

1. 数量総括表

数 量 総 括 表 (1)

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	設計数量	摘 要
土 工				式		1	
	掘 削 工			式		1	
		機械掘削	小規模	m ³	261	260	土留：無 障害：無
		岩掘削	軟岩, 片切掘削	m ³	20	20	
	作業土工						
		機械床掘	土砂, 小規模	m ³	24	20	
		機械埋戻	土砂, 小規模	m ³	2	2	
	残土処理工			式		1	
		残土処理	土砂	m ³	282	280	DID:無 処分場:輪島市内
			軟岩	m ³	20	20	処分場:輪島市内
	法面整形工			式		1	
		法面整形	切土部	m ²	153	150	CL
法面工				式		1	
	植生工			式		1	
		植生マット	250m2未満	m ²	180.9	180.0	
擁壁工				式		1	
	重力式擁壁工			式		1	
		コンクリート	18-8-40BB	m ³	106.8	107	L=21.6m
		切込碎石(埋戻し)	RC-40	m ³	12.7	13	
		埋戻コンクリート	18-8-25BB	m ³	6.6	7.0	W/C 60%以下
		天端コンクリート	18-8-25BB t=100mm	m ³	2.2	2	W/C 60%以下

数 量 総 括 表 (2)

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	設計数量	摘 要
防護柵工				式		1	
	落石防護柵工			式		1	
		落石防護柵(改良型)	H=1.50m, 5本掛	m	20.5	21	
		中間支柱	H200x100x5.5 x8-2350	本	7	7	
		端末支柱	H150x150x7 x10-2350	本	2	2	
付帯工				式		1	
	石積工			式		1	
		すり付け工		m ²	2.6	3	雑工
水路工				式		1	
	側溝工			式		1	
		PU-300 (1種)		m	27.6	28	
		張コンクリート	18-8-25BB	m ³	0.49	0.5	27.6×0.018(1m当り) W/C 60%以下
		BF1-B300		m	2.8	3	
	柵工			式		1	
		集水柵(1)	500×500	箇所	1	1	コンクリート (18-8-25BB, W/C ≤ 60%): 0.27m ³ ・一般養生
		グレーチング蓋	歩道用, T-2	枚	1	1	
		集水柵(2)	500×500	箇所	1	1	コンクリート (18-8-25BB, W/C ≤ 60%): 0.27m ³ ・一般養生
		グレーチング蓋	歩道用, T-2	枚	1	1	
撤去工				式		1	
	構造物取壊し工			式		1	
		コンクリート構造物取壊し	有筋コンクリート	m ³	0.07	0.1	機械施工 低騒音・低振動対策不要
			無筋コンクリート	m ³	3.38	3	
	運搬処理工			式		1	
		殻運搬	有筋コンクリート	m ³	0.07	0.1	
			無筋コンクリート	m ³	3.38	3	
		殻処分	有筋コンクリート	t	0.18	0.2	DID無(W=0.18t)
			無筋コンクリート	t	7.94	8	DID無(W=7.94t)

数量総括表(3)

[illegible]

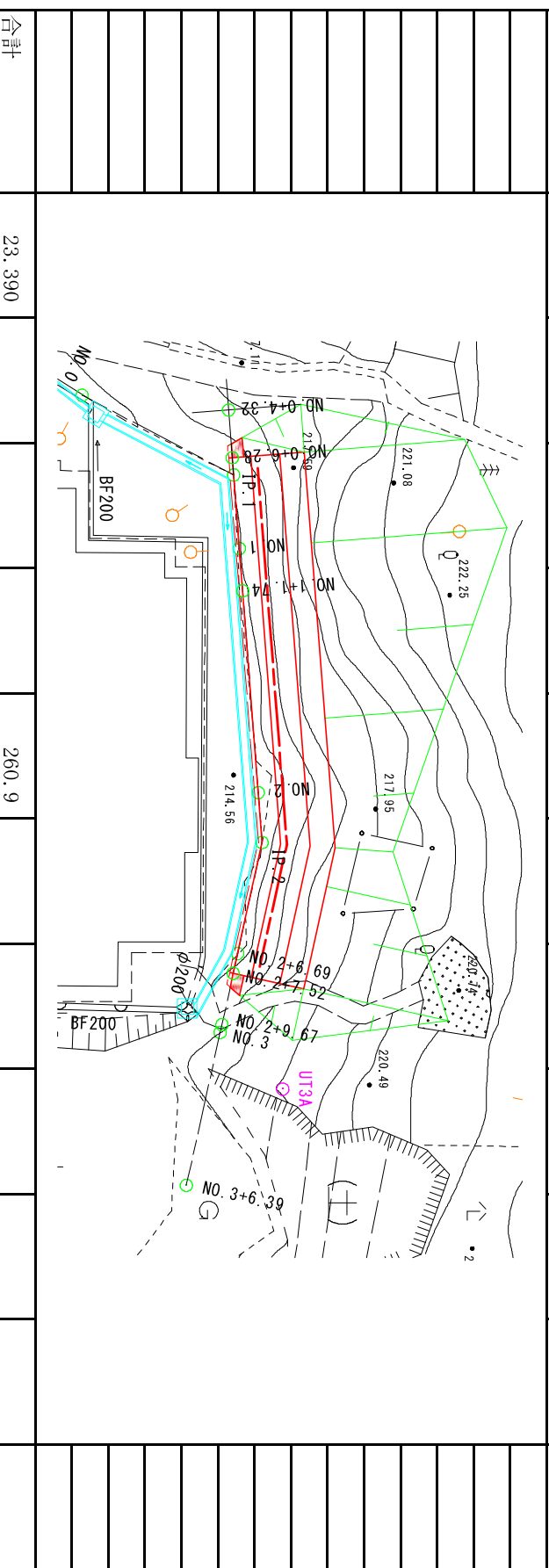
2. 土 工

作業土工			1式当り	
名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
土工 機械掘削 (KCA)	片切掘削 W<5.0m	$V = 260.9$	261	m ³
岩掘削 (RCA)	軟岩 片切掘削	$V = 20.3$	20	m ³
機械床掘 (KEA)	土砂 小規模	$V = 23.9$	24	m ³
機械埋戻し (KSA)	土砂 最大埋戻幅 1m未満	$V = 2.3$	2	m ³

残土処理工 残土処理	土砂	$V = 260.9 + 23.9 - 2.3 \div 0.9 = 282.2$	282	m ³
	軟岩	$V = 20.3$	20	m ³
法面整形工 法面整形 (CL)	切土部	$A = 153.2$	153	m ²

算積十士

測 点	点 間 距	機械掘削 (片切掘削：W=5m未満) KCA					距 離	面 積	平均面積	体 積	適 用
		距 離	面 積	平均面積	体 積	適 用					
NO.0+4.32		-	0.0								
NO.0+6.28	1.958	1.96	13.9	6.95	13.6	IP.1					
IP.1	0.705	0.71	13.9	13.90	9.8						
NO.1	3.015	3.02	19.5	16.70	50.4						
NO.1+1.74	1.736	1.74	19.5	19.50	33.9	NO.1					
NO.2	8.264	8.26	4.8	12.15	100.4	IP.2					
IP.2	2.047	2.05	4.8	4.80	9.8						
NO.2+6.69	4.643	4.64	7.7	6.25	29.0						
NO.2+7.52	0.830	0.83	7.3	7.50	6.2	NO.2+6.69					
NO.2+9.67	2.150	2.15	0.0	3.65	7.8						



土 積 計 算 書												
測 点	点 間 距 離	機械床掘 (土砂、小規模) KEA										
		距 離	面 積	平均面積	体 積	適 用	距 離	面 積	平均面積	体 積	適 用	
NO. 0+4. 32		-	0. 0									
NO. 0+6. 28	1. 958	1. 96	0. 4	0. 20	0. 4	IP. 1						
IP. 1	0. 705	0. 71	0. 4	0. 40	0. 3							
NO. 1	3. 015	3. 02	0. 8	0. 60	1. 8							
NO. 1+1. 74	1. 736	1. 74	0. 8	0. 80	1. 4	NO. 1						
NO. 2	8. 264	8. 26	1. 3	1. 05	8. 7	IP. 2						
IP. 2	2. 047	2. 05	1. 3	1. 30	2. 7							
NO. 2+6. 69	4. 643	4. 64	1. 4	1. 35	6. 3							
NO. 2+7. 52	0. 830	0. 83	1. 4	1. 40	1. 2	NO. 2+6. 69						
NO. 2+9. 67	2. 150	2. 15	0. 0	0. 70	1. 5							
合計	23. 390				23. 9							

3. 法 面 工

法 面 工

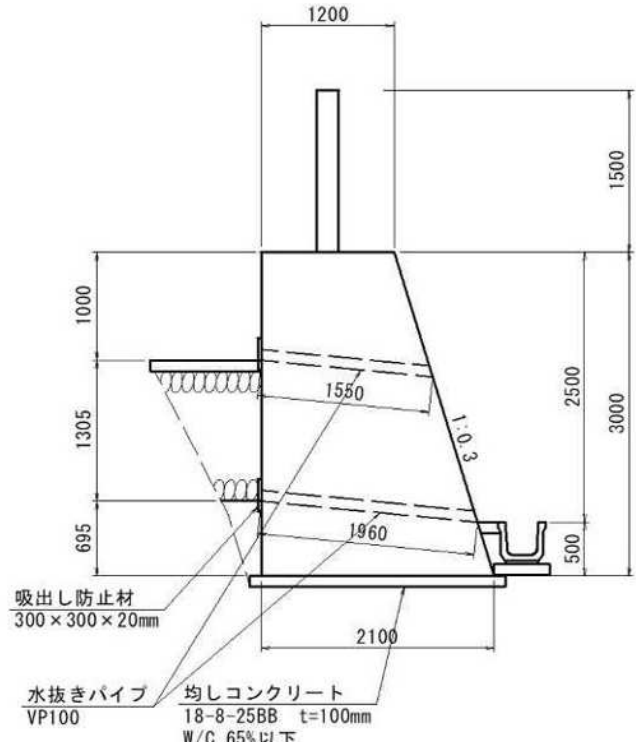
1 式当り

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
植生工 植生マット	250m2未満	$A = \frac{1}{2} \times 2.50 \times 2.50 = 3.13$ $A = \frac{1}{2} \times 8.90 \times 2.50 = 11.13$ $A = \frac{1}{2} \times (8.90 + 10.40) \times 3.70 = 35.71$ $A = \frac{1}{2} \times (10.40 + 3.10) \times 12.50 = 84.38$ $A = \frac{1}{2} \times (3.10 + 7.80) \times 5.90 = 32.16$ $A = \frac{1}{2} \times 2.80 \times 7.80 = 10.92$ $A = \frac{1}{2} \times 2.80 \times 2.50 = 3.50$ <hr/> $\Sigma = 180.93$	181	m ²

4. 擁 壁 工

重力式擁壁工				1 式当り	
名 称	規 格	計 算 式		数量	単位
コンクリート	18-8-40BB	$V1 = 4.950 \times 21.576$	$= 106.801$	107	m ³
型 枠	鉄筋・無筋構造物	(前面) $A1 = 3.132 \times 21.330$	$= 66.806$		
		(背面) $A2 = 2.305 \times 21.820$	$= 50.295$		
		合計	$= 117.101$	117	m ²
吸出防止材	300×300×20	$A = 0.113 \times 21.820$	$= 2.466$	2.5	m ²
水抜きパイプ	VP φ 100	$L1 = 2.194 \times 21.576$	$= 47.338$	47	m
目 地 材	歴青質板 t=10mm	$A1 = 4.950 \times 2$	$= 9.900$	10	m ²
足 場	キャットウォーク	$L1 = 0.556 \times 21.330$	$= 11.859$	12	m
均しコンクリート	18-8-25BB t=100mm W/C 65%以下	$A1 = 2.300 \times 21.576$	$= 49.625$	50	m ²
均しコン型枠		$A1 = 0.100 \times 21.576 \times 2.000$	$= 4.315$	4	m ²
切込砕石(埋戻し)	RC-40	(別紙計算書より)	$V = 12.700$	13	m ³
埋戻コンクリート	18-8-25BB W/C 60%以下	(別紙計算書より)	$V = 6.600$	6.6	m ³
天端コンクリート	18-8-25BB t=100mm W/C 60%以下	$V = 1.000 \times 0.100 \times 21.576$	$= 2.158$	2	m ³

延長計算書						
	1	2	3	4	5	6
①	0.705	3.015	1.736	8.264	2.159	4.755
②	0.705	3.015	1.736	8.264	2.025	4.621
③	0.705	3.015	1.736	8.264	2.337	4.933
④	0.705	3.015	1.736	8.264	2.337	4.933
前面平均延長	0.705	3.015	1.736	8.264	2.092	4.688
背面平均延長	0.705	3.015	1.736	8.264	2.337	4.933
躯体平均延長	0.705	3.015	1.736	8.264	2.215	4.811
	7					Σ
①	0.830					21.464
②	0.830					21.196
③	0.830					21.820
④	0.830					21.820
前面平均延長	0.830					21.330
背面平均延長	0.830					21.820
躯体平均延長	0.830					21.576
①						
②						
③						
④						
前面平均延長						
背面平均延長						
躯体平均延長						

単位当たり数量				
擁壁高	3.00 m	天端幅	1.20 m	1m当り
				
項 目	算 式		数 量	単位
コンクリート	V1= $\frac{1}{2} \times (1.200 + 2.100) \times 3.000 \times 1.000$		4.950	m ³
前面型枠	A= $3.000 \times 1.000 \times 1.0440$		3.132	m ²
裏面型枠	A= 2.305×1.000		2.305	m ²
吸出防止材 (300×300×20)	A= $0.300 \times 0.300 \times 2.500 / 2.000$		0.113	m ²
水抜きパイプ (VP φ100)	L= $\frac{(1.550 + 1.960)}{2} \times \frac{1}{2.500 / 2.000}$		2.194	m
足 場 (キャットウォーク)	対象面積 A= $(3.000 - 2.000) \times 1.000 = 1.000$ m ² L= $1.000 / 1.8$		0.556	m
断面積	A1= $\frac{1}{2} \times (1.200 + 2.100) \times 3.000$		4.950	m ²

5. 防護柵工

防護柵工

1 式当り

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
落石防護柵 (改良型)	H=1.50m 5本掛	落石防護柵展開図より L= 20.538 =	21	m
中間支柱	H200x100x5.5 x8-2350	落石防護柵展開図より N= 7 =	7	本
端末支柱	H150x150x7 x10-2350	落石防護柵展開図より N= 2 =	2	本

6. 付 帯 工

付帯工			1 式当り	
名 称	規 格	計 算 式	数量	単位
石積工 すりつけ工		A1= (0.786 + 0.500) × 2.000 ÷ 2.000 × 1.044 = 1.343	3	m ²
		A2= (0.730 + 0.500) × 2.000 ÷ 2.000 × 1.044 = 1.284		
		合計 = 2.627		

7. 水 路 工

側溝延長調書

PU-300 (1種)			BF1-B300					
位置	測 点	延長又は個数	位置	測 点	延長又は個数	位置	測 点	延長又は個数
	NO. 0+1. 26～NO. 2+9. 30	27. 6 m		NO. 0-2. 34～NO. 0+0. 46	2. 8 m			

書調所箇設置工柁

集水桝(1)			集水桝(2)					
位置	測 点	延長又は個数	位置	測 点	延長又は個数	位置	測 点	延長又は個数
	NO. 0+0. 86	1 箇所		NO. 2+9. 30	1 箇所			

PU-300 (1種)

10m 当り

[illegible]

PU-300 (1種)			10m当り	
名 称	規 格	計 算 式	数量	単位
U字溝	PU-300(1種)	$L = 10.000$	10.0	m
敷モルタル	1:3BB	$V = 0.300 \times 0.030 \times 10.000 = 0.090$	0.09	m ³
基礎碎石	RC-40, t=100	$A = 0.500 \times 10.000 = 5.000$	5.00	m ²
		$V = 5.000 \times 0.100 = 0.500$	0.50	m ³
張コンクリート	18-8-40BB t=100 W/C 60%以下	$V = (0.185 + 0.175) \times 0.100 \div 2.000 \times 10.000 = 0.180$	0.18	m ³

BF1-B300

10m 当り

[illegible]

BF1-B300			10m当り	
名 称	規 格	計 算 式	数量	単位
ベンチフリューム	BF1-B300	$L = 10.000$	10.0	m
敷モルタル	1 : 3BB	$V = 0.300 \times 0.030 \times 10.000 = 0.090$	0.09	m ³
基礎碎石	RC-40, t=100	$A = 0.500 \times 10.000 = 5.000$	5.0	m ²
		$V = 5.000 \times 0.100 = 0.500$	0.50	m ³

集水枋

1箇所当り

[illegible]

集水桝			1箇所当り	
名 称	規 格	計 算 式	数量	単位
コンクリート 型枠	18-8-25BB	$V1 = (0.800 + 0.500) \times 2 \times 0.150 \times 0.650 = 0.254$	0.27	m ³
		$V2 = 0.500 \times 0.500 \times 0.150 = 0.038$		
		$V3 = -0.200 \times 0.150 \times 0.150 \times 2 = -0.009$		
		$V4 = -0.300 \times 0.300 \times 0.150 = -0.014$		
		$\text{合計} = 0.269$		
	小構造物 (無筋)	$A1 = (0.800 + 0.650) \times 4 \times 0.650 = 3.770$	3.7	m ²
		$A2 = -0.200 \times 0.150 \times 4 = -0.120$		
		$A3 = -0.300 \times 0.300 \times 2 = -0.180$		
		$A4 = 0.150 \times 0.150 \times 4 = 0.090$		
		$A4 = 0.300 \times 0.150 \times 2 = 0.090$		
基礎碎石	RC-40 t=150	$A = 0.900 \times 0.900 = 0.810$	0.8	m ²
		$V = 0.810 \times 0.150 = 0.122$	0.12	m ³
グレーチング蓋	歩道用 T-2	N = 1	1	枚

8. 構造物撤去工

構造物取壊し工				1.0式当り	
名 称	規 格	計 算 式		数量	単位
コンクリート構造物 取壊し	有筋コンクリート	BF-200撤去			
		V= 0.019 × 3.800	= 0.072	0.07	m ³
	無筋コンクリート	張りコン取壊し(t=20cm)			
		V= 9.000 × 0.200	= 1.800		
		階段工取壊し(t=20cm)			
		V= 7.900 × 0.200	= 1.580		
		計	3.380	3.38	m ³

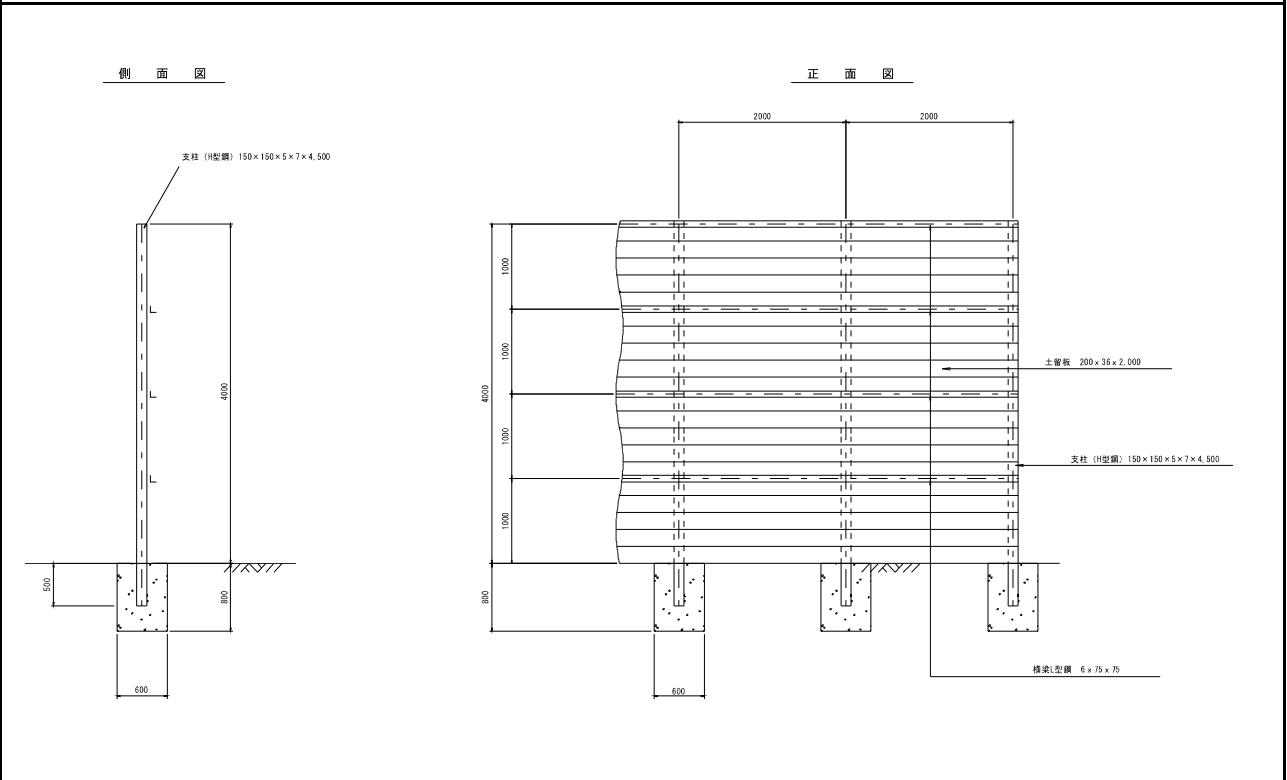
運搬処理工				1.0式当り	
名 称	規 格	計 算 式	数量	単位	
殻運搬	有筋コンクリート	$V = 0.019 \times 3.800 = 0.072$	0.07	m ³	
	無筋コンクリート	$V = 9.000 \times 0.200 = 1.800$			
		$V = 7.900 \times 0.200 = 1.580$			
		計 3.380	3.38	m ³	
殻処分	有筋コンクリート	$V = 0.019 \times 3.800 \times 2.500 \text{ t/m}^3 = 0.181$	0.18	t	
	無筋コンクリート	$V = 9.000 \times 0.200 \times 2.350 \text{ t/m}^3 = 4.230$			
		$V = 7.900 \times 0.200 \times 2.350 \text{ t/m}^3 = 3.713$			
		計 7.943	7.94	t	

9. 仮設工

仮設工				1.0式当り	
名 称	規 格	計 算 式	数量	単位	
工事用道路工					
敷鉄板	3048×1524×22	仮設計画図より			
	設置・撤去	A=	= 41.800	42	m ²
		N= 41.800 ÷ (3.048 × 1.524)	= 8.999	9	枚
仮設防護柵工					
仮設防護柵 (H鋼支柱タイプ)	H=4.0m	L=	= 22.000	22	m
復旧工 敷砂利	RC-40, t=100	仮設計画図より			
		A=	= 32.000	32	m ²
		V= 32.000 × 0.100	= 3.200	3	m ³

単位数量 仮設防護柵 (H型鋼支柱タイプ)

10m当り



名 称	計 算 式	単位	数量
支 柱 (150x150x5x7x4500)	= 5.000	本	5.00
横 梁 (6 x 75 x 75)	= 10.000	本	10.00
土 留 板 (2000 x 200 x 36)	= 100.000	枚	100.00
基礎コンクリート (800 x 600 x 600)	L = 10 ÷ 2 = 5.000	個	5.00
	V = 0.80 × 0.60 × 0.60 × 5 = 1.440	m ³	1.44