STATENS VEGVESEN		Bilag:
OPPLAND	NOTAT	Rv 51 - 03,00
UTBYGGING		
Rv 51 Fagernes - Breiset		Utført: 2/12-99 EF
Grunnundersøkelser på g/s-veg t	rase	Rev:
		Godkj:

1. MARKARBEID

Det er gravd to prøvehull på strekningen, samt at det har vært kontakt mot kommunen som har bygget den aktuelle strekningen.

2. RESULTATER AV UNDERSØKELSENE

Strekningen er opprinnelig konstruert som en kommunal ledningstrase.

Det ligger vatn, kloakk og overvatn i traseen, ant 3 x 160mm, med dertil tilhørende kummer. I følge kommunen er ledningsnettet godt fundamentert, og det har ikke vært problemer disse 10 årene tross lite fall.

Traseen er bygd opp av sprengstein. Som overbygning ligger et forsterkningslag på ca 15 cm T1/T2 grus samt dekke/bærelag av 10cm T2/T3 knust grus. Topplaget inneholder mye finstoff.

3. FORSLAG TIL OVERBYGNING

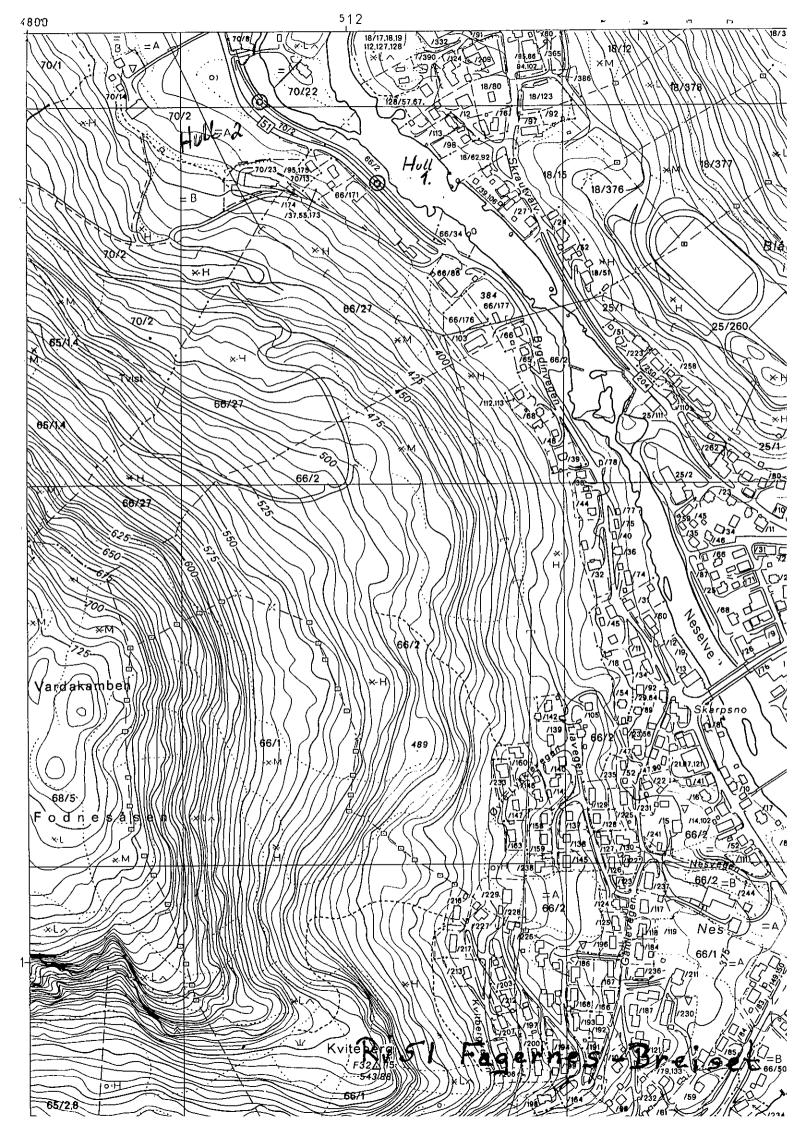
Det finstoffrike topplaget på 10cm bør høvles av og erstattes med 10cm knust grus 0-32mm.

Det legges så et asfaltdekke av 80 kg/m² Agb 8.

Alt må tilpasses eksisterende kummer.

Kontaktmann i N.Aurdal kommune har vært Jan Bjørgo, tlf 613 59053. Han kan oversende koordinater for ledningsnettet hvis ønskelig.

Fordeling	Uby v/VO	LAB		SUM
Antall	1	1		2



	kett nr				9	11	5			G /s:		-		Dato: 23/11-99 Sign.: 40 far Klassifisering: Dato:
VG	1	3 E	F k	yl- 8	Veg kat.		Veg nr.	Hi	. Km K	, /v	.) 🔊	,		Sign.:
	, , ,	<u>26</u>	/ // 0	<u>.</u>			31	13-	<u>, 14011 1</u>	NE KOI	44		47	
ybde cm)	Skis- se	Lag nr.	k	tyk- ise m)	Mat	erial- pe	Bære- evne- gruppe	Prøve nr.	Jordart		Fin- stoff innh. (%)	Tele- gruppe	Cu	Merknader
 		1		9					Knust grus.			7 3		2 Prove
		2	/	0		 			Unust grus. Skifnig sva Stenete, ant sittig	k stein. grusig				Frast
		3		7					<i>n</i>		a	71		Prove Aust 0,26
iidudurkuduulaalaalaadaadaadaadaadaadaadaadaadaadaad									ň	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·				HUSE 0, 26

•

STATENS Blankett n	r. 671	3						EVNEREGISTERET – AJO PRØVETAKING	OURHO	LD		Oppgraving: Dato: 23/ Sign.: 7/1-99 Sign.: 7/1-99
<u>Dekkel</u> Kortart	<u>)7° CC</u>	7		9 Veg kat.	11		15 H	17 23 25 p. Km Km h/	······			Klassifisering: Dato: Sign.:
	3 E										1	
<u> </u>	<u>7. 7</u> 26				5 -	<u>Drej</u> . 31	<u>36</u>	9/s-veg - Hull 2.	44	<u>t.</u> V	47	
Dybde Skis (cm) ^{se}	- Lag nr.	k	gtyk- else m)	Mat		Bære- evne- gruppe	Prøve nr.	Jordart	Fin- stoff innh. (%)		Cu	Merknader
	1	1	6					Knust grus.		72) 1 pr
	L		5					<u>Hnust grus.</u> Stencte, ant siltig grusig.	God	72		(Frost for
	3		0					Ant fylling av springt fjell. ? Flisfjell		-		J pr
- Handlar												Aust. 0,35,
unhunhun unhunhun								1.				
uluulu												
nuted administration for the												
uluuluu												
_												
 		ļ										
									1	-		

* *

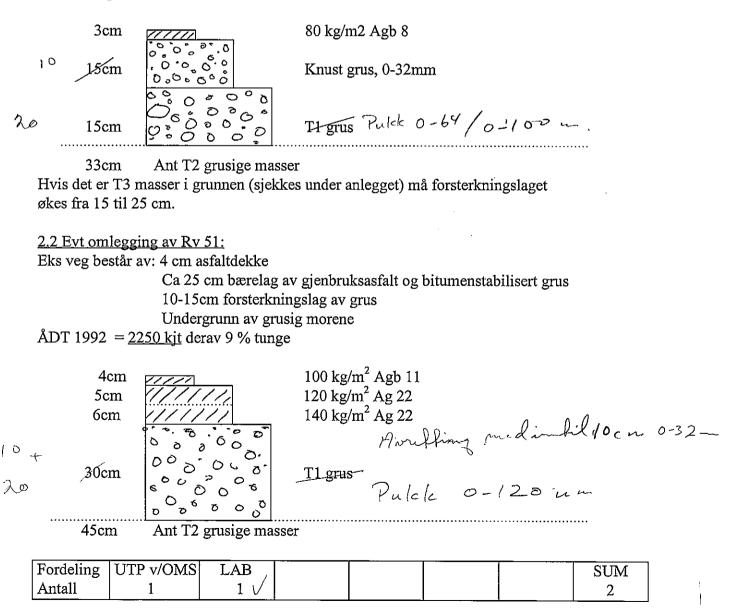
STATENS VEGVESEN		Bilag:
OPPLAND	NOTAT	Rv 51 - 03,00
UTBYGGING		
Rv 51 Fagernes - Breiset, g/s-veg		Utført: 22/4-98 EF
Hp 03, km 0 - 1,5		Rev:
Forslag til overbygning		Godkj:

1. INNLEDNING

Det skal bygges g/s-veg på strekningen. Det er ikke tatt masseprøver av grunnen, men bæreevneprøver fra riksvegen tilsiergrunde grusige masser som undergrunn. Overbygningen dimensjoneres derfor for T2 undergrunn.

2. FORSLAG TIL OVERBYGNING

2.1 G/s-vegen:



RV51 FAGERNES - BREISET. G/S-VEG. MUR P.250

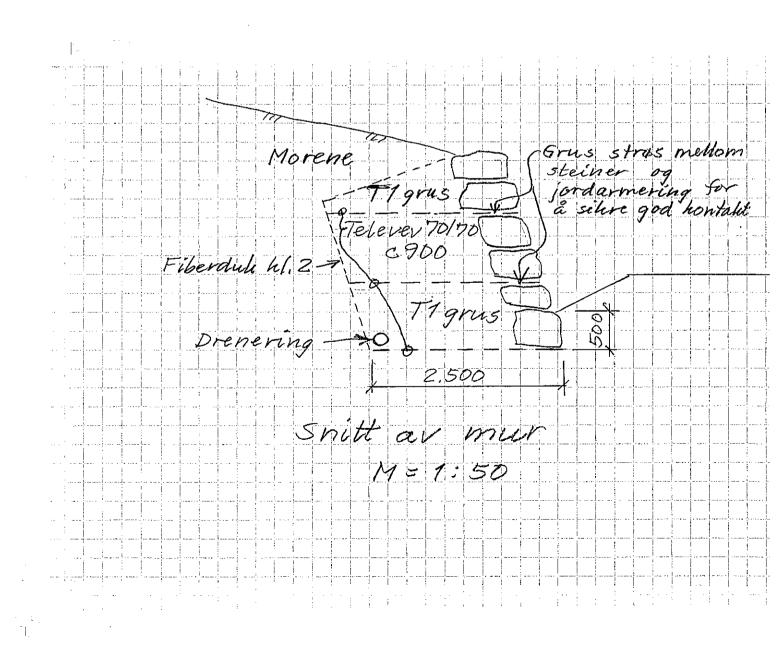
Forutsetninger: Fronthøgde: 2,5 m Fronthelling; 3:1 Terrengstigning bak mur: 1:5 Grunnforhold: Morene, $\tan \varphi = 0,75$ og a = 5 kPa $\gamma_m = 1,3$ gir tan $\rho = 0,58$ og dermed $\rho = 30^\circ$ og s = 0,2 / 0,58 = 0,34r = 0 gir t = (1+0)*(1-0,34) = 0,66 som gir $K_A = 0,38$

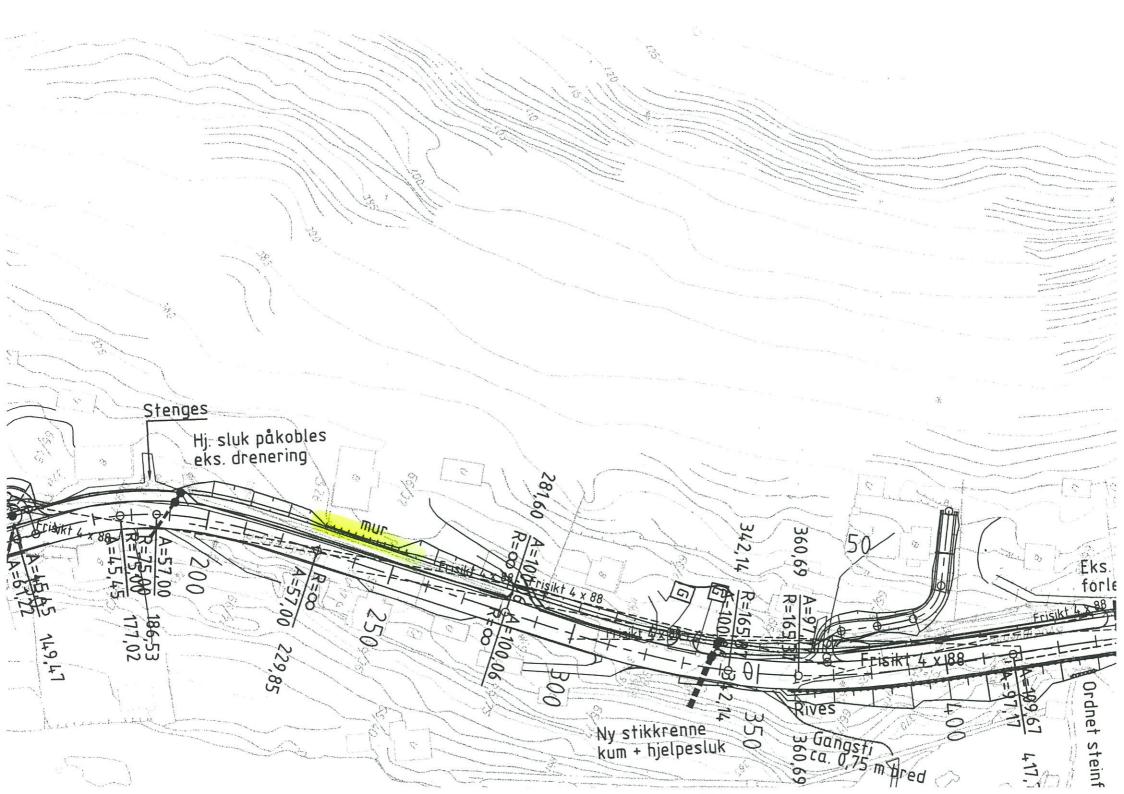
 $K_{\delta} = (sin(arctan3 - 30) / cos 30)^2 = 0.58$ $K_{akor} = 0.58 * 0.38 = 0.22$

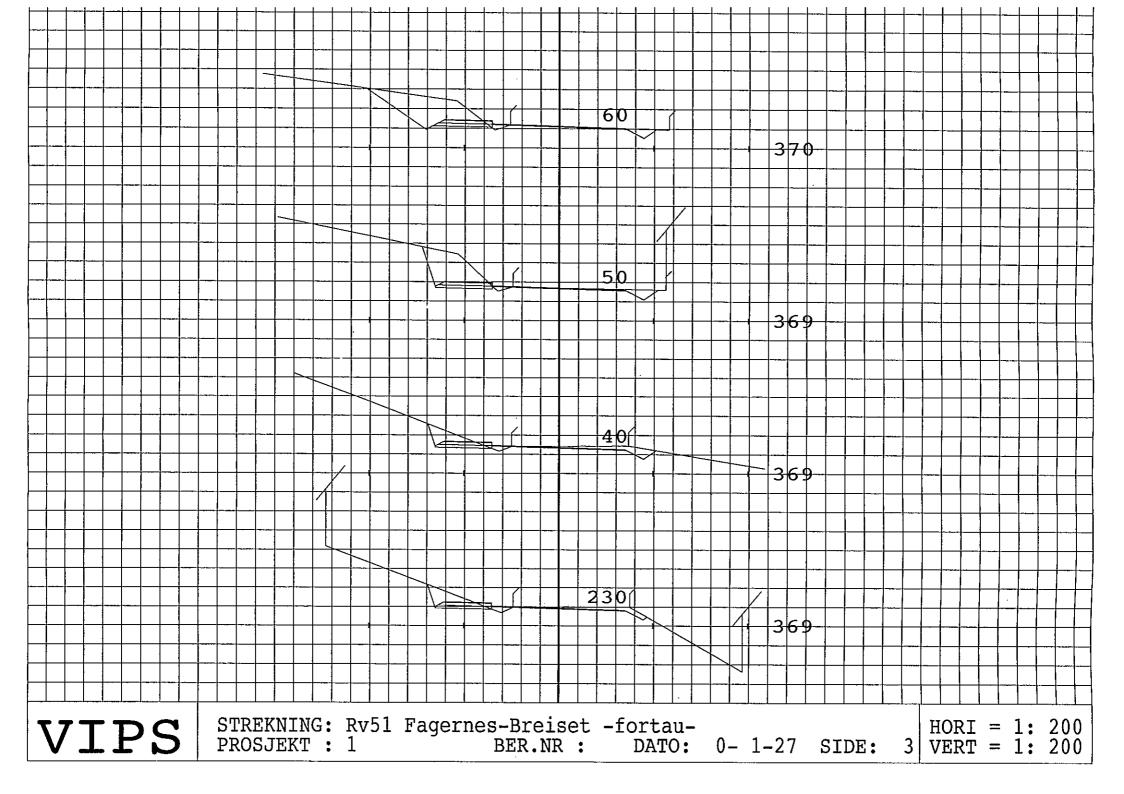
Totalt armeringsbehov med 2,5 m høg mur: $0,5 * 0,22 * 20 * 2,5^2 = 14$ kN

Reduksjonsfaktor for skrå front:

Velger Televev 70/70 med lengde 2,5 m og avstand 80 cm som gir 3 * 14 = 42 kN









OMS

1.6.5

Statens vegvesen Oppland vegkontor

ŧ

Notat

Dato 2000-02-01 Vårt ark.nr. Saksbehandler - innvalgsnr. Erik Sloreby - 61 27 14 87 E M (

RV51 FAGERNES - BREISET. GANG-/ SYKKELVEG. EROSJONSSIKRING.

Dypålen på elva ligger på det meste av området på andre sida av elva, og nye fyllinger kommer ikke i kontakt med vannet. Det vokser gras og kratt på eldre skråninger og fyllinger. Derfor er det bare et begrensa område ved terskelen ved ca p.610 det må utføres noe erosjonssikring.

Forutsetninger:

- Flom 1995 :	170 m ³ /s
Tillegg for flomdemping av regulering :	40 m ³ /s
Dimensjonerende flom :	210 m ³ /s

NVE's formler gir høgere tall. Men 1995-flommen var større enn 100-årsflom.

- Naturlig fall på elv oppstrøms terskel ved ca p.610 : 1,2 %

- Overløpslengde 55 m

Oppstrøms terskel

Erosjonssikringa legges med helling 1:2 og i høgde 1, 5 m over topp av terskelen

 $\underline{d}_{60} \geq 30 \text{ cm}$

Fra topp terskel og til naturlig avslutning nedstrøms terskel

Erosjonssikringa legges med helling 1:2 og fra 1 m under elvebunn og opp til 1,5 m over elvebunn. Erosjonssikringa skal følge elva og danne naturlig elveside.

<u>d₆₀≧ 60 cm</u>

Kontoradresse Industrigt. 17 Org.nr. 971034548
 Telefon
 Telefax

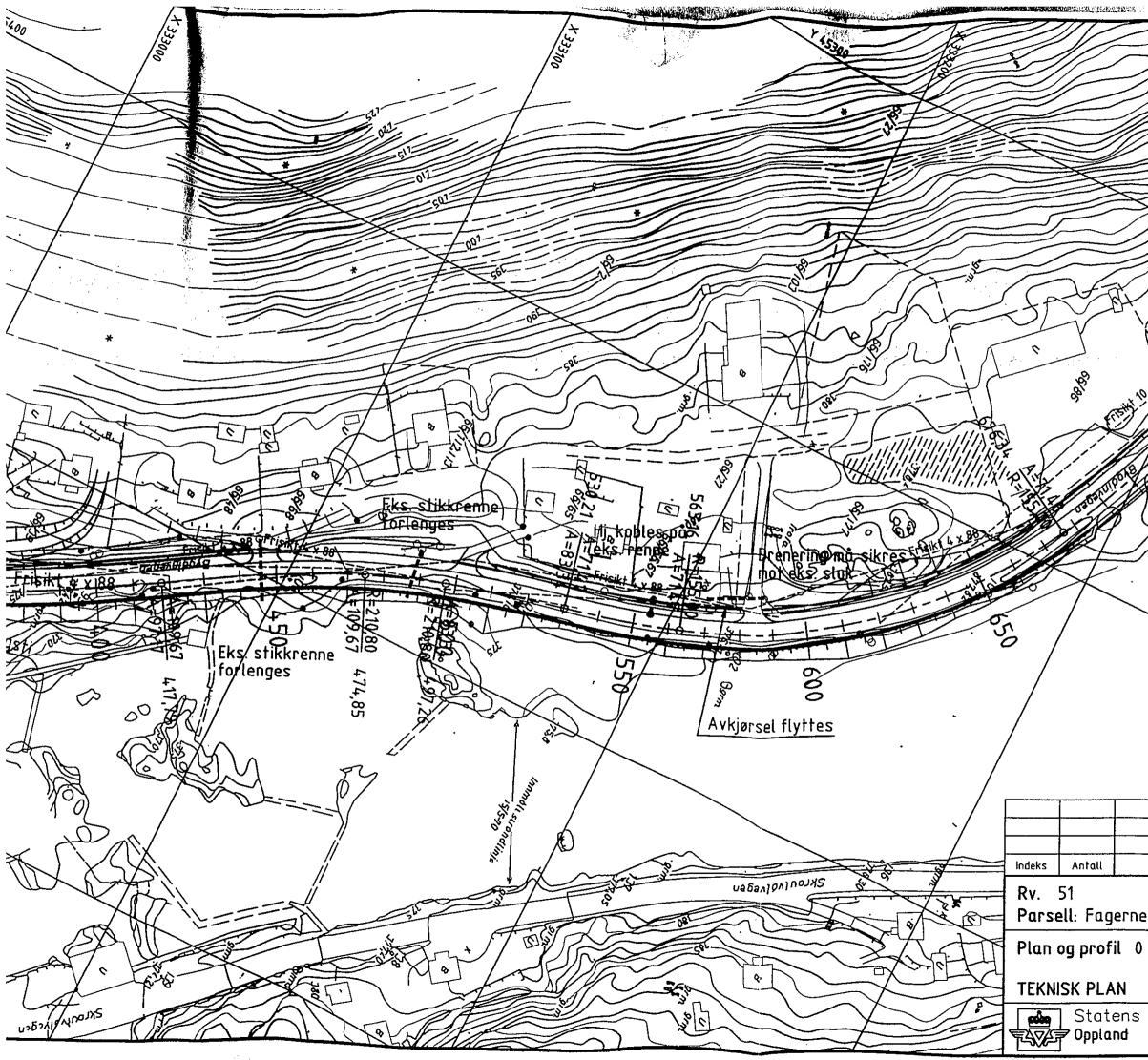
 61 27 10 00
 61 25 74 80

) (h:\ems\r51fb1.doc)

Fagernes - Breitet 6/5 - Veg Erosymssiking Hedborsfelt fra NEVE-elvenivellement 777 hm J = 0.0051.L = 56 kmFall Hådemskølen vannmerke $A = 1840 \, lm^2$ L= 72 km 51950-1960 = 20,3 L/5 / km2 + 234 mys (4.6.67) -200 -100 Hådemshølen, NVE's formler: $Q = 1840 \cdot 0.713 \cdot \frac{120.3}{172} = 713 \frac{m_{J}^3}{15}$ $Q \approx 1840 \cdot 0.5 \cdot \frac{20.3}{72^{0.5}} = 814 \frac{m_{J}^3}{5}$ Effektive inspared. $A = \begin{pmatrix} 3.0 & 150 & 3750 & 150 & 450 & 1800 & 2100 & 27500 \\ A = \begin{pmatrix} 10.30 + 5 \cdot 30 + 15 \cdot 240 + 5 \cdot 30 + 3 \cdot 750 + 6 \cdot 300 + 3 \cdot 700 + 25 \cdot 1100 \\ 1840 & 1840 \\ \hline \end{array}$ Az= 1520- 7.07 (minst) Qred = 1860.0173 120,3 - 10,6 = 590 m²/5 Neselva: Q= 590 777 172 = 283 m/s (chotrent) 170 m3/5 1995 Flan utlop Seber Gjaden Regulering reducerte med 40 "/s 1995 Flow when regulering 1 210 m 3/s 1995 Flow anoces som 200-arstlow i Vinderassdorget.

Vi har knitisk strømning på overløp. DVS. Elvebunnen faller 1 m over tenshed $y_1 = 1.14$ $V_1 = 3.34$ $\frac{1.14 + 1 + \frac{3.34}{29} = \frac{1.14}{29} + \frac$ $\frac{y_1}{2g} + y_2 = 271$ $y_2 = 9.8 \Rightarrow \frac{y_2}{2g} + \frac{y_2}{2g} = \frac{1}{196}$ $y_2 = 0.6 \Rightarrow \frac{y_1}{2g} + y_2 = 2,66$ $\frac{y_{2}}{y_{2}} = 0.59 \Rightarrow \frac{z_{1}^{2}}{z_{1}^{2}} + \frac{y_{2}}{z_{1}} = \frac{z_{1}72}{2,72} \quad ohe \Rightarrow \frac{y_{2}}{z_{1}} = \frac{645}{5} \frac{m}{5}$ $v = M \cdot \mathcal{J}^{0.5} \cdot \mathcal{R}^{0.67} \Longrightarrow \mathcal{J} = \left(\frac{V}{M \cdot \mathcal{R}^{0.67}}\right)^{-1}$ $7 = \frac{6,45}{30,1,08^{0,07}} = 9,042$ T = 0,042- 0,59-1000 = 25 $d_{60} = \frac{25}{0.053,1700} = \frac{0.26}{0.26}$ Helning 1:2 Velger de 7 96 m Opphons tershel $T = 0.01 \cdot 1.14 \cdot 1000 = 17.4 \Rightarrow d_{60} = \frac{17.4}{0.056.1700} = \frac{0.12}{0.12}$ Helning 112; 100 = 0,3 m

Rv 51 Fagernes - Breiset Naturlig fall for ca p. 170 på tegning C2 6g 215 m nidover. 215 = 0,0052 Derfra og 92 m nedorer: 225-119 = 9,0115 Gjennansnittlig fæll : 7.12 + 7.06 = 0,0077. 215 + 92 Lengdepro Fil 1,12 100 200 Antar haved lop med bredde 35 m Antar at hoved lapet filles vid 10 m 3/5 Da er dybden i 927 m med J=0,0071 Med vaan foreng 210 m³/s er dybden 1.55. Tinhle med bredde 55 m gir overløpshøgdet. $Q = 1.7.B \cdot h^{75} \Rightarrow h = \left(\frac{Q}{1.7.B}\right)^{962} \left(\frac{210}{1.7.55}\right)^{9.62} = 1.72m$ med "stillestående" vann' oppatrøms og Law rannstand nedstroms. Hed 7=0,0175 har is dybale 1,36 m vad normalatrophining of 17 = 30 og skraningside 1:7 Hæstigheten er de 3,47 m/s Like oppstrong overlop antas gjennansnitts ekstra dybde 0,3m => V => 3,47 1.36 = 2,85 m/s Overlapsbredde antas $55 m \Rightarrow 2 = \frac{210}{55} = 3,81$ Hvis knitisk stromning på om læp. $y_c = \left(\frac{3.82}{2}\right)^{0,37} = 1.14 \text{ m}$ $v_c = \sqrt{9.9c} = \sqrt{1149} = 3.34 \text{ Ah} = \frac{3.34^2 - 2.85^2}{29} = 0.16 \text{ m}$



	14/1	$\langle \rangle \rangle$
		//
		\square
I AN	\sim	and in the second se
	\sim	/ 33
- Ala	X	No.
	\square	
A A A A A A A A A A A A A A A A A A A	>	4
The second secon		
	1000	000
	JV.	
AT L	\ll	
		-
Prisikt 10 × MO		
	P P	1-2-20
	2	
Mix X CON	-	5
		0.
		50
		50,67
0.00		
100 TO 100		
our	DNBSON	
10 N	DUL	Λ
*		/
		det 1
		. anterest
		8
		- Contraction of the contraction
	\sim /	
	$\sim \downarrow$	$\leq \langle \langle \rangle \rangle$
1		Lel
Sil	T-	the
	<u> </u>]
	N	
Revideringen gjelder	Navn	Dato
HP: 03	Tegn: OMS	16.06.98
es – Breiseth	DAK: OMS	16.06.98
	Kfr:	
- 730	Sign: Målestokk	i
		1.1000
		1:1000 1:200
vegvesen	Tegn.nr.	
	·······	20 A 51
	Arkiv nr.	LV N DI

i

ŝ,

Vassdrag		Begna						Begna				,		
Vannmerke	F	Fjøshølen – Hådemshølen Nedbørfelt 1840 km												
Bearbeidet obs. per.		1907-1					··	1949-				<u>KIII</u>		
	Årlig	avløp	Vass	føring n	13/s		8-1:-	avløp	3	sføring n	n3/s			
Hydrologisk år					ste	Merknad	Aring	aviøp		×	iste	Merknad		
1/9—31/8	106 m3	$\frac{1}{s \text{ km}^2}$	Største	i 350 dager	i året	1	10 ⁶ m3	$\frac{1}{s \text{ km}^2}$	Største		i året	MEIKINAU		
$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	1559 1173 1082 1351 1025 917 1105 1166 1096 1304	26,8 20,2 18,6 23,3 17,7 15,8 19,0 20,1 18,9 22,4	218 160 120 214 150 114 133 148 155 195	20,0 15,2 14,9 15,2 15,7 14,0 0,0 17,9 18,3 12,1	14,0 12,9 14,9 11,6 14,9 12,1 0,0 11,2 18,3 11,9	Øyangen reg. 1920–21 Volbufj. reg. 1920–21 Stranolfj. reg. 1920–21	2632 1898 1672 2208 1539 1383 1666 1575 1959 2044	27,8 20,1 17,7 23,3 16,3 14,6 17,6 16,5 20,7 21,6	486 295 186 268 197 181 204 255 201 230	23,3 21,9 25,2 28,7 20,5 20,8 11,2 20,4 26,2 16,4	21,1 16,2 15,1 20,5 18,2 17,1 7,8 13,7 19,4 13,7			
0 års middel	1178	20,3	161	14,3	12,2	ļ	1858	19,6	250	21,5	16,3			

Karakteristiske vassføringer

Utdrag

	106 m3	m3/s	$\frac{1}{\mathrm{skm^2}}$	mm	% av normal	Merknad	106 m3	m3/s	$\frac{1}{s \mathrm{km}^2}$	mm	% av normal	Merknad
Middel i obs. per Største årlige avløp Minste årlige avløp Største vassføring Alminnelig lavvassf Midlere minste vassf Abs. minste vassf	1185 1923 699		20,4 33,1 12,0 158 2,4 2,6 1,6	644 1045 380	99 160 58 761 11,8 12,6 7,9	5/9 1934 1907—1916	1858 2632 1383 	59,2 83,6 43,9 486 —	19,6 27,8 14,6 162 - - -	619 877 461 	98 139 73 810	
Middel 1910—1950	1203	38,1	20,7	654			1897	60,1	20,0	632	<u> </u>	

Karakteristiske vassføringer

Vassdrag		Nume	dalslåge	n .]	Avløp	fra Bio	oreio ti	I Nume	dalslågen		
Vannmerke		Hallen	Naturl	ig felt 1	188 km²	2	Tindhølen 135 km² 1942-d.d. 1942-d.d.							
Bearbeidet obs. per.		1955	1960											
	Årlig	avløp	Vass	føring r	n3/s		8-11-		Vass	føring n	n3/s			
Hydrologisk år					iste	Merknad	Årlig avløp			Mir		Merknad		
1/9-31/8	106 m3	$\frac{1}{s \text{ km}^2}$	Største	i 350 dager	i året		10 ⁶ m3	$\frac{1}{s \text{ km}^2}$	Største	i 350 dager	i året	Merknad		
$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	791 992 1006 636 654	21,1 26,5 26,8 17,0 17,4	218 218 224 159 155			Halnefjorden regulert. Avløp fra Tind- hølen er ikke tatt med. Usikre opp- lysninger i vinter- halvåret p.g.a. regulering og stor isoppstuing.	137 127 115 126 133 121 138 114 121 121	32,2 29,8 27,0 29,6 31,2 28,4 32,4 26,8 28,4 28,4	28 28 28 30 32 28 31 28 28 28			Observasjonene noe usikre da avløpet enkelte vintre blir sten- gt av snø. Ved vst. over 1214,0 m.o.h. er det også litt avløp til Bjoreio.		
10 års middel	—	-	_		-		125	29,4	29	_	_			

						Utdrag						
	106 m3	m3/s	$\frac{1}{s \text{ km}^2}$	mm	% av normal	Merknad	10 ⁶ m3	m3/s	$\frac{1}{s km^2}$	mm	% av normal	Merknad
Middel i obs. per Største årlige avløp Minste årlige avløp Største vassføring Alminnelig lavvassf Midlere minste vassf	816 1006 636 - - -	25,9 31,9 20,2 224 - - -	21,8 26,8 17,0 - - - -	688 846 537 		I	129 169 101 - - -	4,1 5,4 3,2 33 -	30,3 39,7 23,7 244 - - -	955 1252 748 	96 125 75 767 - -	9/6 1943
Middel 1910-1950		-	-				135	4,3	31,7	1000		

