

H



DIPL. ING. FRANZ OBERMAYR
ZIVILINGENIEUR FÜR BAUWESEN
4650 Schwanzstadt, Philippsberg 28
Telefon (07073) 2600

Amt der öö. Landesregierung
Gewässerbezirk
GRIESKIRCHEN

Zl. 454/54 1987

TECHNISCH ÜBERPRÜFT
ohne Anstand/bedenken

und

~~bedenkt~~

Grieskirchen, 23. 11. 1987



John
30.6.87

WASSERVERBAND PRAMTAL

ABFLUSSREGELUNG ALLERDING - PFUDABACHMÜNDUNG

ABSCHNITT C - ÄNDERUNG 1986

3

HYDRAULISCHE BERECHNUNGEN

Ausfertigung: B

zu GZ. 310

Hydrologische Grundlagen, Ausbauwassermengen

Nach dem o.a. Abflußplan bzw. nach den Angaben des hydrographischen Dienstes, basierend auf diesem Abflußplan ist im Projektgebiet mit nachstehenden charakteristischen Hochwassermengen zu rechnen:

Pram vor der Pfudabachmündung:

HQ ₁₀ :	derzeit 76 m ³ /s	mit Kopfspeicher	70 m ³ /s
HQ ₃₀ :	derzeit 98 m ³ /s	mit Kopfspeicher	90 m ³ /s
HQ ₁₀₀ :	derzeit 126 m ³ /s	mit Kopfspeicher	115 m ³ /s

Pram nach der Pfudabachmündung:

HQ ₁₀ :	derzeit 110 m ³ /s	mit Kopfspeicher u. Pfudaspeicher	95 m ³ /s
HQ ₃₀ :	derzeit 145 m ³ /s	mit Kopfspeicher u. Pfudaspeicher	125 m ³ /s
HQ ₁₀₀ :	derzeit 190 m ³ /s	mit Kopfspeicher u. Pfudaspeicher	157 m ³ /s

Pfudabach bei der Mündung in die Pram:

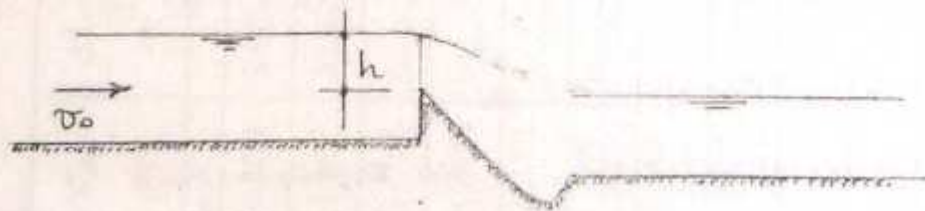
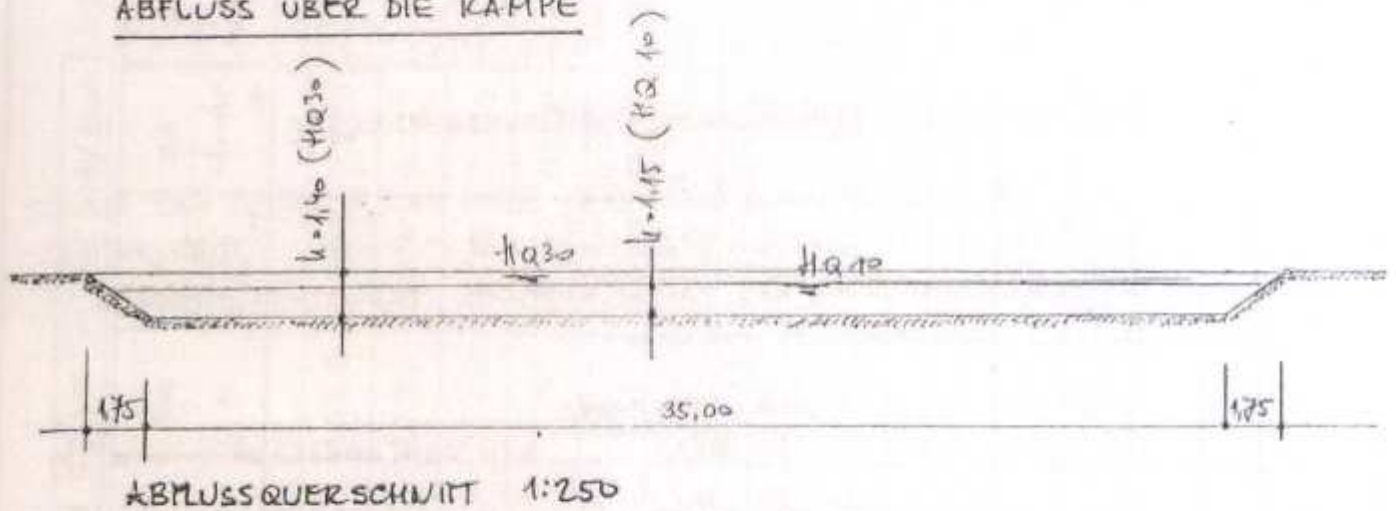
HQ ₁₀ :	derzeit 34 m ³ /s	mit Pfudaspeicher	25 m ³ /s
HQ ₃₀ :	derzeit 49 m ³ /s	mit Pfudaspeicher	34 m ³ /s
HQ ₁₀₀ :	derzeit 69 m ³ /s	mit Pfudaspeicher	44 m ³ /s

Die Festlegung der Ausbauwassermengen erfolgte auf den Endzustand (also jenem nach Errichtung von Kopf - u. Pfudaspeicher) und zwar:

Für ortsf fernere landwirtschaftliche Gebiete:	HQ ₁₀
Für ortsnah e, dzt. noch landwirtschaftliche Gebiete:	HQ ₃₀
Für das Ortsgebiet:	HQ ₁₀₀

Die "Ortsregulierung Taufkirchen" ist auf eine Hochwassermenge von 158 m³/s ausgelegt (bei einem Abflußbeiwert k = 40), entspricht also auch obiger Konzeption.

ABFLUSS ÜBER DIE RAMPE



LÄNGSSCHNITT

$$HQ_{30} = 125 \text{ m}^3/\text{s} :$$

$$D_0 = 1,25 \text{ m/s}$$

$$h = 1,40 \text{ m}$$

$$\mu = 0,65$$

$$B_{\text{wirksam}} = 35,0 + 0,80 \cdot 1,75 = 36,40 \text{ m}$$

$$\text{AUS NOMOGRAMM : } q = 3,5 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$Q = q \cdot B_{\text{W}} = 3,5 \cdot 36,4 = \underline{126,5 \text{ m}^3/\text{s}}$$

$$HQ_{10} = 95 \text{ m}^3/\text{s} :$$

$$D_0 = 1,0 \text{ m/s}$$

$$h = 1,15 \text{ m}$$

$$\mu = 0,65$$

$$B_{\text{wirks}} = 35,0 + \frac{1,40}{1,40} \cdot 1,15 = 36,15 \text{ m}$$

$$\text{AUS NOMOGRAMM : } q = 2,6 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$Q = 2,6 \cdot 36,15 = \underline{94 \text{ m}^3/\text{s}}$$

АБРУССБРЕЧКУВА КУФУЌИТС ДОР СОКРЕМРЕ КУМ 14.035

HQ 30 = 125 m³/sec

Prof. Nr.	W.sp. angen.	F m²	V m	R-H m	$v = \frac{Q}{F}$ m/s	$\frac{v^2}{2g}$ m	$k\alpha \cdot \beta \left(\frac{v^2}{2g} - \frac{E_2}{E_1} \right)$		v_m m/s	ΔL m	K	E_m m	$k\alpha = \frac{E_2 \Delta E}{E_1 \cdot E_m}$ m	$\Delta h = k\alpha \cdot h$ m	W.sp. errechnet	Prof. Nr.
							+β-1	-β-0,85								
Rampe 80	329,20	54,90	40,00	1,198	2,408	0,296	21,6		4,829	6,00	30	1,868	0,008	0,224	329,20	Rampe 80
80a	329,40	100,00	41,00	2,439	1,250	0,080	0,013		4,197	32,00	30	2,586	0,014	0,027	329,424	80a
81	329,45	109,30	40,00	2,733	1,144	0,067	0,015		4,073	50,00	30	2,789	0,016	0,032	329,454	81
82	329,50	124,60	43,80	2,845	1,003	0,051			4,037	42,00	30	2,747	0,012	0,008	329,483	82
83	329,50	116,80	44,10	2,649	1,070	0,058			4,074	31,00	35	1,877	0,037	0,036	329,494	83
84	329,52	26,00	23,50	1,106	281,077	0,059	0,015		4,433	31,00	30	2,541	0,060	-0,020	329,527	84
85	329,60	30,20	22,50	1,342	280,927	0,044	0,060		1,612	31,00	35	1,224	0,057	0,072	329,494	85
86	329,65	67,90	20,80	3,264	371,429	0,104	0,013		0,655	32,00	35	2,848	0,065	0,126	329,598	86
87	329,65	35,60	26,80	1,236	280,782	0,031			1,511	30	30	1,339	0,037	0,050	329,617	87
87	329,65	60,90	24,90	2,446	371,593	0,129			0,850	65,00	35	2,855	0,058	0,099	329,656	87
87	329,65	30,50	24,00	1,771	380,818	0,043			1,846	30	30	2,227	0,085	0,043	329,667	87
87	329,65	46,20	23,00	2,009	372,100	0,225				44,00	35				329,669	87
88	329,70	19,90	16,50	1,206	20					30	30				329,706	88
88	329,70	54,40	25,00	2,176	15					24,00	35				329,681	88
89	329,70	15,50	13,00	1,192	20					30	30				329,673	89
89	329,70	37,20	19,50	2,011	35		0,130		2,067	27,00	30	2,012	0,050	0,180	329,681	89
90	330,00	54,00	22,90	2,358	35				1,779	81,00	30	2,396	0,089	0,083	329,857	90
90	330,00					0,158									329,94	90

ABFLUSSBERECHNUNG AUFWÄRTS DER SCHLEPPENPE KM 14,035

HQ 10 = 95 m³/sec

Prof. Nr.	W.sp. anfang.	F m ²	V m	R- $\frac{S}{L}$ m	v- $\frac{Q}{F}$ m/s	v ² $\frac{m^2}{s^2}$	k _v · β ($\frac{v^2}{g} - \frac{R^3}{L^3}$)		v _m m/s	ΔL m	K	P _m m	k _v = $\frac{v^2 \cdot \Delta L}{L^2 \cdot P_m^2}$ m	Δk -k _v m	W.sp. errechnet	Prof. Nr.
							+β=1	-β=0,85								
Rampe 80	328,95	42,23	39,45	1,079	2,250	0,258									328,95	Rampe 80
80/c	329,45	31,20	40,50	2,252	1,042	0,055	0,203		1,646	5,0	30	1,665	0,008	0,240	329,46	80/c
81	329,48	99,30	38,80	2,559	0,957	0,042	0,009		0,999	32,0	30	2,406	0,011	0,020	329,48	81
32	329,20	102,40	42,30	2,387	0,928	0,044	0,003		0,942	50,0	30	2,473	0,015	0,018	329,18	32
33	329,21	103,50	43,00	2,407	0,918	0,043	0,001		0,923	42,0	30	2,397	0,012	0,013	329,21	33
84 VL	329,24	129,50	22,50	0,926	0,974	0,048	0,004		0,946		35 VL	1,647	0,035	0,034	329,24	84
84 FL	329,20	48,30	21,20	2,278	1,573	0,426	0,009		1,246	91,0	30 FL	2,343	0,050	0,042	329,24	84
85 VL	329,32	24,50	21,20	1,044	0,884	0,040			0,928	91,0	30 FL	2,328	0,082	0,081	329,32	85
85 FL	329,30	47,80	20,40	2,372	1,530	0,429	0,011		1,582	91,0	35 VL	1,041	0,049	0,061	329,32	85
86 VL	329,38	25,40	25,20	1,008	0,718	0,029	0,028		0,846	92,0	30 FL	2,307	0,075	0,103	329,38	86
86 FL	329,40	54,40	24,20	2,236	1,405	0,404			1,497	92,0	35 VL	1,040	0,029	0,028	329,38	86
87 VL	329,40	25,00	25,30	1,073	0,964	0,029			0,864	65,0	30 FL	2,007	0,078	0,043	329,40	87
87 FL	329,40	39,50	22,20	1,779	1,924	0,789									329,40	87

ABFUSS BERECHNUNG KUFVÄRTS DER SCHLEKUPPE km 14,035

HQ 10 = 95 m³/sec

Prof. Nr.	W.sp. angen.	F m ²	V m	R- \bar{r} m	$v = \frac{Q}{F}$ m/s	$\frac{v^2}{2g}$ m	$k_v \cdot \beta \left(\frac{v^2}{2g} - \frac{R^3}{C^2} \right)$		v_m m/s	Δl m	K	R_m m	$k_v \cdot \frac{v^2 \Delta l}{L \cdot 2 \cdot v}$ m	$\Delta h - k_v \cdot h$ m	W.sp. errechnet	Prof. Nr.
							+ $\beta=1$	- $\beta=0,75$								
87	329,40 329,40	25,00 39,50	23,30 22,20	1,073 1,779	19 76	0,760 1,824	0,029 0,189	0,011	0,678 1,937	44	35 30	1,068 1,802	0,015 0,084	0,026 0,080	329,408 329,408	87
88	329,45 329,45	16,80 43,60	15,80 23,90	1,063 1,824	10 85	0,595 1,950	0,018 0,194	-0,004	0,679 2,200	24	35 30	1,054 1,898	0,008 0,055	0,000 -0,029	329,434 329,488	88
89	329,45 329,45	13,10 34,70	12,60 17,60	1,040 1,972	10 85	0,763 2,450	0,030 0,306	-0,084							329,434 329,459	89
89	329,45	37,60	25,00	1,504	70	1,862	0,177								329,446	89
90	329,60	47,25	21,20	2,229		1,481	0,112	0,065	1,672	27	30	1,866	0,036	0,101	329,547	90
91	329,60	40,00	20,70	1,932		1,750	0,156	-0,033	1,616	81	30	2,081	0,088	0,055	329,602	91