

令和6年1月1日発生能登半島地震災害

輪島市 門前町四位 地内

査定番号	6災第6717号（区間1）
路線名	谷口滝又線 1 工区

数 量 計 算 書

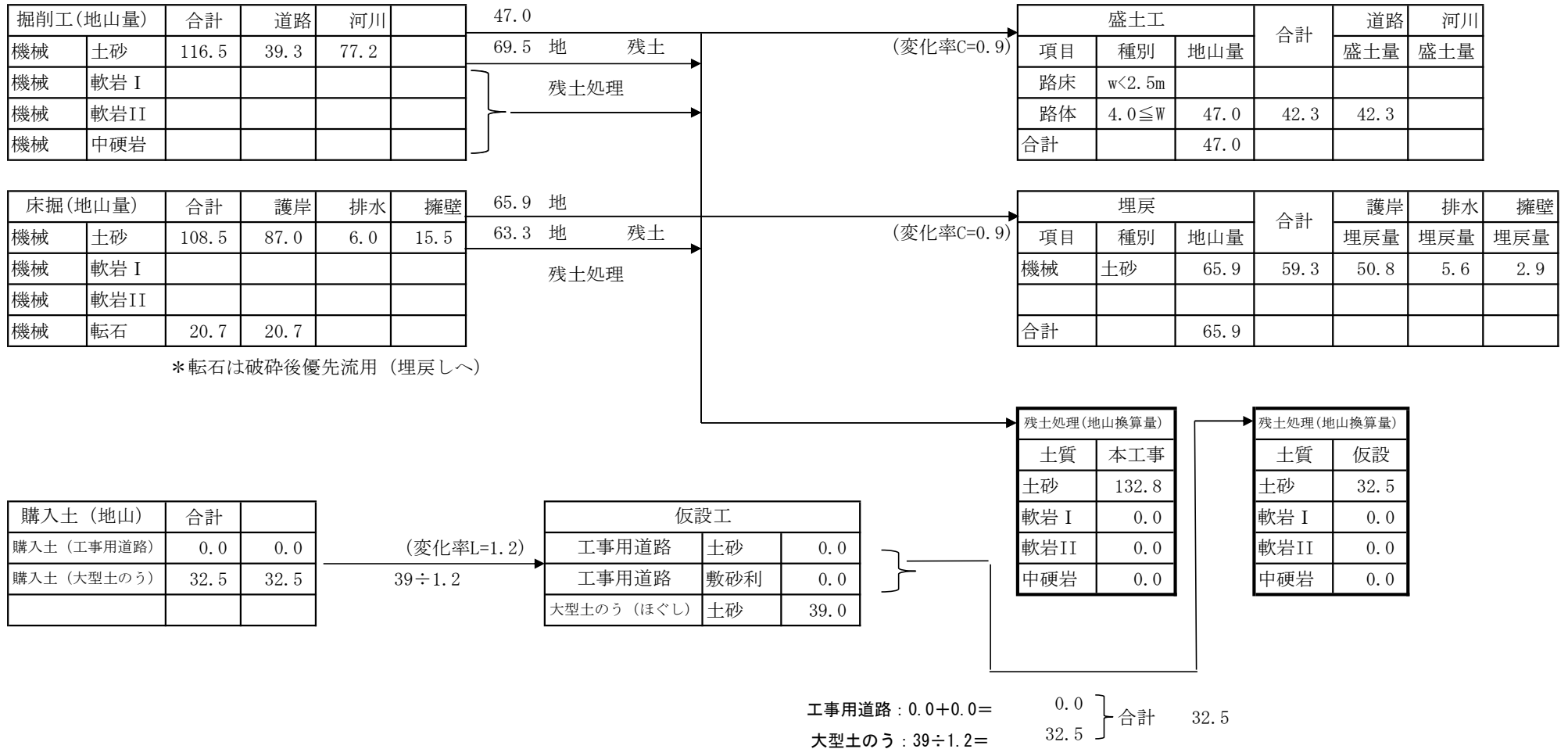
実施

工事数量総括表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数量	計上数量	備 考
土工							
	道路土工	オープン掘削	土砂	m ³	39.3	40	
	河川土工	掘削	土砂	m ³	77.2	80	
	盛土工	路体盛土	4.0≦W	m ³	42.3	40	
	作業土工	床掘	土砂、標準	m ³	108.5	110	
		埋戻	土砂 1≦W<4	m ³	59.3	60	
	転石処理工	転石破砕	φ1.0m	m ³	20.7	20	破砕後埋戻しへ流用
	残土処理工	土砂等運搬	土砂	m ³	132.8	130	道下サンセットパーク L=9.3km
		残土処分	土砂	m ³	132.8	130	土量配分表より
法覆護岸工							
	コンクリートブロック工	ブロック積	控50cm 1:0.5	m ²	87.6	88	水抜パイプ有、練積
		ブロック積	控35cm 裏コン10	m ²	20.1	20	水抜パイプ有、練積、裏コン0.0896m ³ /m ²
		胴込Co	18-8-25BB W/C≦60%	m ³	29.1	29	
		目地材料	材料費のみ	m ²	2.0	2	
		裏込碎石	RC-40	m ³	58.6	59	㈱クリーンファイア L=40.5km
		1号天端工	延長	m	18.4	18	
			コンクリート 21-8-40BB W/C≦60%	m ³	3.625		10mあたり
			瀝青繊維質目地t=10	m ²	0.725		10mあたり
		3号天端工	延長	m	11.7	12	
			コンクリート 21-8-25BB W/C≦60%	m ³	0.839		10mあたり
			瀝青繊維質目地t=10	m ²	0.168		10mあたり
		1号基礎工	延長	m	26.4	26	
			コンクリート 21-8-40BB W/C≦60%	m ³	1.50		10mあたり
			基礎碎石 Rc-40	m ²	9.00		10mあたり
		3号基礎工	延長	m	11.7	12	
			コンクリート 21-8-40BB W/C≦60%	m ³	1.14		10mあたり
			基礎碎石 Rc-40	m ²	6.20		10mあたり
	小口止工	コンクリート	21-8-40BB, W/C≦60%, 一般養生	m ³	2.4	2	
		目地材料	瀝青繊維質目地t=10	m ²	8.0	8	
	すりつけ工	練石積		m ²	5.0	5	0.22m ³ /m ² 胴込Co含む 裏コン0.134m ³ /m ²
排水構造物工							
	排水構造物工	プレキャストU型側溝	300×300	m	29.5	30	
		ベンチフリーム	BF-200	m	1.0	1	
		自由勾配側溝	300×400	m	6.0	6	
			300×500	m	6.5	7	
		グレーチング蓋		枚	5.0	5	
		現場打集水桝	G1-B500-L500-H700 18-8-25BB, W/C≦60%,	箇所	2.0	2	

[illegible]

土量配分表



道路土工

計 算 表

断 面	距 離	オープン掘削 $5.0 \leq B$ 、 $20.0 \leq L$			切土法面整形			摘 要
		面 積	平 均	立 積	延 長	平 均	面 積	
設NO.0		2.2						
設NO.10	10.0	0.7	1.45	14.5				
設NO.20	10.0	0.0	0.35	3.5				
設NO.30	10.0	0.0	0.00	0.0				
設NO.37.7	7.7	0.9	0.45	3.5				
設NO.39.9	2.2	1.0	0.95	2.1				
設NO.50	10.1	1.3	1.15	11.6				
設NO.52.7	2.7	1.7	1.50	4.1				
合 計	52.7			39.3				

道路土工

計 算 表

断 面	距 離	路体盛土 ($4.0 \leq W$)			盛土法面整形			摘 要
		延 長	平 均	面 積	面 積	平 均	面 積	
設NO.0		0.0						
設NO.10	10.0	0.0		0.0				
設NO.20	10.0	0.7	0.35	3.5				
設NO.30	10.0	2.3	1.50	15.0				
設NO.37.7	7.7	1.4	1.85	14.2				
設NO.39.9	2.2	1.3	1.35	3.0				
設NO.50	10.1	0.0	0.65	6.6				
設NO.52.7	2.7	0.0	0.00	0.0				
合 計	52.7			42.3				

河川土工

計 算 表

断 面	距 離	オープン掘削 $5.0 \leq B$ 、 $20.0 \leq L$			切土法面整形			摘 要
		面 積	平 均	立 積	延 長	平 均	面 積	
設NO.0		0.0						
設NO.10	10.0	2.8	1.40	14.0				
設NO.20	10.0	2.3	2.55	25.5				
設NO.30	10.0	1.9	2.10	21.0				
設NO.37.7	7.7	1.9	1.90	14.6				
設NO.39.9	2.2	0.0	0.95	2.1				
設NO.50	10.1							
設NO.52.7	2.7							
合 計	52.7			77.2				

河川土工

計 算 表

断 面	距 離	路体盛土 ($4.0 \leq W$)			盛土法面整形			摘 要
		延 長	平 均	面 積	面 積	平 均	面 積	
設NO.0								
設NO.10	10.0							
設NO.20	10.0							
設NO.30	10.0							
設NO.37.7	7.7							
設NO.39.9	2.2							
設NO.50	10.1							
設NO.52.7	2.7							
合 計	52.7							

作業土工

計 算 表

断 面	距 離	床掘(土砂) $1.0 \leq W < 2.0$			埋戻(河川) $C(1 \leq W < 4)$			摘 要
		面 積	平 均	立 積	面 積	平 均	立 積	
護岸								
設NO.0		0.0			0.0			
設NO.10	10.0	3.2	1.60	16.0	1.5	0.75	7.5	
設NO.20	10.0	3.2	3.20	32.0	1.5	1.50	15.0	
設NO.30	10.0	3.2	3.20	32.0	1.5	1.50	15.0	
設NO.37.7	7.7	3.1	3.15	24.3	1.5	1.50	11.6	
設NO.39.9	2.2	0.0	1.55	3.4	0.0	0.75	1.7	
設NO.50	10.1							
設NO.52.7	2.7							
巨石処理($\phi 1.0\text{m}$)								
	V=	$0.50 \times 0.50 \times \pi \times 26.4 =$		-20.7				
合 計	52.7			87.0			50.8	

作業土工

計 算 表

断 面	距 離	埋戻(道路)			基面整正			摘 要
		面 積	平 均	立 積	延 長	平 均	面 積	
護岸								
設NO.0								
設NO.10	10.0							
設NO.20	10.0							
設NO.30	10.0							
設NO.37.7	7.7							
設NO.39.9	2.2							
設NO.50	10.1							
設NO.52.7	2.7							
合 計	52.7							

作業土工

計 算 表

断 面	距 離	床掘(土砂) $1.0 \leq W < 2.0$			埋戻(河川) ($W < 1$)			摘 要
		面 積	平 均	立 積	面 積	平 均	立 積	
排水								
設NO.0		0.0			0.0			
設NO.10	10.0	0.4	0.20	2.0	0.2	0.10	1.0	
設NO.20	10.0	0.2	0.30	3.0	0.1	0.15	1.5	
設NO.30	10.0	0.0	0.10	1.0	0.1	0.10	1.0	
設NO.37.7	7.7				0.1	0.10	0.8	
設NO.39.9	2.2				0.2	0.15	0.3	
設NO.50	10.1				0.0	0.10	1.0	
設NO.52.7	2.7							
合 計	52.7			6.0			5.6	

作業土工

計 算 表

断 面	距 離	埋戻(道路)			基面整正			摘 要
		面 積	平 均	立 積	延 長	平 均	面 積	
排水								
設NO.0								
設NO.10	10.0							
設NO.20	10.0							
設NO.30	10.0							
設NO.37.7	7.7							
設NO.39.9	2.2							
設NO.50	10.1							
設NO.52.7	2.7							
合 計	52.7							

作業土工

計 算 表

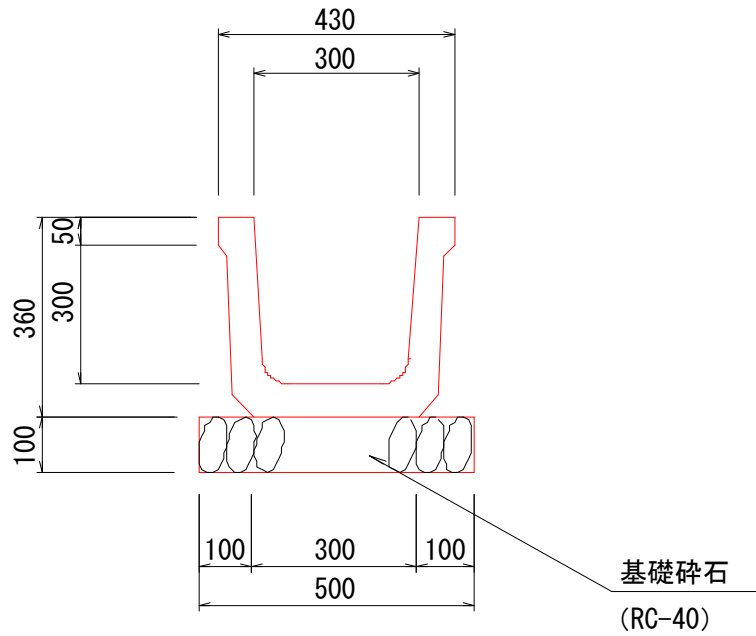
断 面	距 離	床掘(土砂) $1.0 \leq W < 2.0$			埋戻(河川) ($W < 1$)			摘 要
		面 積	平 均	立 積	面 積	平 均	立 積	
擁壁								
設NO.0								
設NO.10	10.0							
設NO.20	10.0	0.0			0.0			
設NO.30	10.0	0.8	0.40	4.0	0.2	0.10	1.0	
設NO.37.7	7.7	0.7	0.75	5.8	0.1	0.15	1.2	
設NO.39.9	2.2	0.8	0.75	1.7	0.1	0.10	0.2	
設NO.50	10.1	0.0	0.40	4.0	0.0	0.05	0.5	
設NO.52.7	2.7							
合 計	52.7			15.5			2.9	

作業土工

計 算 表

断 面	距 離	埋戻(道路)						摘 要
		面 積	平 均	立 積	延 長	平 均	面 積	
擁壁								
設NO.0								
設NO.10	10.0							
設NO.20	10.0							
設NO.30	10.0							
設NO.37.7	7.7							
設NO.39.9	2.2							
設NO.50	10.1							
設NO.52.7	2.7							
合 計	52.7							

U型側溝 300×300



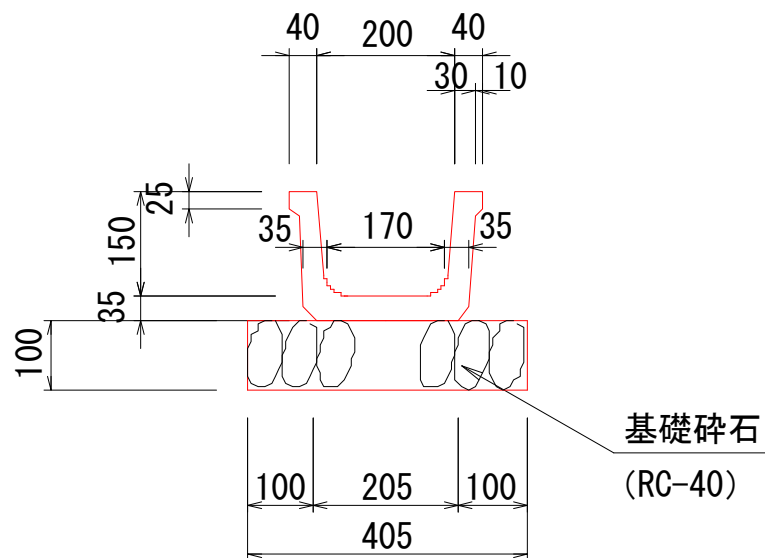
平面図より

U型側溝U-300×300

L = 29.5 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当 り数量	延 長	数 量
U型側溝	U-300×300	個	10÷2	5.000	29.5	14.8
基礎材	RC-40 t=100	m2	0.5×10	5.000	29.5	14.8

ベンチフリュームBF-200



平面図より

U型側溝BF-200

L= 1.0 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当 り数量	延 長	数 量
U型側溝	BF-200	個	10÷2	5.000	1.0	0.5
基礎材	RC-40 t=100	m2	0.405*10	4.050	1.0	0.41

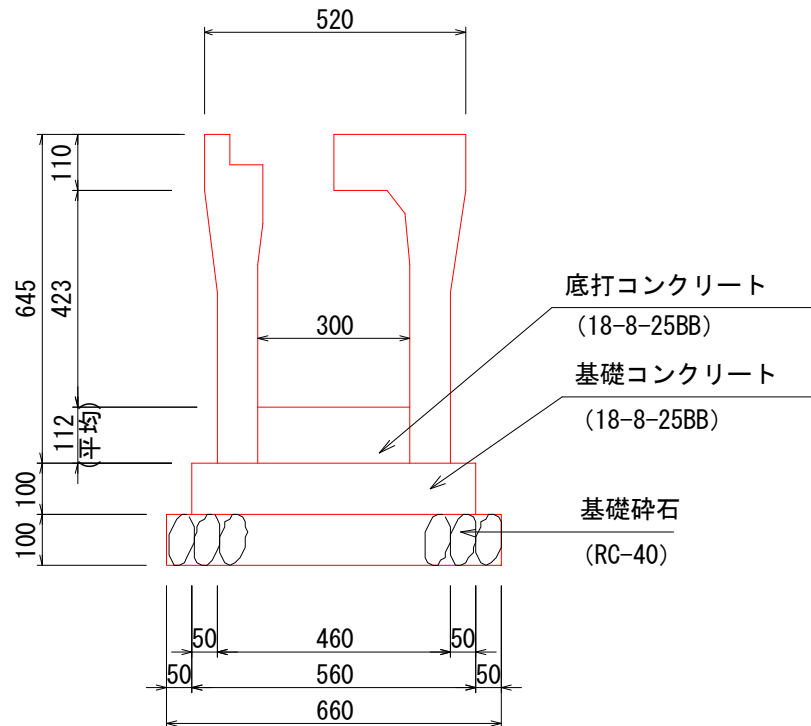
縦断用 300×400



L = 6.0 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当 り数量	延 長	数 量
自由勾配側溝	B300-H500	個	$10 \div 2$	5.000	6.0	3.0
基礎Co	(18-8-25BB)	m3	$0.1 * 0.51 * 10$	0.510	6.0	0.3
インバートCo	(18-8-25BB) 平均H=0.052	m3	$0.3 * 0.052 * 10$	0.156	6.0	0.1
基礎材	RC-40 t=150	m2	$0.61 * 10$	6.100	6.0	3.7

自由勾配側溝
横断用 300×500

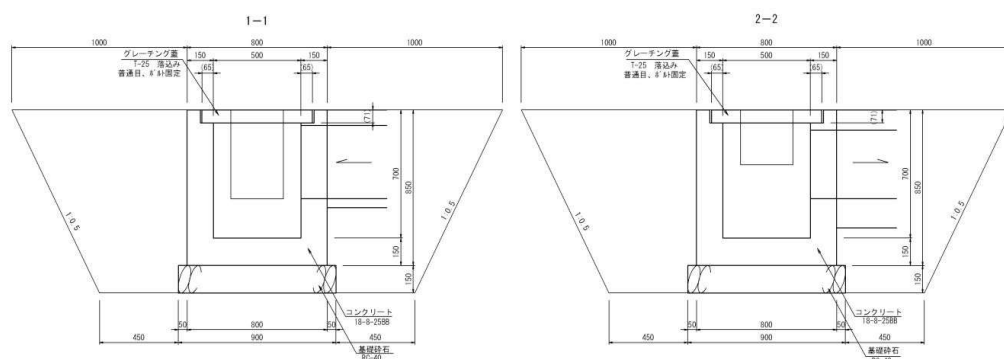


平面図より

自由勾配側溝B300-H500 (横断用)

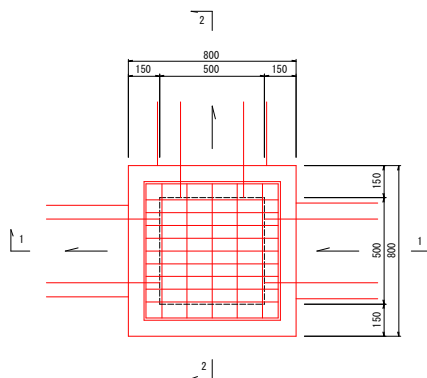
L= 6.5 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当 り数量	延 長	数 量
自由勾配側 溝	B300-H500	個	10÷2	5.000	6.5	3.3
基礎Co	(18-8-25BB)	m3	0.1*0.56*10	0.560	6.5	0.4
インバート Co	(18-8-25BB) 平均H=0.112	m3	0.3*0.112*10	0.336	6.5	0.2
基礎材	RC-40 t=150	m2	0.66*10	6.600	6.5	4.3



集水樹 G1-B500-L500-H700

平面図



控除 コンクリート $V=0.045\text{m}^3$
型枠 $A=0.595\text{m}^2$

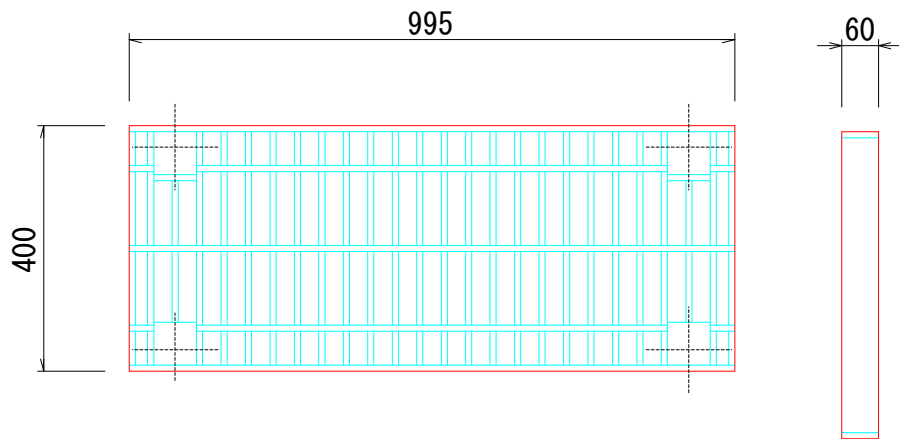
平面図より

集水樹 G1-500-500-700

N= 2.0 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	箇所当り数量	箇所	数 量
コンクリート	18-8-25BB W/C $\leq$ 60%	m ³	$0.8 \times 0.8 \times 0.85 - 0.5 \times 0.5 \times 0.629 - 0.63 \times 0.63 \times 0.071 - 0.045$	0.314	2.0	0.6
グレーチング蓋	T-25 ボルト固定	枚	1	1.000	2.0	2.0
基礎材	RC-40 t=150	m ²	0.9×0.9	0.810	2.0	1.6
床掘		m ³	$1/2 \times (1.8 \times 1.8 + 2.8 \times 2.8) \times 1$	5.540	2.0	11.1
埋戻し		m ³	$5.54 - 0.8 \times 0.8 \times 0.85 - 0.9 \times 0.9 \times 0.15$	4.875	2.0	9.8

横断用 グレーチング蓋



グレーチング蓋					N= 5.0 枚	
名 称	規 格	単位	算 式	10m当 り数量	延 長	数 量
自由勾配側 溝 300× 400(縦断用)		枚	3	-		3.0
自由勾配側 溝 300× 500(横断用)		枚	2	-		2.0

集水桝接続水路控除数量計算書 1/1

水路種別	控除数量				集水桝G1-500×500×700						
					桝壁厚 b 1		150	桝壁厚 b 1			
	コンクリート		型 枠		桝箇所数		2	桝箇所数			
	b 1=150	b 1=200	b 1=150	b 1=200	控除箇所数	コンクリート(m³)	型枠(m²)	控除箇所数	コンクリート(m³)	型枠(m²)	
自由勾配300×400	0.018		0.240		2	0.036	0.480				
自由勾配300×500	0.023		0.300		1	0.023	0.300				
U型側溝300×300	0.023		0.310		1	0.023	0.310				
BF-200	0.008		0.100		1	0.008	0.100				
合 計						0.090	1.190				
平 均						0.045	0.595				

種 別	細 別	算 式	単 位	数 量	備考
自由勾配300×400	コンクリート	$V(b1=150)=0.300\times0.400\times0.150$	m³	0.018	
	型枠	$A(b1=150)=0.300\times0.400\times2$	m²	0.24	
自由勾配300×500	コンクリート	$V(b1=150)=0.300\times0.500\times0.150$	m³	0.023	
	型枠	$A(b1=150)=0.300\times0.500\times2$	m²	0.3	
U型側溝300×300	コンクリート	$V(b1=150)=0.430\times0.360\times0.150$	m³	0.023	
	型枠	$A(b1=150)=0.430\times0.360\times2$	m²	0.31	
BF-200	コンクリート	$V(b1=150)=0.185\times0.275\times0.150$	m³	0.008	
	型枠	$A(b1=150)=0.185\times0.275\times2$	m²	0.1	
ヒューム管 φ 200	コンクリート	$V(b1=150)=0.127\times0.127\times\pi\times0.15$	m³	0.008	
	型枠	$A(b1=150)=0.127\times0.127\times\pi\times2$	m²	0.101	

コンクリートブロック積数量総括表

控え500(練) 控え350(練)

種 別	積ブロック (m2)	積ブロック (m2)	胴込・裏込Co (m3)	裏込砕石 (m3)	1号天端 (m)	ガードレール基礎 (m)	3号天端 (m)	1号基礎 (m)	3号基礎 (m)	雑工	Coブロック (m2)	
控え500(練)	87.6		29.1	51.2	18.4	8.0		26.4		A1 (下流)=	5.02	
控え350(練)		20.1		7.4			11.7		11.7			
合 計	87.6	20.1	29.1	58.6	18.4	8.0	11.7	26.4	11.7		5.02	

種 別	小口・隔壁								規格選定		大型ブロック	
	コンクリート (m3)	目地 (m2)							種別・位置	目地 m2	種別・位置	目地 (材料費のみ) m2
1号小口	1.2	3.9							1号小口	3.90	設NO.0.0+20.0	2.01
2号小口	1.2	4.1							2号小口	4.10		
									1号天端	1.30		
									3号天端	0.20		
合 計	2.4	8.0								9.50		2.01

大型ブロック積（兼用護岸）

斜率5分

1.118

控え500(練)

目地材料 t=10mm

測 点	ブロック積工															
	天端長	下端長	平均距離	ブロック積面積 (m2)					裏込砕石 (m3)			天端工1	ガード レーン 基礎	基礎工1	基礎工2	適 用
	(m)	(m)	(m)	直高	直高-0.5	法 長	平 均	面 積	断 面	平 均	体 積	(m)	(m)	(m)	(m)	
				3.40	2.90	3.2			1.94							【参考】 胴込・裏込Co
No.0+6.277	3.740	3.740	3.74	3.43	2.93	3.3	3.25	12.2	1.94	1.94	7.3		3.7	3.7		0.332m3/m2
No.0+10.0	5.015	5.015	5.02	3.45	2.95	3.3	3.30	16.6	1.94	1.94	9.7	0.7	4.3	5.0		
No.0+15.02	5.005	5.005	5.01	3.47	2.97	3.3	3.30	16.5	1.94	1.94	9.7	5.0		5.0		
No.0+20.0	5.005	5.005	5.01	3.49	2.99	3.3	3.30	16.5	1.94	1.94	9.7	5.0		5.0		
No.0+25.01	5.015	5.015	5.02	3.51	3.01	3.4	3.35	16.8	1.94	1.94	9.7	5.0		5.0		
No.0+30.0	2.650	2.650	2.65	3.55	3.05	3.4	3.40	9.0	1.94	1.94	5.1	2.7		2.7		
No.0+32.911																
小 計	26.4	26.4	26.5					87.6			51.2	18.4	8.0	26.4		
合 計	26.4	26.4	26.5					87.6			51.2	18.4	8.0	26.4		

測点	算定式	数量
設NO.0.0+20.0	$0.50 \times 3.3 \times 1.22$	2.013
合計		2.013

○平均高計算書

測点	天端長 (m)		直高 (m)	平均			面積 (m2)
No.0+6.277			3.40				
No.0+10.0	3.740		3.43	3.415			12.772
No.0+15.02	5.015		3.45	3.44			17.252
No.0+20.0	5.005		3.47	3.46			17.317
No.0+25.01	5.005		3.49	3.48			17.417
No.0+30.0	5.015		3.51	3.5			17.553
No.0+32.911	2.650		3.55	3.53			9.3545
小 計	26.4						91.7

$$\text{平均直高 } H = 91.7 \div 26.4 = 3.47 \text{ m}$$

○雜工

ブロック面積(控え350、裏コン150)

$$A1 \text{ (下流)} = (0.5 + 2.302) \times 0.5 \times (3.403 - 0.5 + 0.3) \times 1.118$$

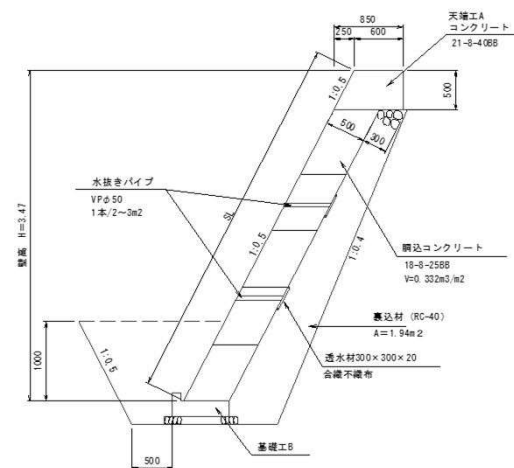
$$\text{裏}C_0 = 3.2 \times 0.15$$

$$\text{裏}C_0 = 0.48 \times 0.5 + (0.48 + 0) / 2 \times 1.8$$

$$= 5.0169 \text{ m}^2$$

$$= 0.48 \text{ m}^2$$

$$= 0.672 \text{ m}^3 \dots$$



0.13395 m³/m²

ブロック積擁壁（裏コン100）

斜率5分

1.118

控え350（練）

目地材料 t=10mm

測 点	ブロック積工															
	天端長	下端長	平均距離	ブロック積面積 (m2)					裏込砕石 (m3)			天端工3	天端工4	基礎工3	基礎工4	適 用
	(m)	(m)	(m)	直高	直高-0.1	法 長	平 均	面 積	断 面	平 均	体 積	(m)	(m)	(m)	(m)	
																【参考】
No.0+28.08				1.67	1.57	1.8			0.63							胴込・裏込Co
No.0+30.0	1.93	1.93	1.93	1.65	1.55	1.7	1.75	3.4	0.63	0.63	1.2	1.9		1.9		0.22m3/m2
No.0+33.92	3.92	3.92	3.92	1.64	1.54	1.7	1.70	6.7	0.63	0.63	2.5	3.9		3.9		
No.0+37.70	3.80	3.80	3.80	1.64	1.54	1.7	1.70	6.5	0.63	0.63	2.4	3.8		3.8		
No.0+39.75	2.05	2.05	2.05	1.62	1.52	1.7	1.70	3.5	0.63	0.63	1.3	2.1		2.1		
小 計	11.7	11.7	11.7					20.1			7.4	11.7		11.7		
合 計	11.7	11.7	11.7					20.1			7.4	11.7		11.7		

平均高計算書

測点	天端長 (m)			直高 (m)	平均		面積 (m2)
No.0+28.08				1.67			
No.0+30.0	1.93			1.65	1.66		3.2038
No.0+33.92	3.92			1.64	1.645		6.4484
No.0+37.70	3.80			1.64	1.64		6.232
No.0+39.75	2.05			1.62	1.63		3.3415
小計	11.7						19.2

平均直高 H = 19.2 ÷ 11.7 = 1.64 m

○裏Com3/m2の算出
ブロック面積(控え350、裏コン100)

A=

裏Co= (1.64-0.1)×0.10

裏Co= 0.154×11.7

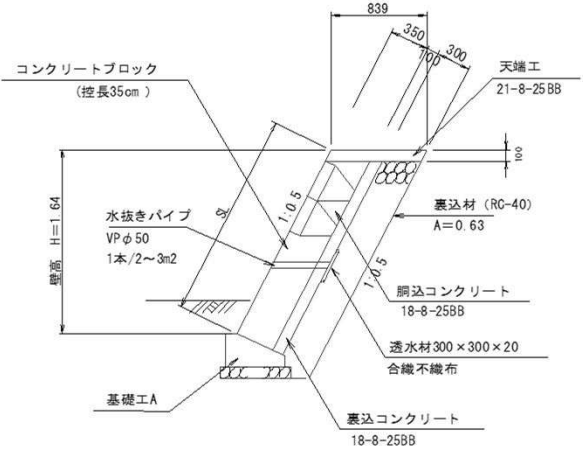
= 20.1 m²

= 0.154 m²

= 1.8018 m³

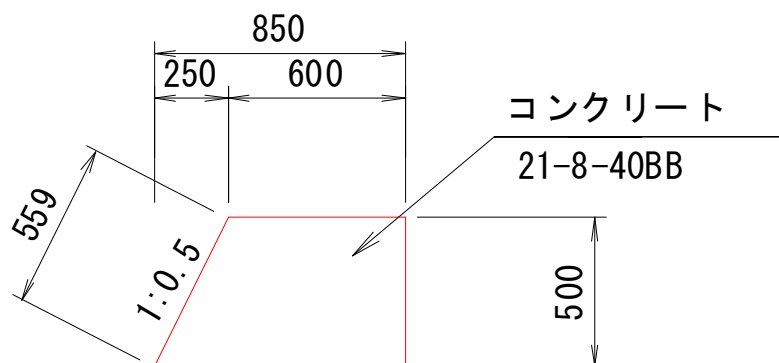
...

0.08964 m3/m2



1号天端

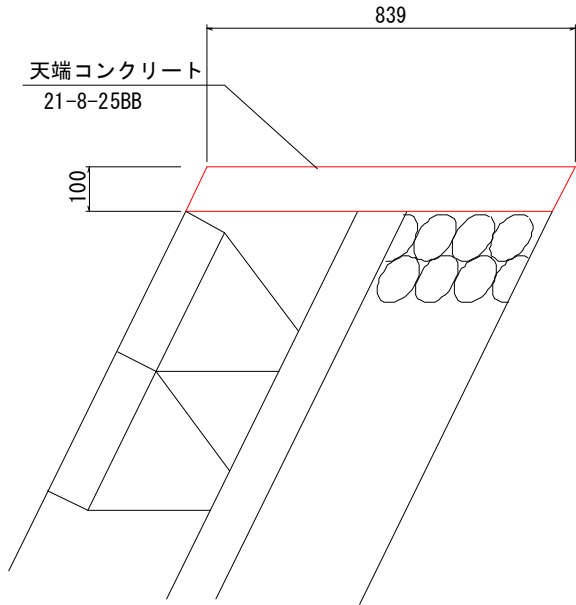
S=1:100



天端工				L= 18.4 m		
名 称	規 格	単位	算 式	10m当 り数量	延 長	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$	m3	$(0.6+0.85)/2 \times 0.50 \times 10.0$	3.625	18.4	6.7
目地材	瀝青繊維	m2	$(0.6+0.85)/2 \times 0.50 \times 10.0/5$	0.725	18.4	1.3

3号天端

S=1:40



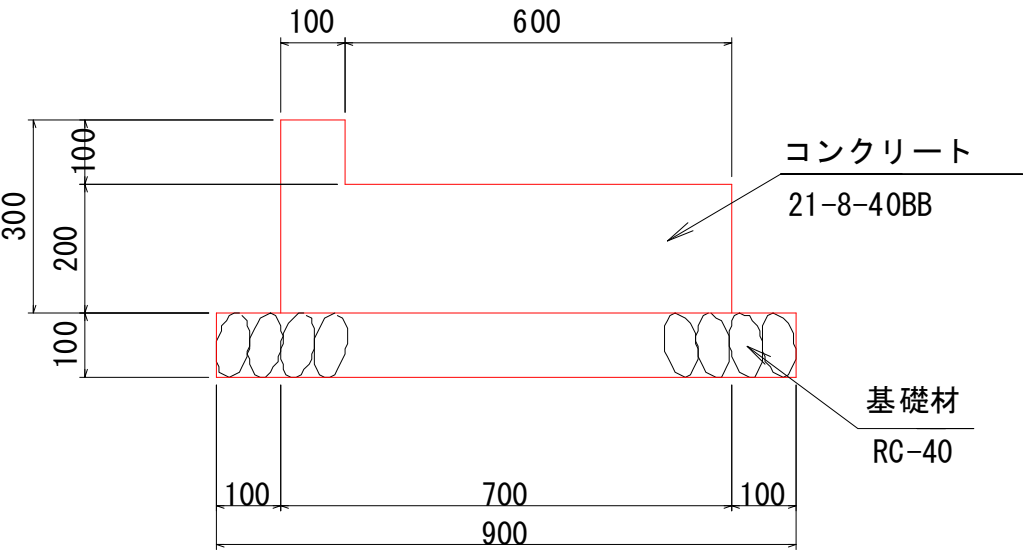
天端工

L= 11.7 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当 り数量	延 長	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$	m3	$0.839 \times 0.1 \times 10.0$	0.839	11.7	1.0
目地材	瀝青繊維	m2	$0.839 \times 0.1 \times 10.0/5.0$	0.168	11.7	0.2

1号基礎

S=1:40



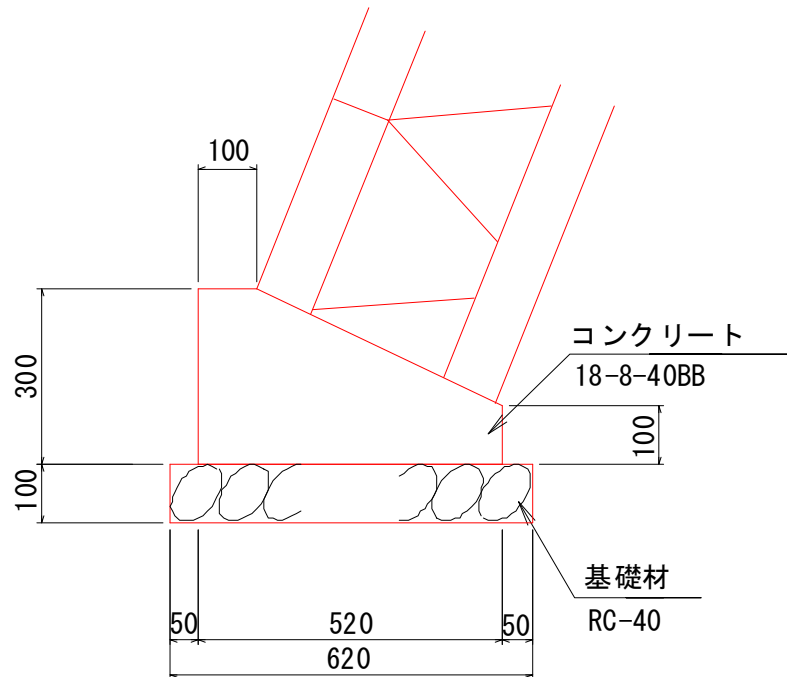
基礎工

L= 26.4 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当 り数量	延 長	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$	m3	$(0.1 \times 0.3 + 0.2 \times 0.6) \times 10.0$	1.50	26.4	4.0
基礎碎石	Rc-40	m2	0.90×10.0	9.000	26.4	23.8

3号基礎

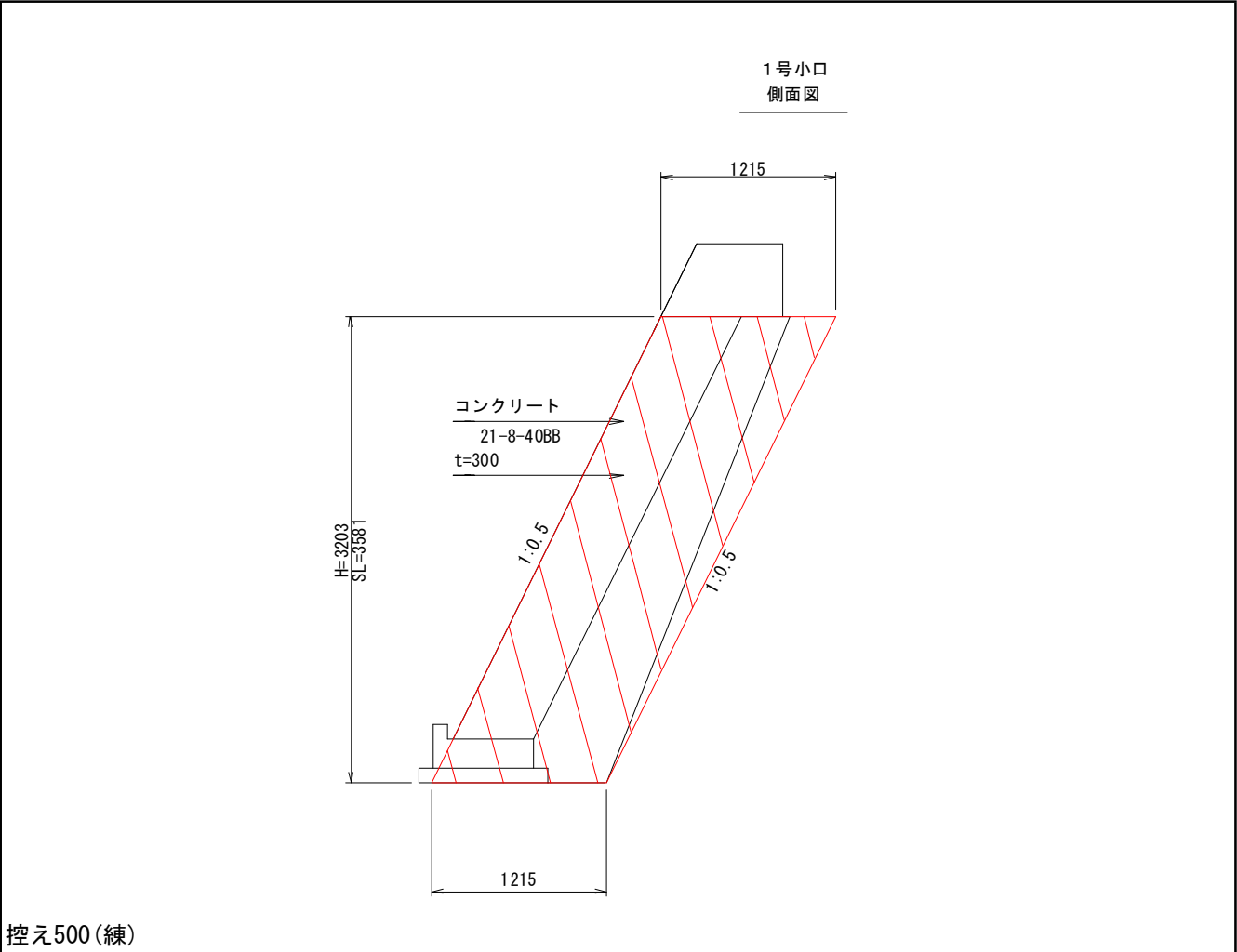
S=1:40



基礎工

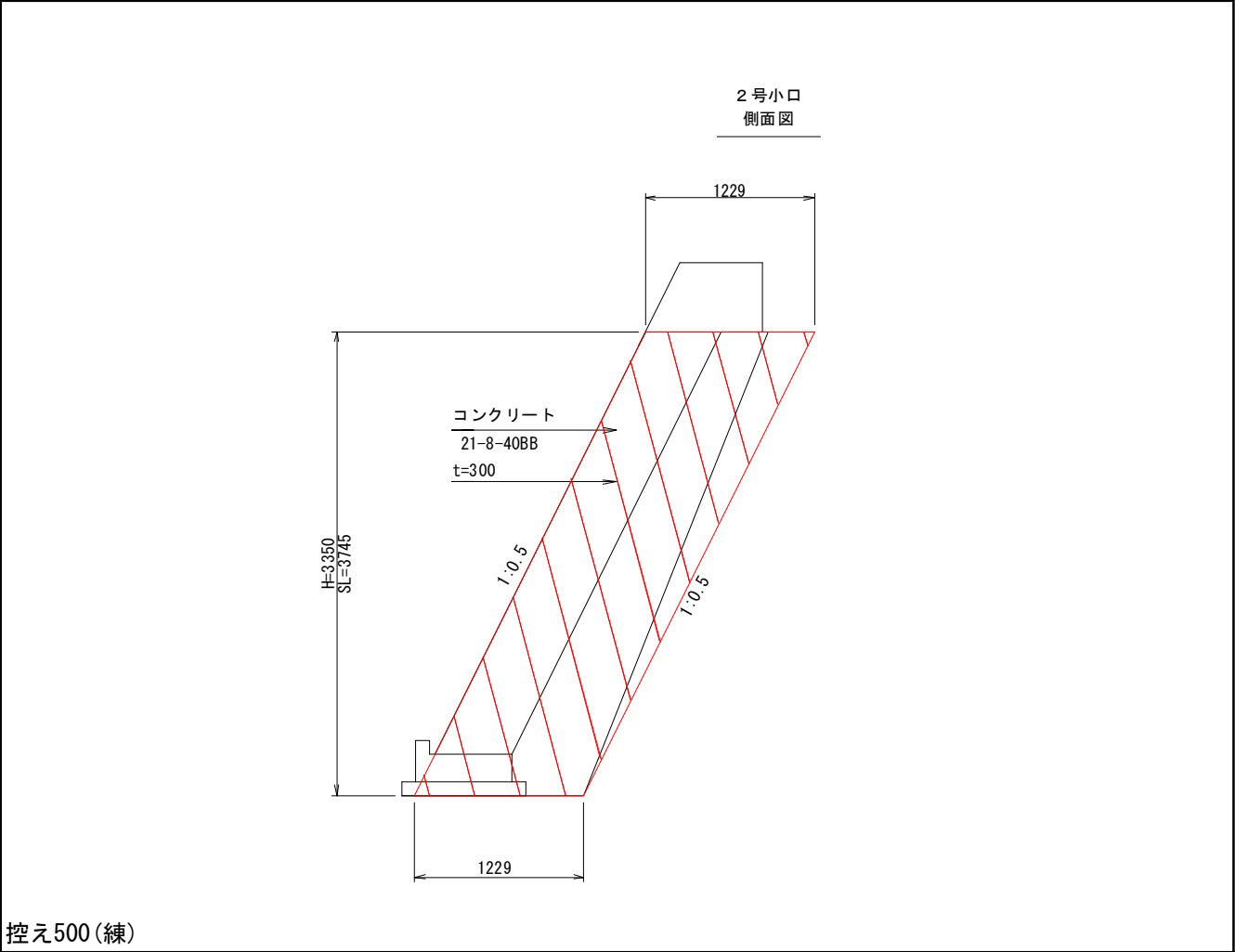
L= 11.7 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当 り数量	延 長	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$	m ³	$(0.30 \times 0.52 - 0.42 \times 0.2 \times 0.5) \times 10.0$	1.14	11.7	1.3
基礎砕石	Rc-40	m ³	0.62×10.0	6.200	11.7	7.3



控え500(練)

1号小口止					
名 称	規 格	単位	算 式	数量	備考
コンクリート	$\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$	m3	$(1.215+1.215)/2 \times 3.203 \times 0.30$	1.167	1号小口
目地	瀝青繊維	m2	$(1.215+1.215)/2 \times 3.203$	3.890	1号小口



控え500(練)

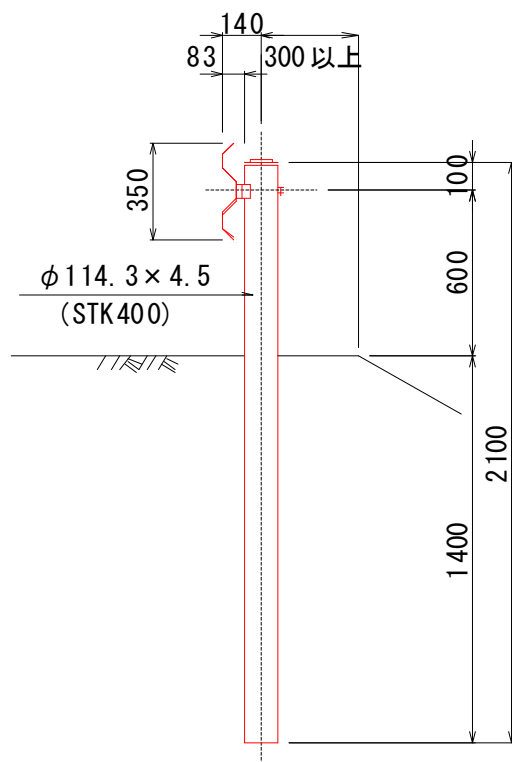
2号小口止					
名 称	規 格	単位	算 式	数量	備考
コンクリート	$\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$	m3	$(1.229+1.229)/2 \times 3.350 \times 0.30$	1.235	2号小口
目地	瀝青繊維	m2	$(1.229+1.229)/2 \times 3.350$	4.120	2号小口

鋪裝面積計算書

[illegible]

ガードレール (Gr-C-4E)

S=1:100



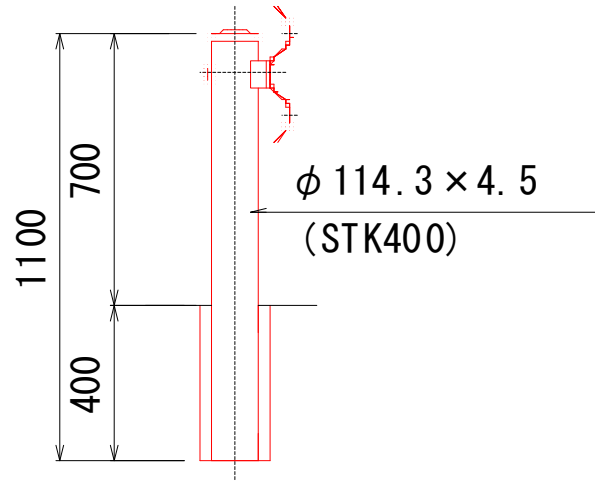
ガードレールGr-C-4E

L= 7.6 m

名 称	規 格	単 位	算 式	10m当 り数量	延 長	数 量
ガードレール	Gr-C-4E	m			7.6	7.6

ガードレール

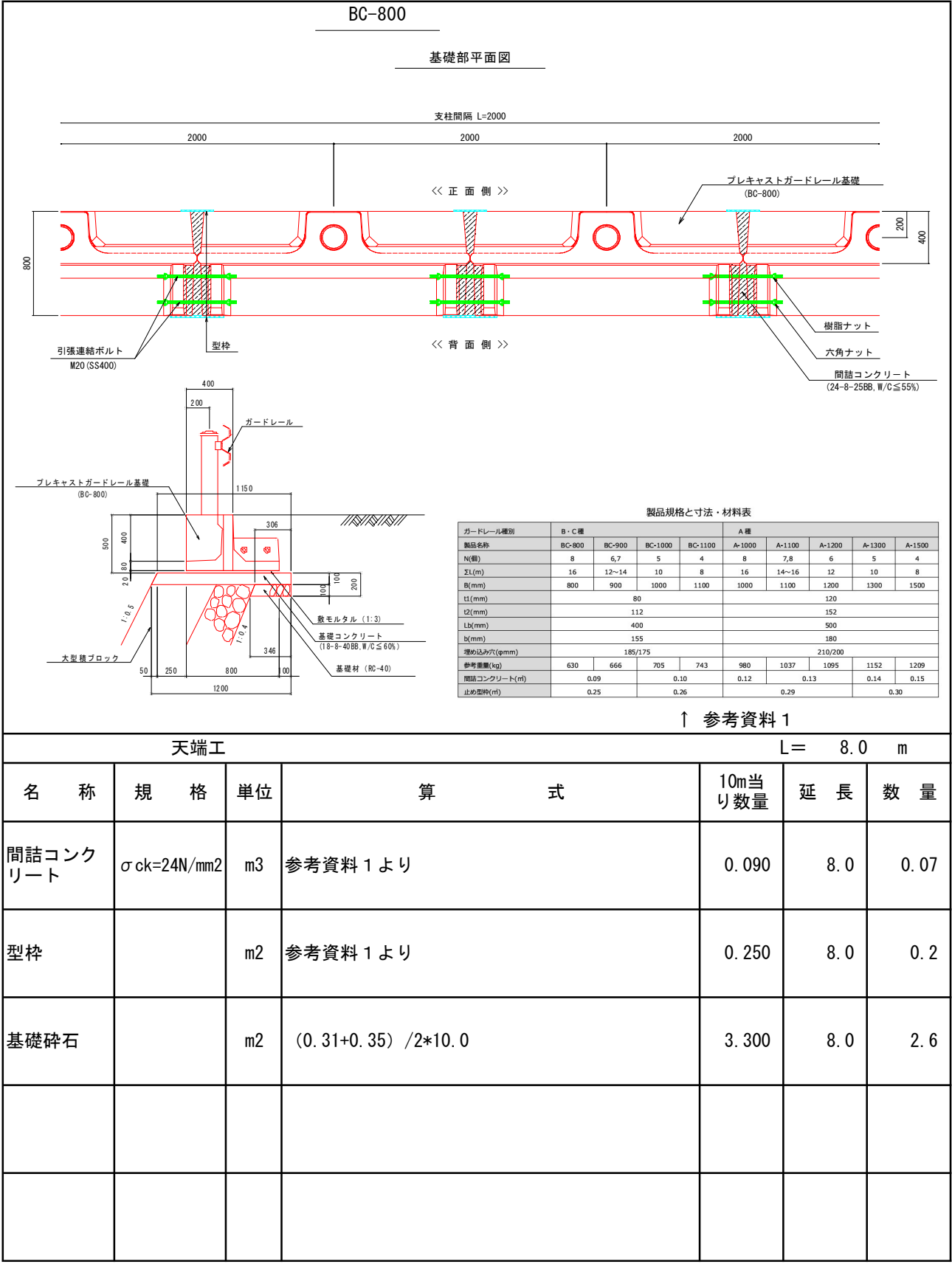
(Gr-C-2B) S=1:100



ガードレールGr-C-2B

L= 8.0 m

名 称	規 格	単 位	算 式	10m当 り数量	延 長	数 量
ガードレール	Gr-C-2B	m			8.0	8.0



計 算 表

[illegible]

計 算 表

断 面	距 離	民家崩壊ブロック撤去			面 積	平 均	立 積	摘 要
		面 積	平 均	立 積				
NO.0+28.3	11.5	0.5	0.50	5.8				
NO.0+39.8		0.5						
合 計	11.5			5.8				

$+30.0$
 $KH=52.370$
 $GH=52.360$
 $GH=52.346$
 $FH=53.176$

