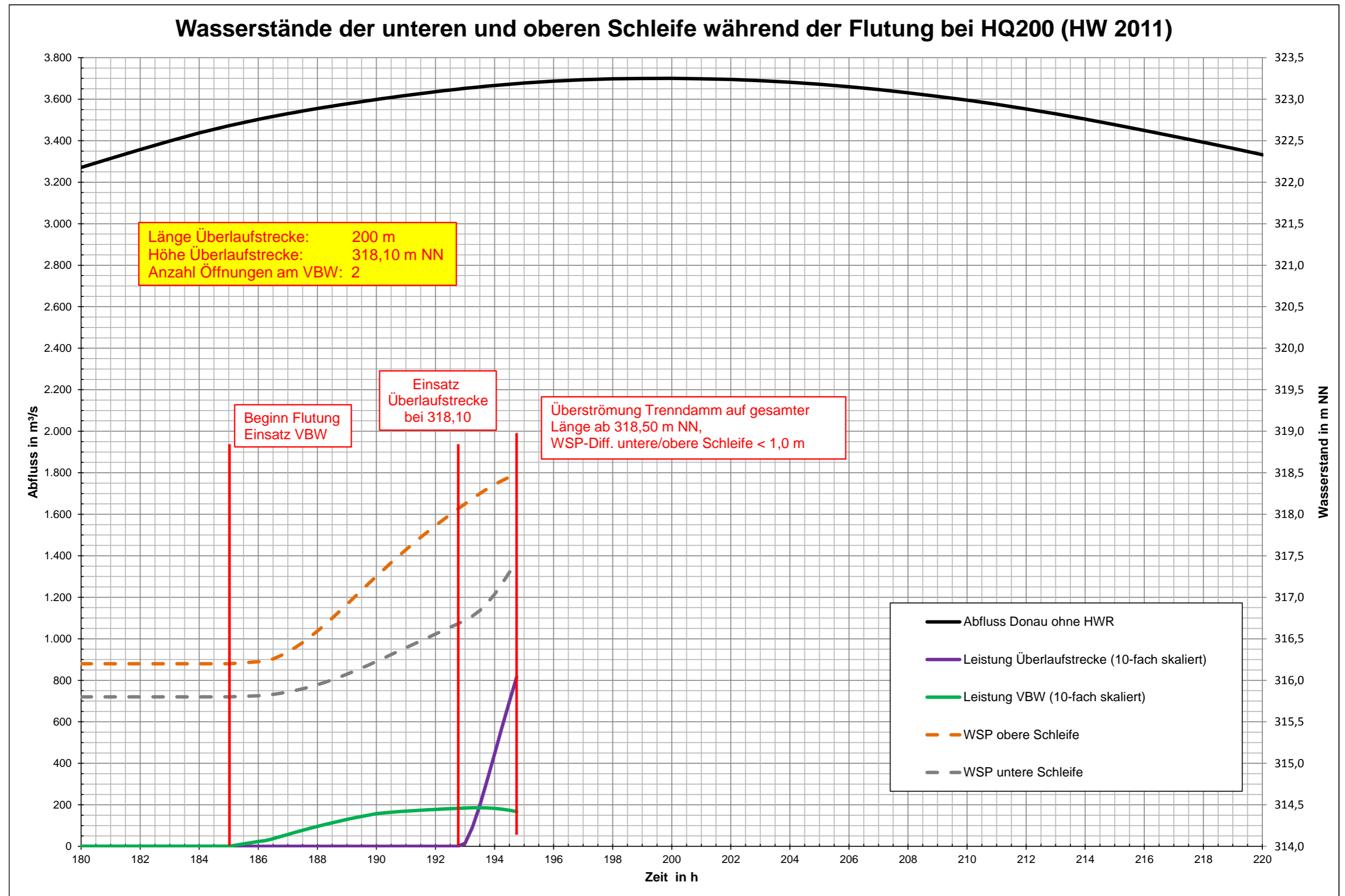
Abflüsse und Wasserstände bei HQ30 (HW 2011) für ABW - V3a mit n = 4 Rechteckdurchlässen



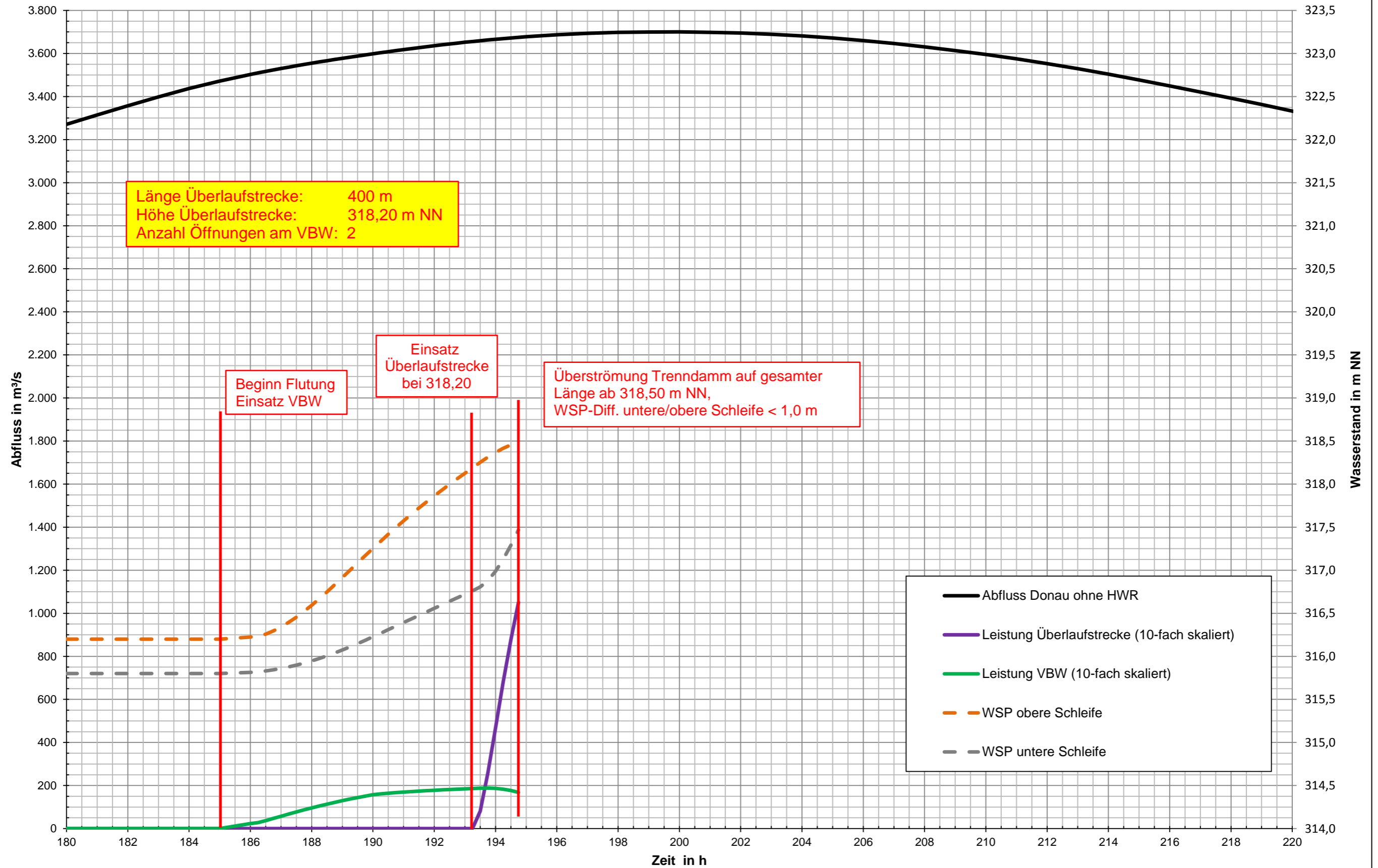
Abflüsse und Wasserstände bei HQ30 (HW 2011) für ABW - V3a mit n = 4 Rechteckdurchlässen



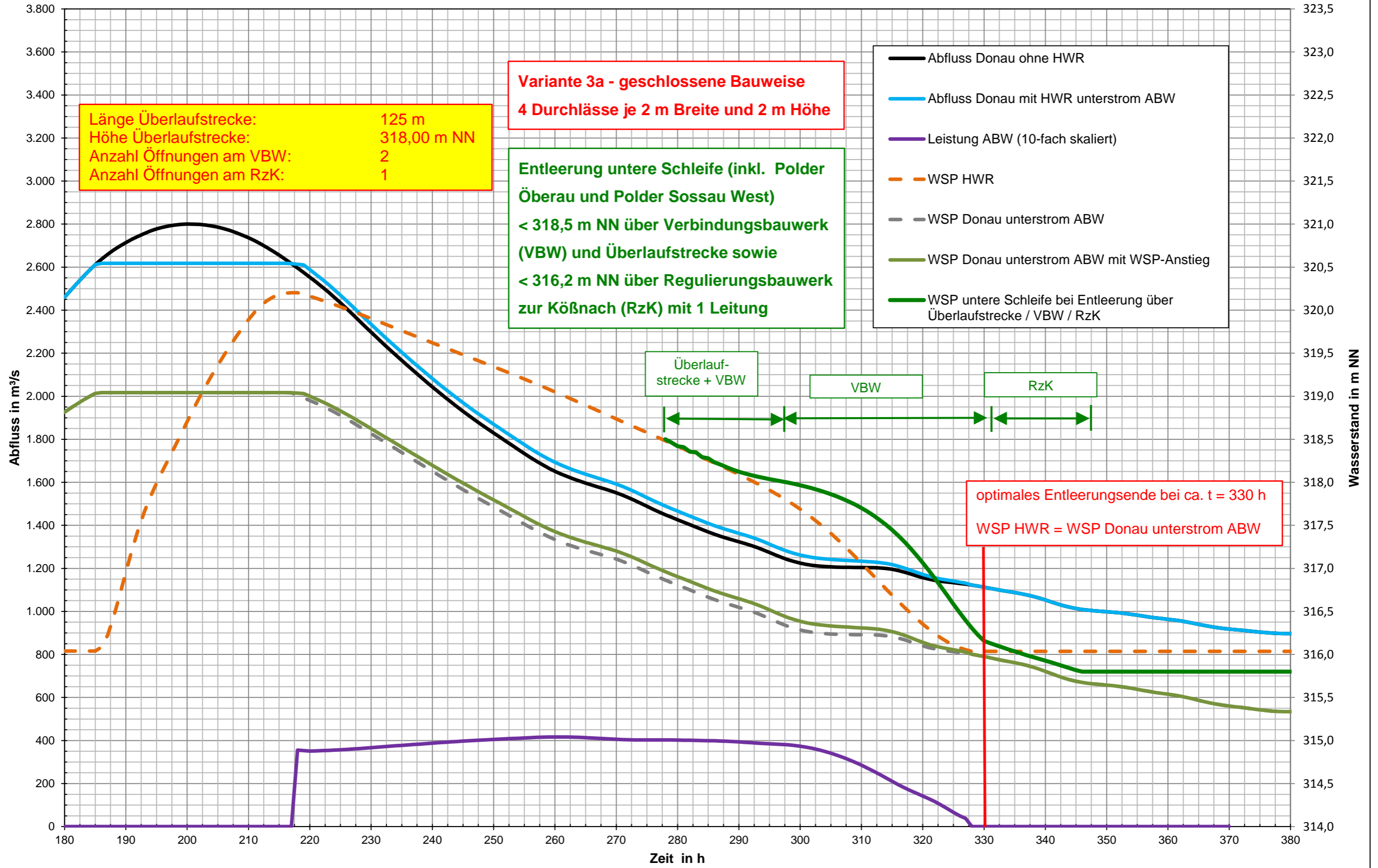




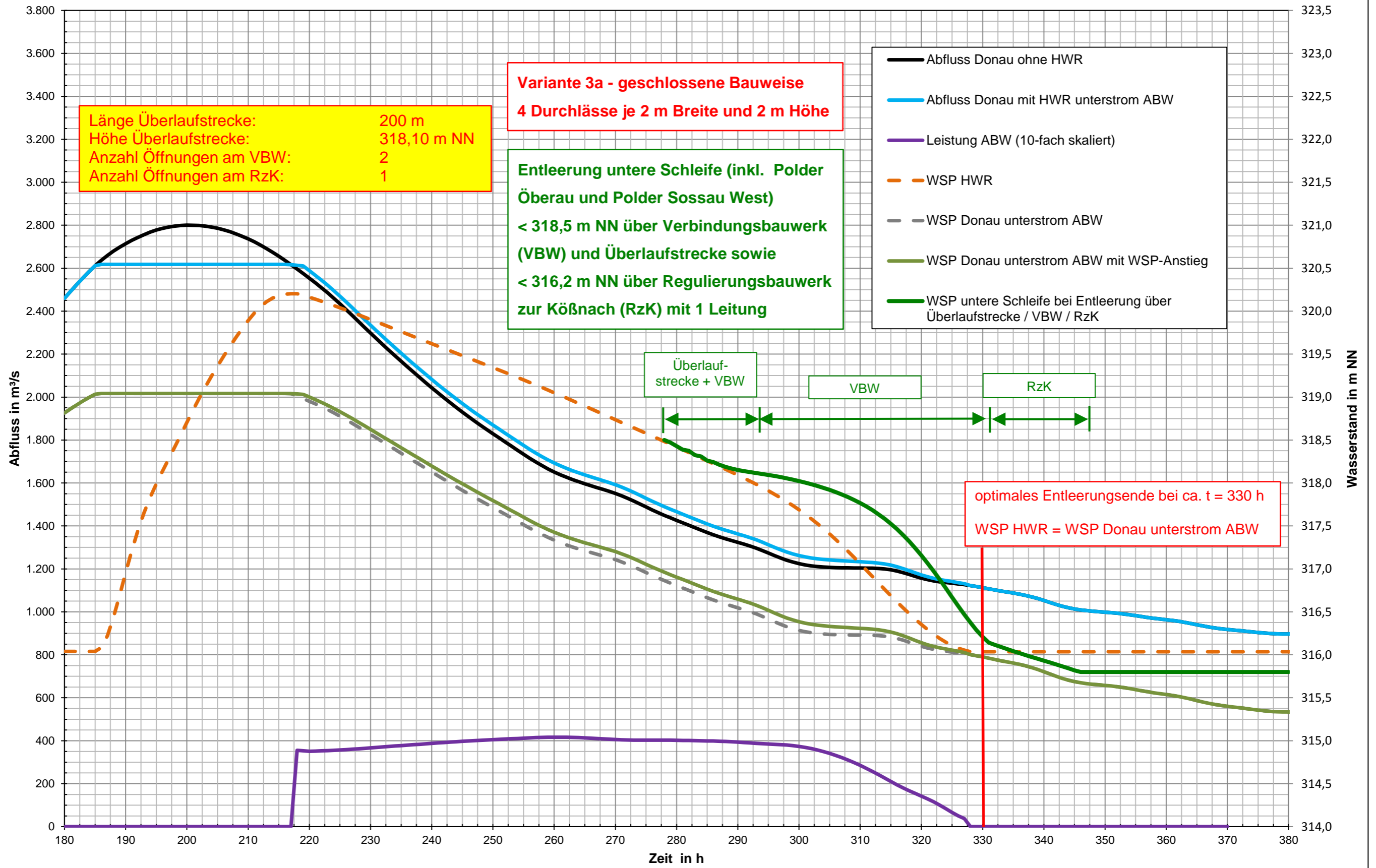
Wasserstände der unteren und oberen Schleife während der Flutung bei HQ200 (HW 2011)



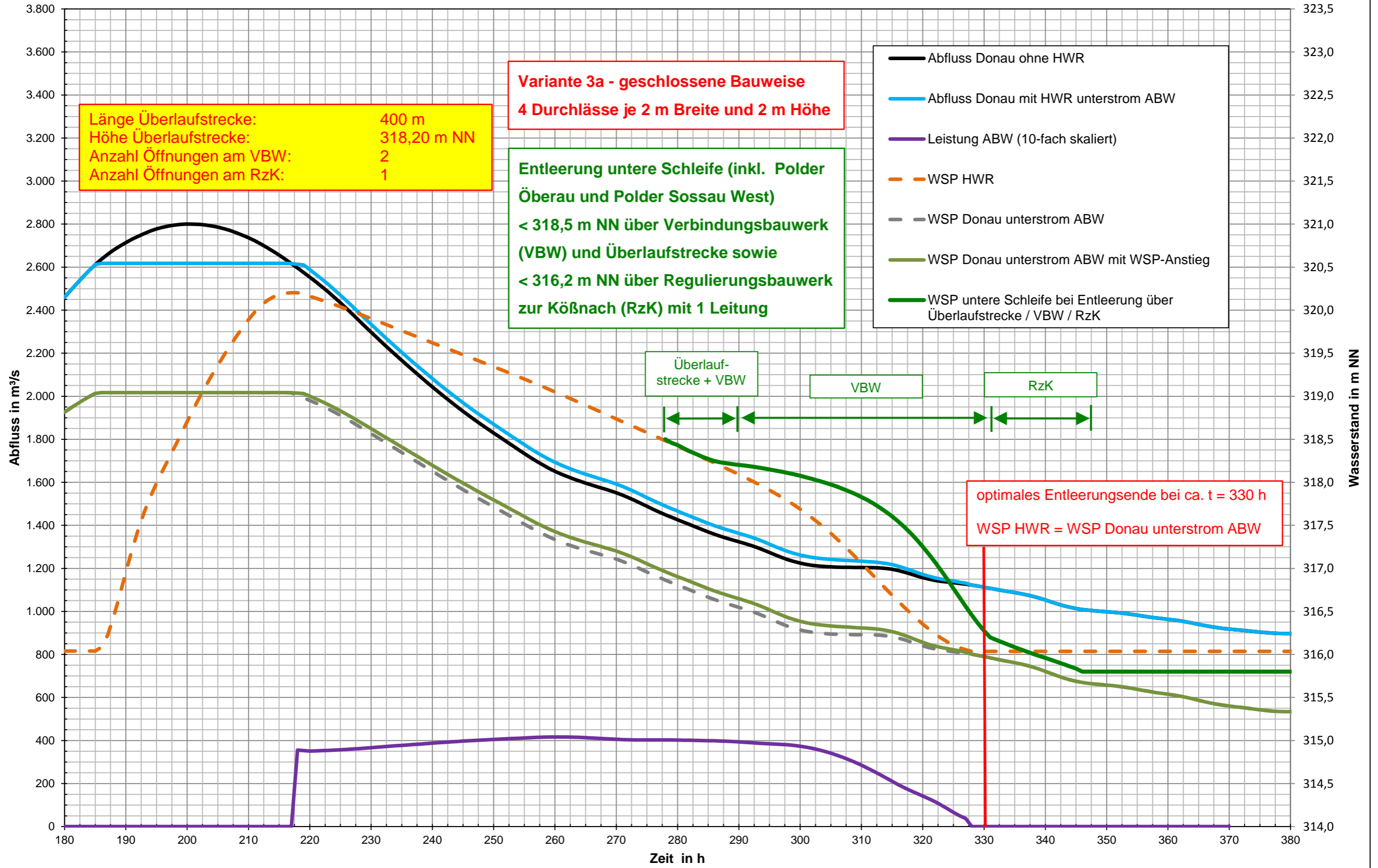
Abflüsse und Wasserstände bei HQ30 (HW 2011) für ABW - V3a mit n = 4 Rechteckdurchlässen



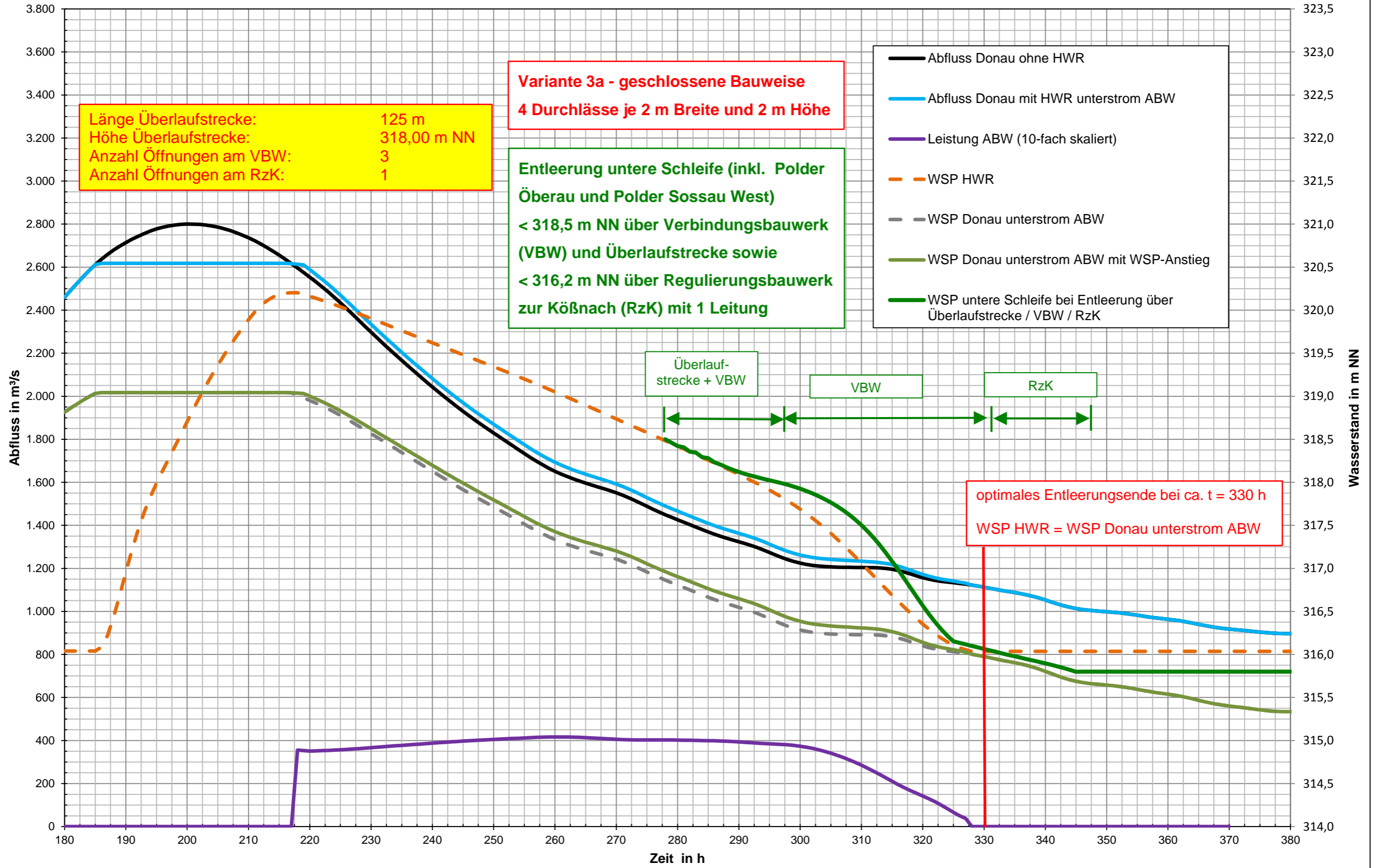
Abflüsse und Wasserstände bei HQ30 (HW 2011) für ABW - V3a mit n = 4 Rechteckdurchlässen



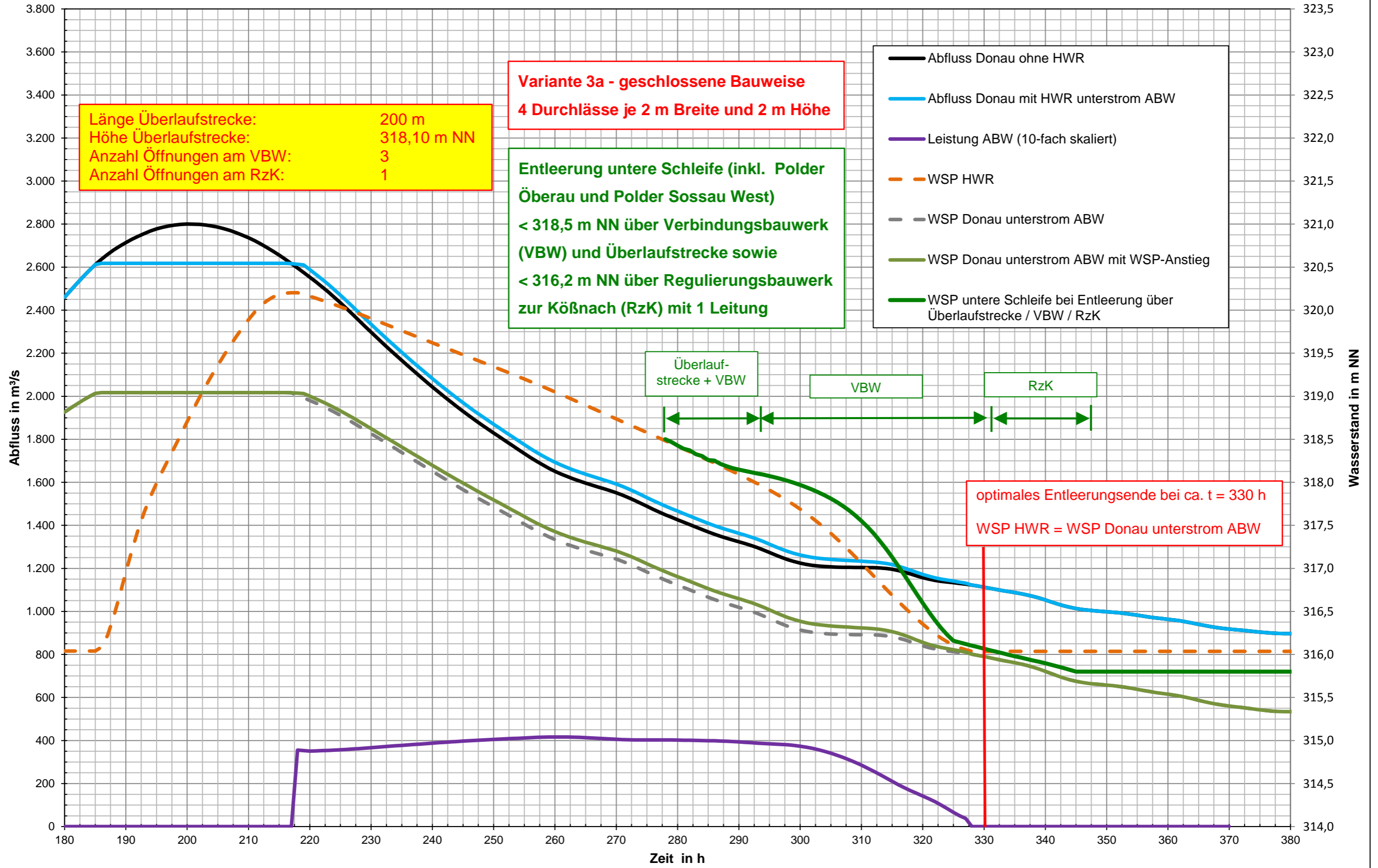
Abflüsse und Wasserstände bei HQ30 (HW 2011) für ABW - V3a mit n = 4 Rechteckdurchlässen



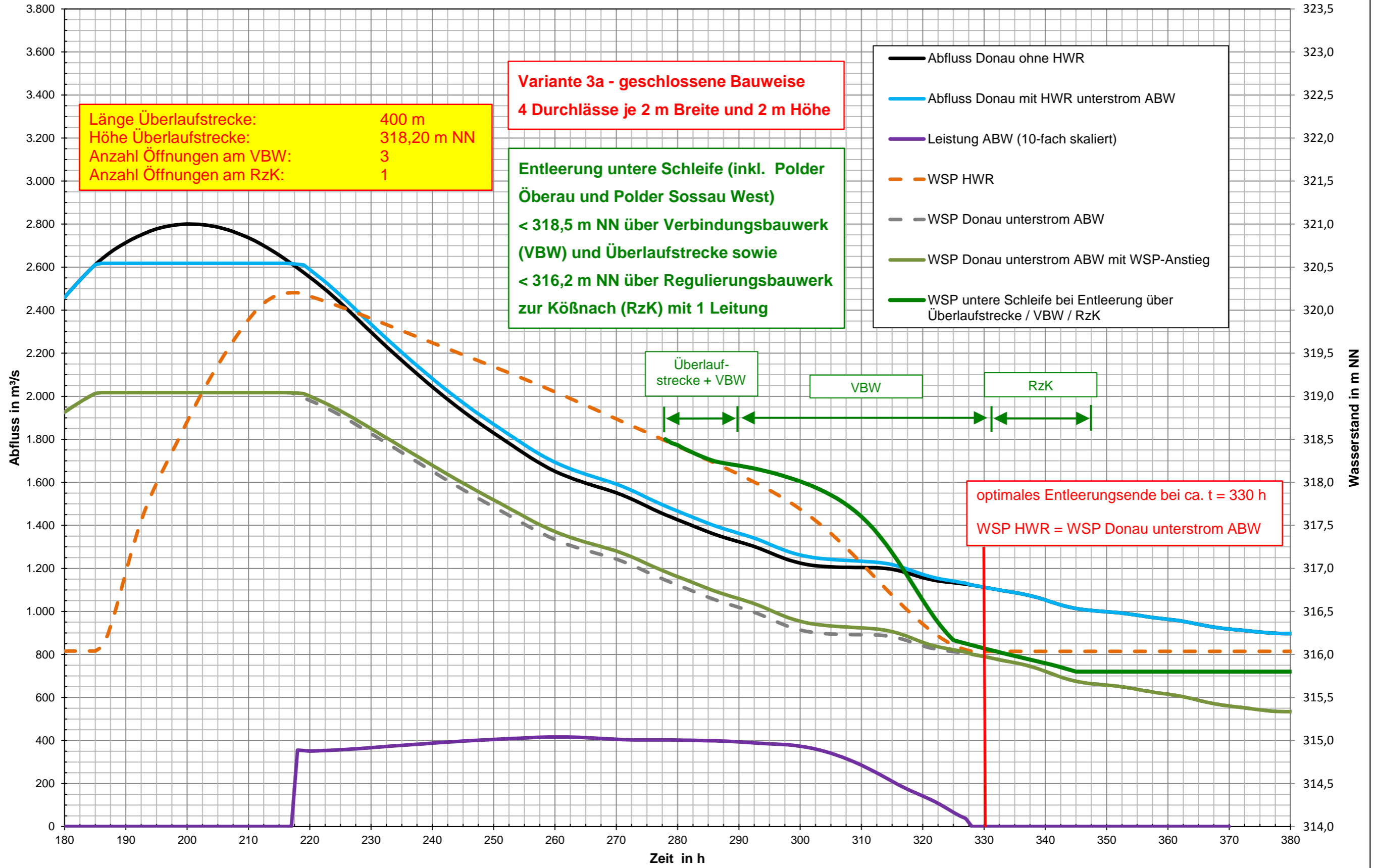
Abflüsse und Wasserstände bei HQ30 (HW 2011) für ABW - V3a mit n = 4 Rechteckdurchlässen

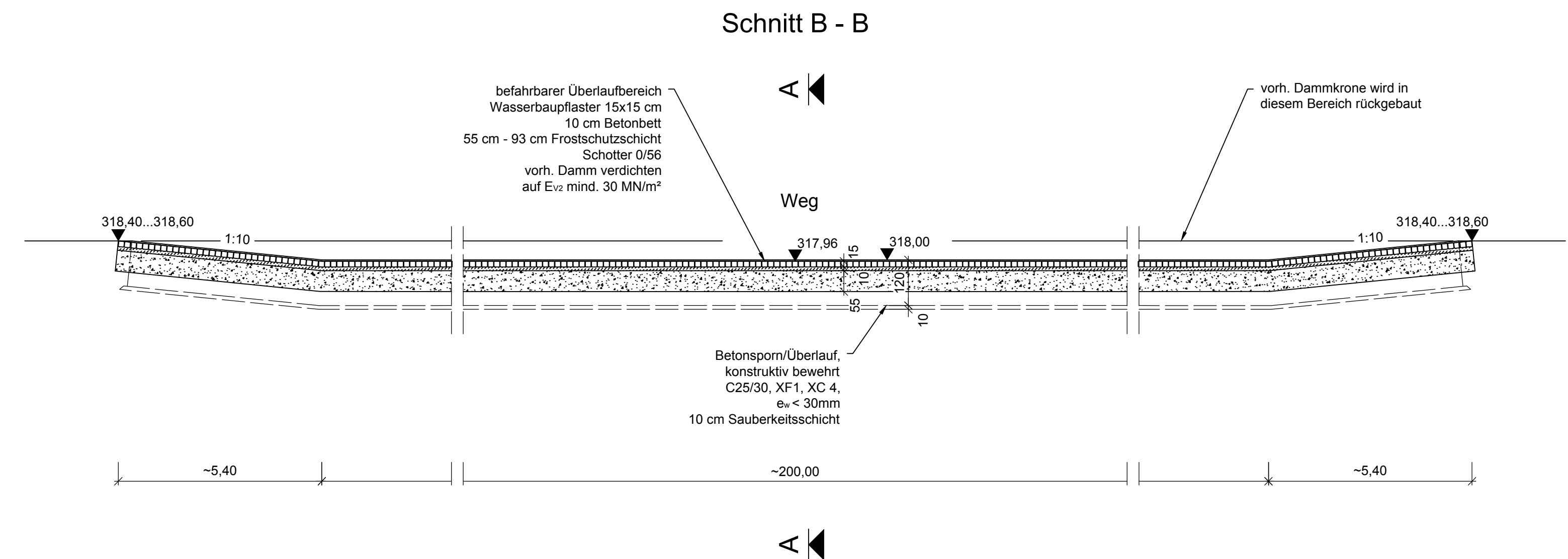
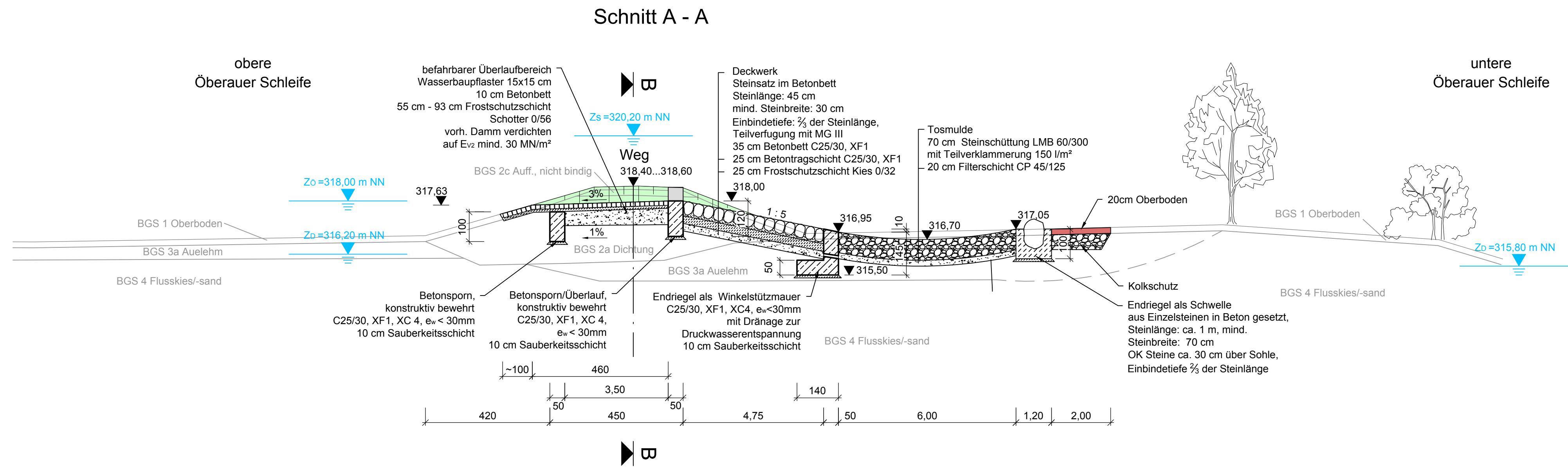


Abflüsse und Wasserstände bei HQ30 (HW 2011) für ABW - V3a mit n = 4 Rechteckdurchlässen

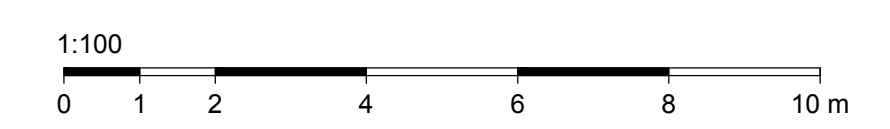


Abflüsse und Wasserstände bei HQ30 (HW 2011) für ABW - V3a mit n = 4 Rechteckdurchlässen





Gew. I
Donau

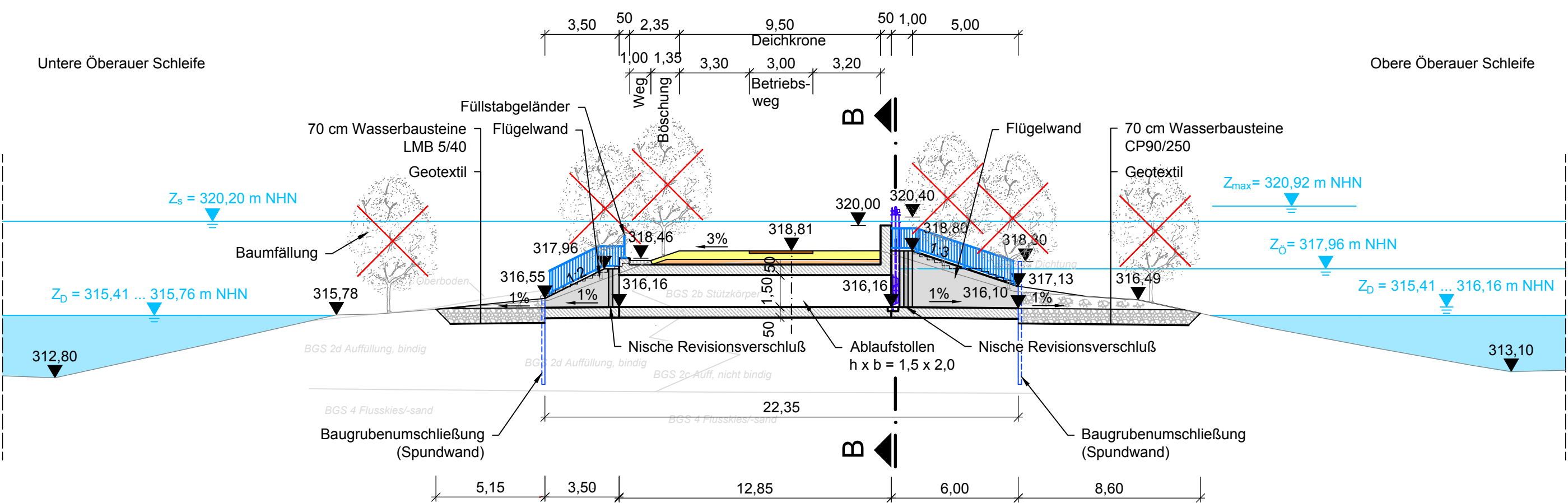


Lagesystem: Landeskoordinatensystem DHDN (Gauß-Krüger, LS 100)
 Höhensystem: Landeshöhensystem DHHN 12 (m ü. NN)

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

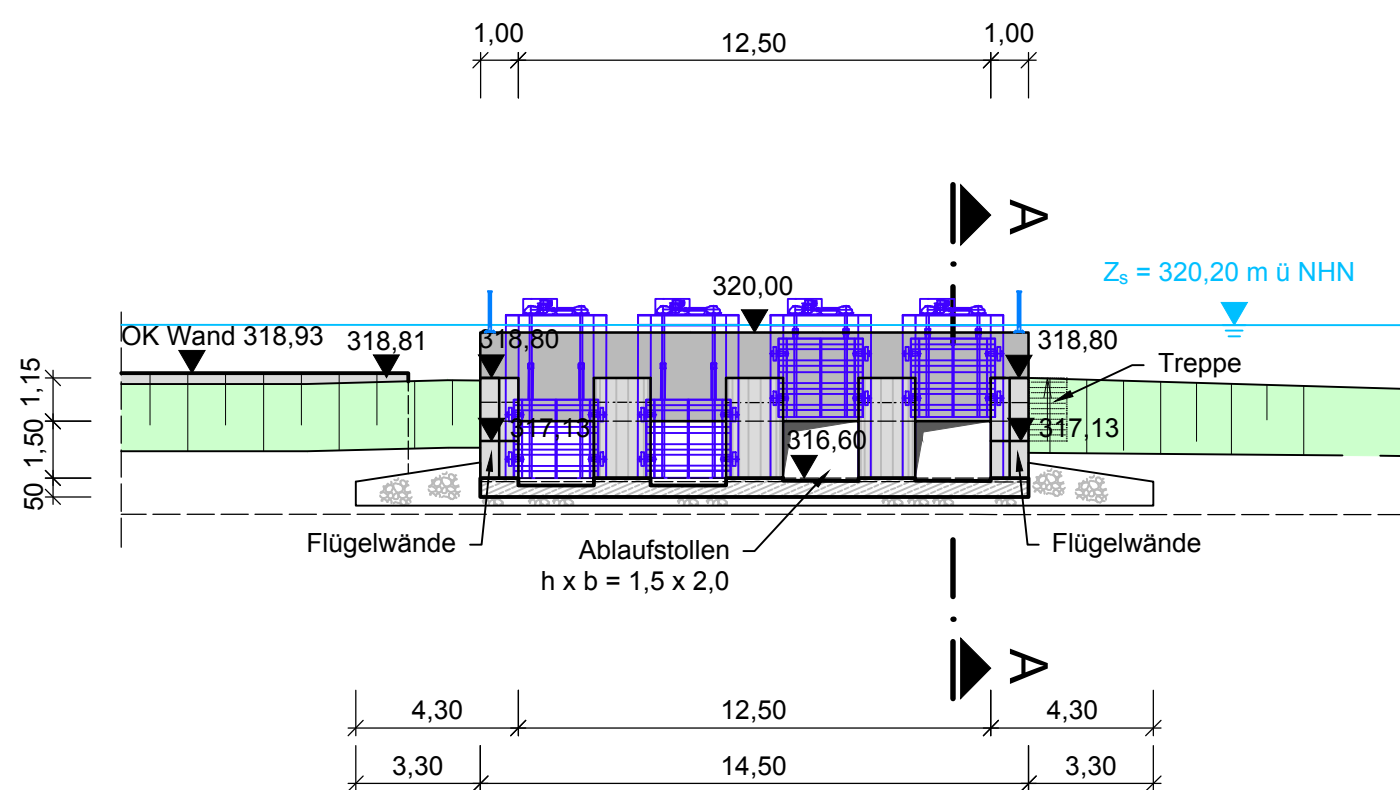
Verbindungsbauwerk im Trenndamm

Schnitt A-A



Schnitt B-B

Ansicht von Oberer Oberauer Schleife

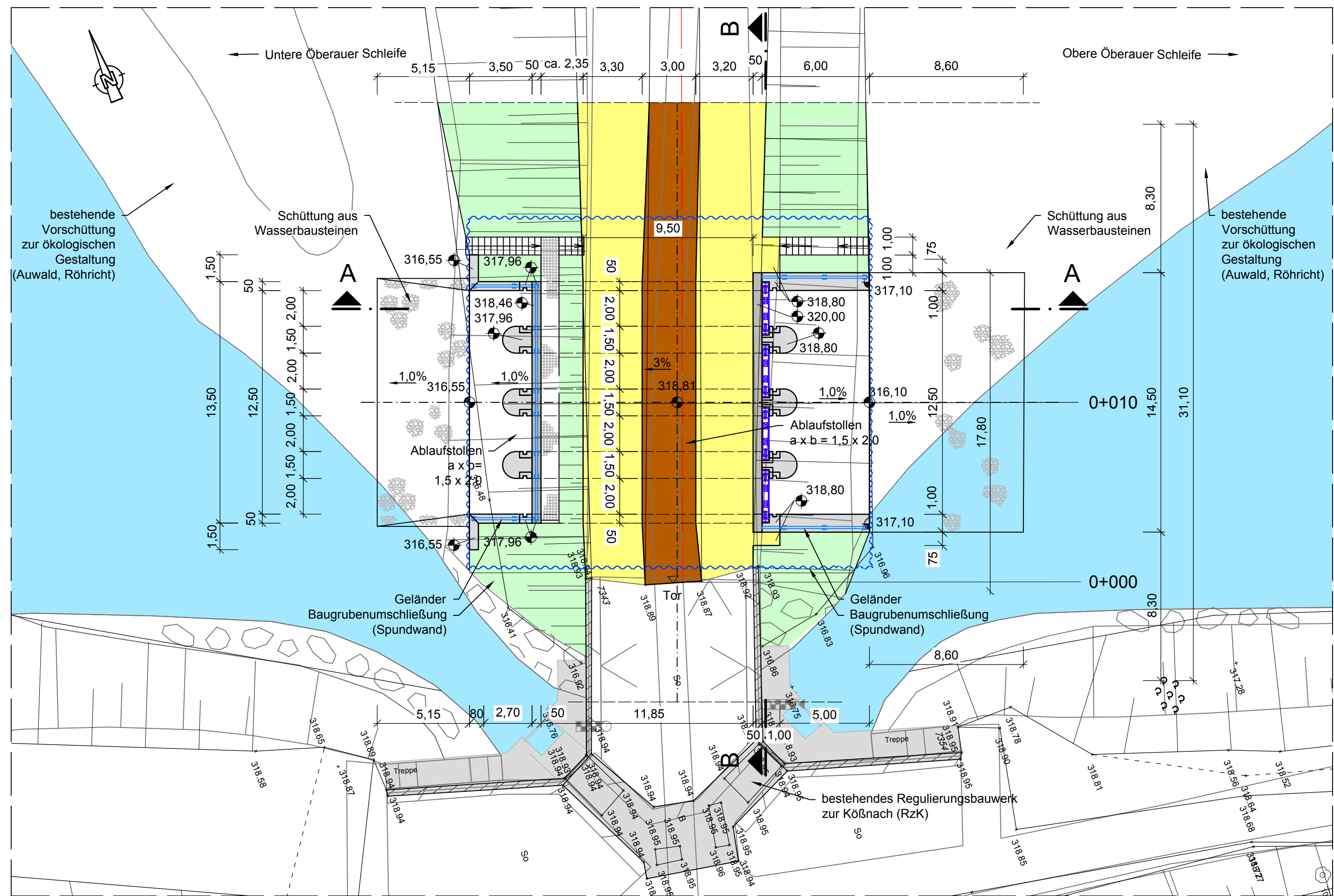


LEGENDE

- 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

Gew. I
Donau



M 1:200

0 10 20 m

Lagesystem: Landeskoordinatensystem DHDN90 (Gauß-Krüger-Koordinaten)

Höhensystem: Landes Höhensystem DHHN2016 (m ü. NHN)

Index	Bemerkung	geänd. am	Name	gepr. am	Name
Vorhaben: 4441.2 Gew I/Donau Hochwasserrückhaltung Oberauer 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			entw. BIEBACH		
Vorhabenskennzeichen (WAL):			gepr. THEIS		
Maßstab: 1:200		Verbindungsbauwerk (VBW) Draufsicht, Schnitte		gepr. EZZEDDINE	
Ingenieurgesellschaft Lahmeyer Hydroprojekt - Lahmeyer München - Büro Prof. Kagerer Hochwasserrückhaltung Oberauer Schleife c/o Lahmeyer Hydroprojekt GmbH, Rießnerstraße 18, 99427 Weimar			Wasserwirtschaftsamt Deggendorf Daiterstraße 20 94469 Deggendorf		
Entwurfsverfasser			Vorhabensträger		
Datum		Unterschrift Entwurfsverfasser		Datum	
				Unterschrift Vorhabensträger	