

工事番号： 41

準用河川 岩ヶ谷川

三次市甲奴町太郎丸（岩ヶ谷橋上）

災害復旧延長 (A箇所 L=13.7m)

(B箇所 L=10.0m)

(C箇所 L=14.7m)

(D箇所 L=17.0m)

(E箇所 L=13.1m)

($\Sigma L=68.5m$)

数量計算書

準用河川 岩ヶ谷川

設計数量総括内訳書

費目	工種	種別	細別	規格	単位	数量	計上数量
本工事							
	土工						
		掘削	礫質土		m3	117.2	120
		盛土	B	施工幅員2.5m未満	m3	4.6	5
		床掘	礫質土		m3	16.5	20
		床掘	軟岩		m3	7.6	8
		埋戻	D	W1<1.0m	m3	5.6	6
		基面整正	礫質土		m2	32.9	30
		残土	礫質土		m3	207.1	210
		残土	軟岩		m3	7.6	8
	法面整形工						
		切土法面整形	ブロック積背面		m2	113.5	110
		盛土法面整形	盛土部		m2	9.6	10
	植生土のう工						
		植生土のう			個	194.0	194
	擁壁工						
		コンクリートブロック積 (中空型)	1号ブロック積擁壁	控 50cm 1:0.3	m2	25.9	26
			中詰材	割栗石 50~150mm	m3	6.9	7
			吸出し防止材	t=10mm	m2	15.6	16
			裏込碎石	RC-40	m3	6.9	7
		コンクリートブロック積 (練積)	2号ブロック積擁壁	控 35cm 1:0.4	m2	52.5	53
			裏込碎石	RC-40	m3	25.0	25
			3号ブロック積擁壁	控 35cm 1:0.3	m2	20.5	21
			裏込碎石	RC-40	m3	9.8	10

準用河川 岩ヶ谷川

設計数量総括内訳書

費 目	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	計上数量
			1号天端コンクリート		m	14.7	15
			2号天端コンクリート		m	36.0	36
			3号天端コンクリート		m	16.4	16
			1号調整コンクリート		m	14.7	15
			2号調整コンクリート		m	36.0	36
			3号調整コンクリート		m	16.4	16
			基礎工	H=250	m	52.4	52
			岩着基礎工	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m	14.7	15
		小口止工	小口止工	H<3.0m	箇所	9.0	9
	雑 工						
		すり付工	練積ブロック		m ²	11.7	12
	護床工						
		底張コンクリート		W1 t=20cm	m ³	13.1	13
		均しコンクリート		W2 t=10cm	m ³	5.4	5
	構造物撤去工						
		構造物取壊	コンクリート		m ³	0.1	0.1
			練石積		m ²	4.8	5
			練積ブロック		m ²	11.2	11
		殻運搬・処理	コンクリート		m ³ t	0.1 0.2	0.1 0.2
			練石積		m ³ t	1.8 4.2	2 4
			練積ブロック		m ³ t	3.9 9.2	4 9
	仮設工						
		工事用道路	敷鉄板		m	96.0	96

土工配分表

土量変化率（礫質土）C＝ 0.9

土量変化率（礫質土）L＝ 1.2

掘削工（地山量）		
掘削	礫質土	117.2
合計	礫質土	117.2

流用土（地山量）＝ 10.7
 残土（1）＝117.2-10.7＝ 106.5

盛土工・作業土工			
項目	種別	地山量	盛土量
盛土		5.1	4.6
埋戻D		5.6	5.6
合計		10.7	

※地山量＝（盛土量）／0.9 道路

※地山量＝（盛土量）／1.0 河川

作業土工（地山量）		
床掘	礫質土	16.5
床掘	軟岩	7.6
合計	礫質土	16.5
	軟岩	7.6

残土（2）＝16.5

残土処理（地山量）		
礫質土	106.5+16.5+84.1	＝ 207.1
軟岩	7.6	＝ 7.6

計 214.7



※工事用道路締固量＝（延長）× 2.25（m3/m）※標準断面の場合

※工事用道路碎石量＝（延長）× 3.00 × 0.10（m3/m）※標準断面の場合

※地山量＝（締固量）／0.9

※ほぐし量＝（地山）× 1.2

数量計算書

[illegible]

土 工

数 量 計 算 書

測点番号	区間距離 (m)	掘 削・C(SE)			盛 土:B					
		断 面 積 (m2)	平均断面積 (m2)	体 積 (m3)	断 面 積 (m2)	平均断面積 (m2)	体 積 (m3)			
D箇所										
BP										
SECT.121.0	0.00	1.5								
SECT.123.5	2.50	2.0	1.75	4.4	0.0					
SECT.135.0	11.50	1.4	1.70	19.6	0.1	0.05	0.6			
EP										
SECT.138.0	3.00	1.9	1.65	5.0	0.1	0.10	0.3			
合計	17.00			29.0			0.9			
E箇所										
BP										
SECT.153.0	0.00	2.1			0.0					
SECT.159.0	6.00	1.2	1.65	9.9	0.1	0.05	0.3			
SECT.164.0	5.00	1.3	1.25	6.3	0.2	0.15	0.8			
EP										
SECT.166.1	2.10	1.1	1.20	2.5	0.2	0.20	0.4			
合計	13.10			18.7			1.5			
合 計	69.8			117.2			4.6			

測点番号	区間距離 (m)	床 掘・E(SE)			埋 戻・Fu(D)			基面整正・K		
		断 面 積 (m2)	平均断面積 (m2)	体 積 (m3)	断 面 積 (m2)	平均断面積 (m2)	体 積 (m3)	長 さ (m)	平均長さ (m)	面 積 (m2)
B箇所										
BP										
SECT.82.0	0.00	0.3			0.1			0.6		
SECT.90.0	8.00	0.3	0.30	2.4	0.1	0.10	0.8	0.6	0.60	4.8
EP										
SECT.92.0	2.00	0.3	0.30	0.6	0.1	0.10	0.2	0.6	0.60	1.2
合計	10.00			3.0			1.0			6.0
C箇所										
BP										
SECT.102.3	0.00	0.3			0.1			0.6		
SECT.106.0	3.70	0.3	0.30	1.1	0.1	0.10	0.4	0.6	0.60	2.2
EP										
SECT.117.0	11.00	0.3	0.30	3.3	0.1	0.10	1.1	0.6	0.60	6.6
合計	14.70			4.4			1.5			8.8
D箇所										
BP										
SECT.121.0	0.00	0.3			0.1			0.6		
SECT.123.5	2.50	0.3	0.30	0.8	0.1	0.10	0.3	0.6	0.60	1.5
SECT.135.0	11.50	0.3	0.30	3.5	0.1	0.10	1.2	0.6	0.60	6.9
EP										
SECT.138.0	3.00	0.3	0.30	0.9	0.1	0.10	0.3	0.6	0.60	1.8
合計	17.00			5.2			1.8			10.2
E箇所										
BP										
SECT.153.0	0.00	0.3			0.1			0.6		
SECT.159.0	6.00	0.3	0.30	1.8	0.1	0.10	0.6	0.6	0.60	3.6
SECT.164.0	5.00	0.3	0.30	1.5	0.1	0.10	0.5	0.6	0.60	3.0
EP										
SECT.166.1	2.10	0.3	0.30	0.6	0.1	0.10	0.2	0.6	0.60	1.3
合計	13.10			3.9			1.3			7.9
合 計	54.8			16.5			5.6			32.9

測点番号	区間距離 (m)	床 掘・E(SR)								
		断 面 積 (m2)	平均断面積 (m2)	体 積 (m3)						
A箇所(すり付工 L=1.3m含む)										
BP										
SECT.0.0	0.00	0.5								
SECT.9.0	9.00	0.5	0.50	4.5						
SECT.13.5	4.50	0.5	0.50	2.3						
EP										
SECT.15.0	1.50	0.5	0.50	0.8						
合計	15.00			7.6						

数量計算書

測点番号	区間距離 (m)	切土法面整形(ブロック積背面)・L'			盛土法面整形(盛土部)・L					
		長さ (m)	平均長さ (m)	面積 (m2)	長さ (m)	平均長さ (m)	面積 (m2)			
A箇所(すり付工 L=1.3m含む)										
BP SECT.0.0	0.00	1.6								
SECT.1.1	1.10	1.6	1.60	1.8						
		1.0			0.0					
SECT.9.0	7.90	1.2	1.10	8.7	0.5	0.25	2.0			
SECT.13.5	4.50	1.3	1.25	5.6	0.1	0.30	1.4			
EP SECT.15.0	1.50	1.5	1.40	2.1	0.0	0.05	0.1			
合計	15.00			18.2			3.5			
B箇所										
BP SECT.82.0	0.00	1.9			0.1					
SECT.90.0	8.00	1.4	1.65	13.2	0.1	0.10	0.8			
EP SECT.92.0	2.00	1.2	1.30	2.6	0.3	0.20	0.4			
合計	10.00			15.8			1.2			
C箇所										
BP SECT.102.3	0.00	1.8								
SECT.106.0	3.70	1.8	1.80	6.7						
EP SECT.117.0	11.00	2.0	1.90	20.9						
合計	14.70			27.6			0.0			

法面整形工

数 量 計 算 書

測点番号	区間距離 (m)	切土法面整形(ブロック積背面)・L'			盛土法面整形(盛土部)・L					
		長さ (m)	平均長さ (m)	面積 (m2)	長さ (m)	平均長さ (m)	面積 (m2)			
D箇所										
BP										
SECT.121.0	0.00	1.8								
SECT.123.5	2.50	1.8	1.80	4.5	0.0					
SECT.135.0	11.50	1.6	1.70	19.6	0.1	0.05	0.6			
EP										
SECT.138.0	3.00	1.3	1.45	4.4	0.1	0.10	0.3			
合計	17.00			28.5			0.9			
E箇所										
BP										
SECT.153.0	0.00	2.1			0.0					
SECT.159.0	6.00	1.8	1.95	11.7	0.3	0.15	0.9			
SECT.164.0	5.00	1.6	1.70	8.5	0.5	0.40	2.0			
EP										
SECT.166.1	2.10	1.4	1.50	3.2	0.5	0.50	1.1			
合計	13.10			23.4			4.0			
合 計	69.8			113.5			9.6			

法面工

数 量 計 算 書

測点番号	区間距離 (m)	植生土のう								
		長さ (m)	平均長さ (m)	面積 (m2)						
C箇所										
BP										
SECT.102.3	0.00	0.1								
SECT.106.0	3.70	0.7	0.40	1.5						
EP										
SECT.117.0	11.00	0.3	0.50	5.5						
	1.50	0.3	0.30	0.5						
合計	16.20			7.5						
D箇所		0.3								
BP										
SECT.121.0	1.40	0.3	0.30	0.4						
SECT.123.5	2.50	0.2	0.25	0.6						
SECT.135.0	11.50	0.0	0.10	1.2						
合計	15.40			2.2						
		1個当り面積 $0.1 \times 0.5 = 0.05 \text{ m}^2$								
		合計個数= 投影面積÷1個当り面積 = $9.7 \div 0.05$								
		= 194.0 個								
合 計	31.6			9.7						

数量計算書

[illegible]

ブロック積擁壁工

数 量 計 算 書

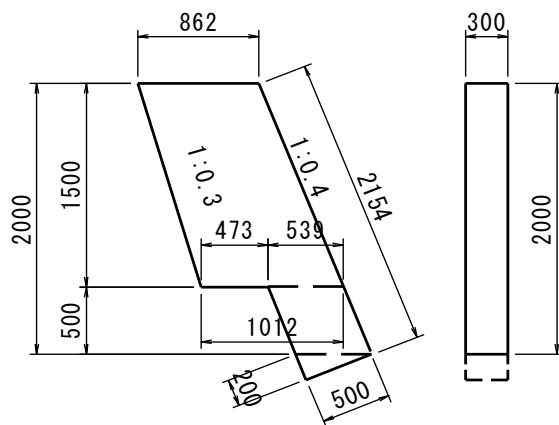
測点番号	区間距離 (m)	2号コンクリートブロック積(練積)・SL						裏込碎石・G		
		長さ (m)	平均長さ (m)	面積 (m2)				断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	体積 (m3)
B箇所										
SECT.82.3	0.00	1.6						0.7		
SECT.90.0	7.70	1.3	1.45	11.2				0.6	0.65	5.0
SECT.91.7	1.70	1.2	1.25	2.1				0.6	0.60	1.0
合計	9.40			13.3						6.0
C箇所										
SECT.102.6	0.00	1.4						0.7		
SECT.106.0	3.40	1.4	1.40	4.8				0.7	0.70	2.4
SECT.116.7	10.70	1.5	1.45	15.5				0.7	0.70	7.5
合計	14.10			20.3						9.9
E箇所										
SECT.153.3	0.00	1.7						0.8		
SECT.159.0	5.70	1.5	1.60	9.1				0.7	0.75	4.3
SECT.164.0	5.00	1.4	1.45	7.3				0.7	0.70	3.5
SECT.165.8	1.80	1.4	1.40	2.5				0.7	0.70	1.3
合計	12.50			18.9						9.1
合 計	36.0			52.5						25.0

ブロック積擁壁工 数量計算書

測点番号	区間距離 (m)	3号コンクリートブロック積(練積)・SL						裏込碎石・G		
		長さ (m)	平均長さ (m)	面積 (m2)				断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	体積 (m3)
D箇所										
SECT.121.3	0.00	1.4						0.7		
SECT.123.5	2.20	1.4	1.40	3.1				0.6	0.65	1.4
SECT.135.0	11.50	1.1	1.25	14.4				0.6	0.60	6.9
SECT.137.7	2.70	1.1	1.10	3.0				0.5	0.55	1.5
合計	16.40			20.5						9.8
合計	16.4			20.5						9.8

1号小口止工 (H<3.0m)

略	図
---	---

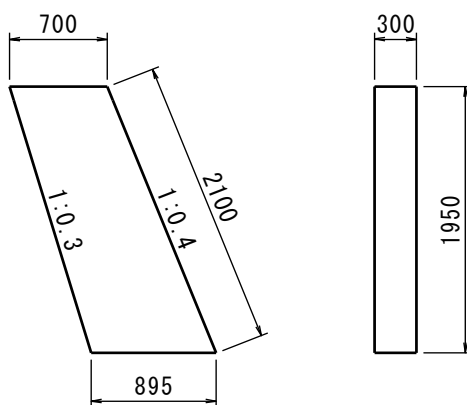
[illegible]

2号小口止工 (H<3.0m)

略	図
---	---

Technical drawing of a structure, likely a dam or embankment, showing two views:

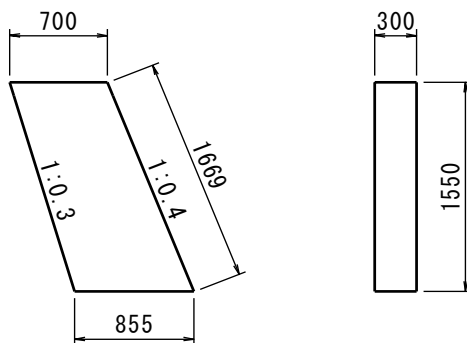
- Front View (Left):** A trapezoid with a top width of 700, a bottom width of 895, a left slope of 1:0.3, a right slope of 1:0.4, and a slant height of 2100.
- Side View (Right):** A rectangle with a width of 300 and a height of 1950.

[illegible]

3号小口止工 (H<3.0m)

略	図
---	---

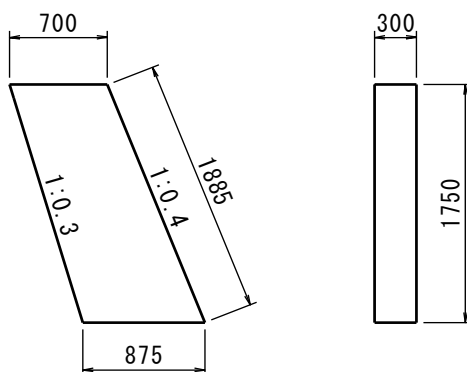
N = 1.0 箇所

[illegible]

4号小口止工 (H<3.0m)

略	図
---	---

N = 2.0 箇所

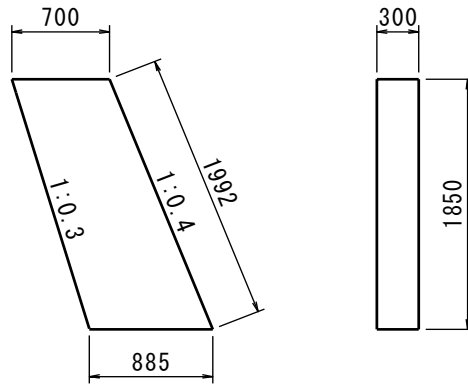
[illegible]

5号小口止工 (H<3.0m)

略	図
---	---

Technical drawing of a structure, likely a dam or embankment, showing two views:

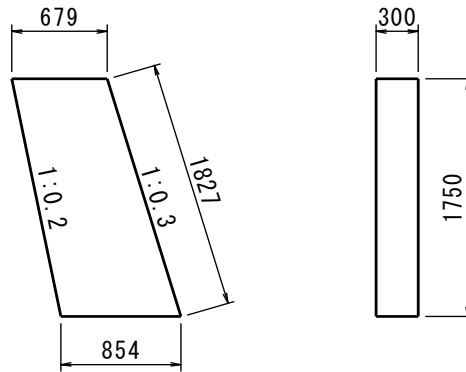
- Front View (Left):** A trapezoid with a top width of 700, a bottom width of 885, a left slope of 1:0.3, a right slope of 1:0.4, and a slant height of 1992.
- Side View (Right):** A rectangle with a width of 300 and a height of 1850.

[illegible]

6号小口止工 (H<3.0m)

略	図
---	---

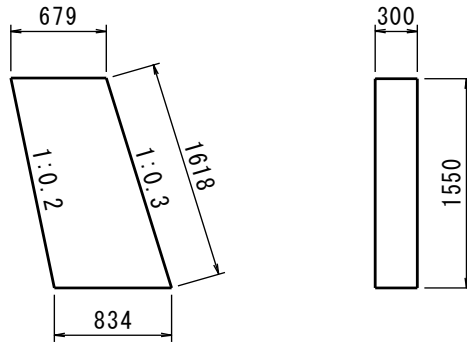
Technical drawing showing a trapezoidal structure with dimensions: top width 679, bottom width 854, left slope 1:0.2, right slope 1:0.3, and slant height 1827. To the right is a vertical rectangular section with width 300 and height 1750.

[illegible]

7号小口止工 (H<3.0m)

略	図
---	---

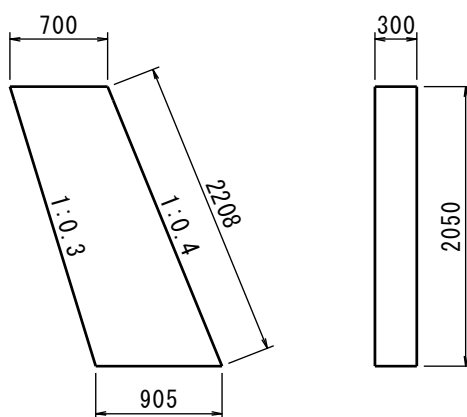
N = 1.0 箇所

[illegible]

8号小口止工 (H<3.0m)

略	図
---	---

Technical drawing of a trapezoidal structure. The main view shows a trapezoid with a top width of 700, a bottom width of 905, a left slope of 1:0.3, a right slope of 1:0.4, and a slant height of 2208. To the right is a side view showing a width of 300 and a height of 2050.

[illegible]

すり付工

数 量 計 算 書

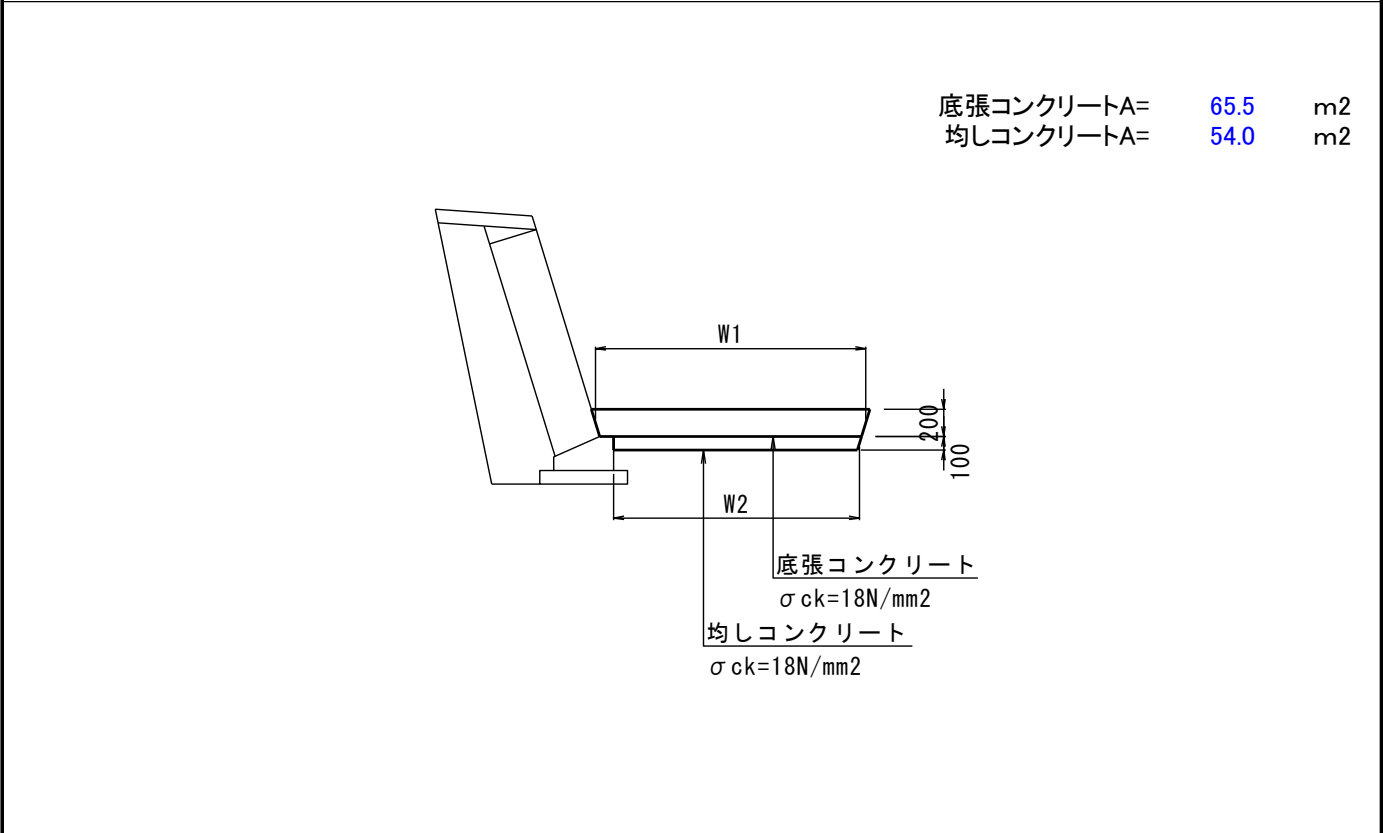
測点番号	区間距離 (m)	すり付工(練積ブロック)								
		長さ (m)	平均長さ (m)	面積 (m2)						
A箇所 EP SECT.15.0		2.2								
	0.50	2.2	2.20	1.1						
	1.00	0.0	1.10	1.1						
合計	1.50			2.2						
B箇所 BP SECT.82.0		2.1								
	0.50	2.1	2.10	1.1						
	1.00	0.0	1.05	1.1						
合計	1.50			2.2						
C箇所 EP SECT.117.0		2.0								
	0.50	2.0	2.00	1.0						
	1.00	0.0	1.00	1.0						
合計	1.50			2.0						
D箇所 BP SECT.121.0		1.8								
	0.50	1.8	1.80	0.9						
	0.90	0.0	0.90	0.8						
EP SECT.138.0		1.6								
	0.50	1.6	1.60	0.8						
	0.80	0.0	0.80	0.6						
合計	2.70			3.1						
E箇所 BP SECT.153.0		2.2								
	0.50	2.2	2.20	1.1						
	1.00	0.0	1.10	1.1						
合計	1.50			2.2						
合 計	8.70			11.70						

測点番号	区間距離 (m)	底張コンクリート(W1) t=20cm			均しコンクリート(W2) t=10cm					
		長さ (m)	平均長さ (m)	面積 (m2)	長さ (m)	平均長さ (m)	面積 (m2)			
B箇所										
BP SECT.82.0	0.00	1.6			1.3					
SECT.90.0	8.00	1.1	1.35	10.8	0.9	1.10	8.8			
EP SECT.92.0	2.00	1.1	1.10	2.2	0.9	0.90	1.8			
合計	10.00			13.0			10.6			
C箇所										
BP SECT.102.3	0.00	1.3			1.2					
SECT.106.0	3.70	1.6	1.45	5.4	1.4	1.30	4.8			
EP SECT.117.0	11.00	1.3	1.45	16.0	1.1	1.25	13.8			
合計	14.70			21.4			18.6			
D箇所										
BP SECT.121.0	0.00	0.9			0.7					
SECT.123.5	2.50	1.3	1.10	2.8	1.1	0.90	2.3			
SECT.135.0	11.50	1.0	1.15	13.2	0.8	0.95	10.9			
EP SECT.138.0	3.00	1.4	1.20	3.6	1.2	1.00	3.0			
合計	17.00			19.6			16.2			
E箇所										
BP SECT.153.0	0.00	1.2			0.9					
SECT.159.0	6.00	0.5	0.85	5.1	0.3	0.60	3.6			
SECT.164.0	5.00	1.2	0.85	4.3	1.0	0.65	3.3			
EP SECT.166.1	2.10	0.8	1.00	2.1	0.6	0.80	1.7			
合計	13.10			11.5			8.6			
合 計	54.8			65.5			54.0			

底張コンクリート

略	図
---	---

底張コンクリートA= 65.5 m2
均しコンクリートA= 54.0 m2

[illegible]

数量計算書

数量計算書

仮設工

数 量 計 算 書

測点番号	区間距離 (m)	工事用道路(敷鉄板)			工事用道路(盛土)					
				(m)			(m)			
		仮設図より			仮設図より					
A箇所				14.5			11.5			
合計				14.5			11.5			
B～E箇所				30.0			11.5			
				33.0			8.0			
合計				18.5						
				81.5			19.5			
合計				96.0			31.0			

敷鉄板賃料等算出根拠

工事用道路延長: **96.0** (m)

工事用道路幅員: **3** (m)

工事用道路面積: **288.0** (m²)

敷鉄板規格: 22 × 1,524 × 3,048 , 4.6 (m²/枚) , 802 (kg/枚)

○借用する敷鉄板枚数

$$288.0 \div 4.6 (\text{m}^2/\text{枚}) = 62.6 \div 63 \text{ 枚}$$

63 枚

○運搬重量

$$63 \text{ 枚} \times 802 \text{ kg/枚} = 50,526 \text{ kg}$$

$$= \underline{\quad 50.5 \quad} \text{ t}$$

—工事用道路の敷鉄板供用日数・賃料算出表—
 岩ヶ谷川(岩ヶ谷橋上)

工 種		種 別		作 業 量	単位	日 当り作業	単位	作業日数				
								実施日数	係数	供用日数		
土工											7.40	
	掘削	土砂			m ³	230.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
		軟岩			m ³	59.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
		硬岩			m ³	45.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
		土砂	小規模(標準)	117.2	m ³	37.0	m3/日	3.17	1.8	5.71		
		土砂	小規模(標準以外)		m ³	15.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
	積込ルーズ	土砂	50000m3未満		m ³	310.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
		土砂	標準		m ³	42.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
		土砂	標準以外		m ³	22.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
	盛土		W<2.5m	4.6	m ³	50.0	m3/日	0.09	1.8	0.16		
			2.5≦W<4.0m		m ³	86.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
		敷均し 締固め	10,000m3 障害無 未満 障害有		m ³	370.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
	法面整形 (切土)	機械	礫質土	113.5	m ²	140.0	m2/日	0.81	1.8	1.46		
			軟岩Ⅰ		m ²	120.0	m2/日	0.00	1.8	0.00		
		人力	軟岩(Ⅰ、Ⅱ)、中硬岩、硬岩		m ²	30.0	m2/日	0.00	1.8	0.00		
			レキ質土、砂及び砂質土、粘性土		m ²	61.0	m2/日	0.00	1.8	0.00		
	法面整形 (盛土)	機械・削り取り	礫質土	9.6	m ²	220.0	m2/日	0.04	1.8	0.07		
		機械・土羽築立	礫質土		m ²	140.0	m2/日	0.00	1.8	0.00		
	作業土工											1.73
	床掘	土砂		16.5	m ³	220.0	m3/日	0.08	1.8	0.14		
		岩塊・玉石		7.6	m ³	160.0	m3/日	0.05	1.8	0.09		
		軟岩			m ³	59.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
		土砂	上記以外(小規模)		m ³	32.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
	基面整正			32.9	m ²	50.0	m2/日	0.66	1.8	1.19		
	埋戻	A	W2≧4m		m ³	270.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
		B	W1≧4m		m ³	96.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
		C	1m≦W1<4m		m ³	61.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
		D	W1<1m	5.6	m ³	33.0	m3/日	0.17	1.8	0.31		
	埋戻	小規模	BH0.28		m ³	40.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
	埋戻 (積込ルーズ)	土砂	50000m3未満		m ³	310.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
		土砂	標準		m ³	42.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
		土砂	標準以外		m ³	22.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
	埋戻Co	無筋	人力 10m3未満		m ³	4.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
			ポンプ車 10～300m3		m ³	69.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
	護岸工											37.01
		コンクリートブロック工 控50cm 0.81t/m2	環境保全型 ブロック設置	積工	150kg/個以上	25.9	m ²	43.0	m2/日	0.60	1.8	1.08
				張工	150kg/個以上		m ²	43.0	m2/日	0.00	1.8	0.00
基礎コンクリート			小型	人力		m ³	5.0	m3/日	0.00	1.8	0.00	
				BHクレーン		m ³	8.0	m3/日	0.00	1.8	0.00	
			無筋(岩着)	人力		m ³	4.0	m3/日	0.00	1.8	0.00	
				BHクレーン	2.0	m ³	8.0	m3/日	0.25	1.8	0.45	
コンクリートブロック工 控60cm 1.15t/m2		環境保全型 ブロック設置	積工	150kg/個以上		m ²	43.0	m2/日	0.00	1.8	0.00	
			張工	150kg/個以上		m ²	43.0	m2/日	0.00	1.8	0.00	
		基礎コンクリート	小型	人力		m ³	5.0	m3/日	0.00	1.8	0.00	
				BHクレーン		m ³	8.0	m3/日	0.00	1.8	0.00	
			無筋(岩着)	人力		m ³	4.0	m3/日	0.00	1.8	0.00	
				BHクレーン		m ³	8.0	m3/日	0.00	1.8	0.00	
天端コンクリート					5.0	m ³	3.5	m3/日	1.43	1.8	2.57	
嵩上工		コンクリート	小型	人力		m ³	5.0	m3/日	0.00	1.8	0.00	
				BHクレーン		m ³	8.0	m3/日	0.00	1.8	0.00	
				クレーン車打設		m ³	6.0	m3/日	0.00	1.8	0.00	
小口止め工					9.0	箇所	1.0	箇所/日	9.00	1.8	16.20	
石積工		石積工				m ²	19.0	m2/日	0.00	1.8	0.00	
	基礎コンクリート	小型	人力		m ³	5.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
			BHクレーン		m ³	8.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
コンクリート ブロック積工	コンクリートブロック積工 基礎コンクリート	小型	人力	73.0	m ²	13.0	m2/日	5.62	1.8	10.12		
			人力		m ³	5.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
			BHクレーン	4.4	m ³	8.0	m3/日	0.55	1.8	0.99		
すり付け工	石積工				m ²	19.0	m2/日	0.00	1.8	0.00		
	コンクリートブロック積			11.7	m ²	13.0	m2/日	0.90	1.8	1.62		
	張芝				m ²	300.0	m2/日	0.00	1.8	0.00		
その他 (護岸、護床、庇張)	コンクリート	無筋	人力		m ³	4.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
			ポンプ		m ³	69.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
		小型	人力		m ³	5.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
			クレーン		m ³	6.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
		無筋・小型BHクレーン		17.7	m ³	8.0	m3/日	2.21	1.8	3.98		
					m ²	38.0	m2/日	0.00	1.8	0.00		
			小型		m ²	15.0	m2/日	0.00	1.8	0.00		

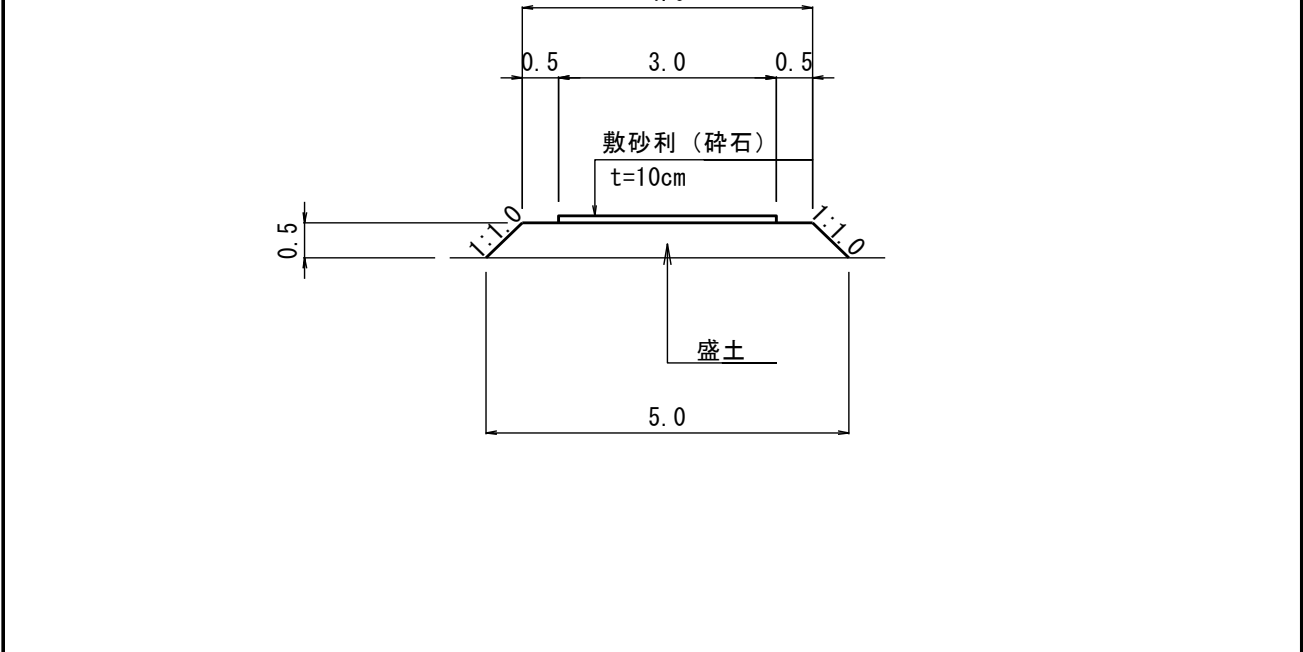
法面工	植生工	張芝			m ²	300.0	m2/日	0.00	1.8	0.00	0.00	
		筋芝			m ²	90.0	m2/日	0.00	1.8	0.00		
根固工	ブロック据付	乱積み	2.5t以下		個	66.0	個/日	0.00	1.8	0.00	0.00	
			2.5tを超え5.5t以下		個	65.0	個/日	0.00	1.8	0.00		
		層積み	2.5t以下		個	50.0	個/日	0.00	1.8	0.00		
			2.5tを超え5.5t以下		個	43.0	個/日	0.00	1.8	0.00		
床固工	かご工	じゃかご	φ45		m	56.0	m/日	0.00	1.8	0.00	0.00	
			φ60		m	31.0	m/日	0.00	1.8	0.00		
		ふとんかご	40*120		m	27.0	m/日	0.00	1.8	0.00		
			50*120		m	21.0	m/日	0.00	1.8	0.00		
	60*120			m	18.0	m/日	0.00	1.8	0.00			
	かごマット工	30cm		m ²	42.0	m/日	0.00	1.8	0.00			
50cm			m ²	35.0	m/日	0.00	1.8	0.00				
水路工	U型水路	コンクリート	小型	人力	m ³	5.0	m3/日	0.00	1.8	0.00	3.11	
		型枠	小型		m ²	15.0	m2/日	0.00	1.8	0.00		
土のう積み	小口並べ	仕拵、積立、撤去		9.7	m ²	5.6	m2/日	1.73	1.8	3.11		
構造物撤去工											0.56	
仮設工	取壊し工	無筋構造物	機械	5.8	m ³	19.0	m3/日	0.31	1.8	0.56		
			人力		m ³	5.5	m3/日	0.00	1.8	0.00		
		鉄筋構造物	機械		m ³	11.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
			人力		m ³	4.0	m3/日	0.00	1.8	0.00		
仮設工	工事用道路設置工	敷均し締固め	盛土	69.8	m ³	370.0	m3/日	0.19	1.8	0.34	1.67	
		敷均し(整地)	砕石	9.3	m ³	430.0	m3/日	0.02	1.8	0.04		
	工事用道路撤去工	掘削		79.1	m ³	230.0	m3/日	0.34	1.8	0.61		
	敷鉄板設置撤去				m ²	656.0	m2/日	0.00	1.8	0.00		
	仮締切工	大型土のう	製作	3.0	袋	62.0	袋/日	0.05	1.8	0.09		
			製作・据付	据付(6m超え時80)	3.0	袋	86.0	袋/日	0.03	1.8	0.05	
		大型土のう	撤去	6m以下		袋	144.0	袋/日	0.00	1.8	0.00	
			撤去	6mを超え～20m以下	3.0	袋	134.0	袋/日	0.02	1.8	0.04	
	濁水処理工	大型土のう	製作	8.0	袋	62.0	袋/日	0.13	1.8	0.23		
			製作・据付	据付(6m超え時80)	8.0	袋	86.0	袋/日	0.09	1.8	0.16	
		大型土のう	撤去	6m以下		袋	144.0	袋/日	0.00	1.8	0.00	
			撤去	6mを超え～20m以下	8.0	袋	134.0	袋/日	0.06	1.8	0.11	

合計 51.48
計上日数 52.00

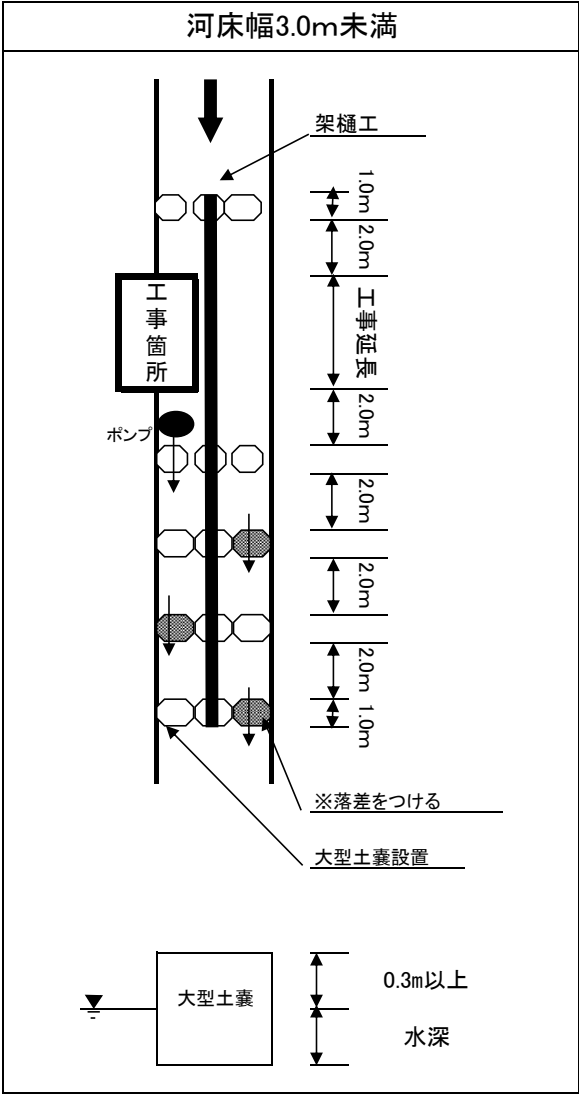
工事用道路(盛土) 参考図	
略	図

$$L = 31.0 \text{ m}$$

4.0

[illegible]

上流平均水深：	0.3	m ※終点側水深
上流河床幅：	1.5	m ※終点側河床幅
下流平均水深：	0.5	m ※起点側水深
下流河床幅：	0.7	m ※起点側河床幅
工事延長：	15.0	m



● 仮締切工

- ・ 河床幅3.0m未満の場合

袋数：N = 上流河床幅 × (上流水深 + 0.3) ÷ (1.08 × 1.10)
= 1.5 × (0.3 + 0.3) ÷ (1.08 × 1.10)
= 0.76
≒ 0.8 個

※河床幅を四捨五入し採用

● 沈砂池

- ・ 河床幅3.0m未満の場合

袋数：N = 下流河床幅 × 4 ÷ (1.08 × 1.10) × (下流水深 + 0.3)
= 0.7 × 4 ÷ (1.08 × 1.10) × (0.5 + 0.30)
= 1.886
≒ 1.9 個

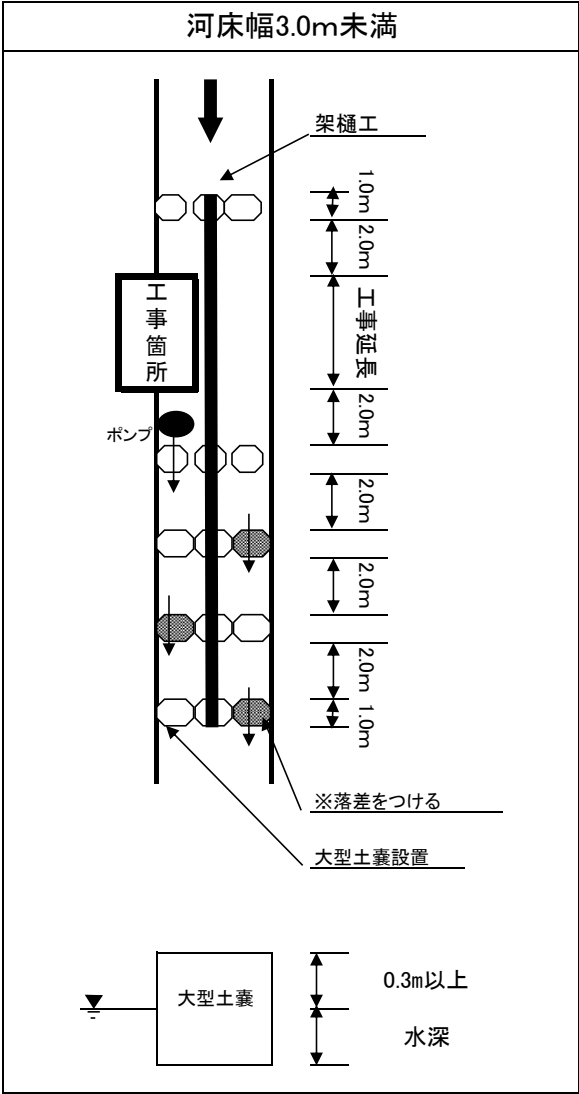
※下流河床幅を四捨五入し採用

● 掛樋工

- ・ 河床幅3.0m未満の場合のみ

延長：L = 1 + 2 + 工事延長 + 2 + 1 + 2 + 1 + 2 + 1 + 2 + 1
= 1 + 2 + 15.0 + 2 + 1 + 2 + 1 + 2 + 1 + 2 + 1
= 30
= 30 m

上流平均水深：	0.1	m ※終点側水深
上流河床幅：	0.9	m ※終点側河床幅
下流平均水深：	0.1	m ※起点側水深
下流河床幅：	0.9	m ※起点側河床幅
工事延長：	88.1	m



● 仮締切工

- 河床幅3.0m未満の場合

袋数：N = 上流河床幅 × (上流水深 + 0.3) ÷ (1.08 × 1.10)
= 0.9 × (0.1 + 0.3) ÷ (1.08 × 1.10)
= 0.3
≒ 0.3 個

※河床幅を四捨五入し採用

● 沈砂池

- 河床幅3.0m未満の場合

袋数：N = 下流河床幅 × 4 ÷ (1.08 × 1.10) × (下流水深 + 0.3)
= 0.9 × 4 ÷ (1.08 × 1.10) × (0.1 + 0.30)
= 1.212
≒ 1.3 個

※下流河床幅を四捨五入し採用

● 掛樋工

- 河床幅3.0m未満の場合のみ

延長：L = 1 + 2 + 工事延長 + 2 + 1 + 2 + 1 + 2 + 1 + 2 + 1
= 1 + 2 + 88.1 + 2 + 1 + 2 + 1 + 2 + 1 + 2 + 1
= 103.1
= 103.1 m

数量計算書

(水替対象)

[illegible]

測点番号	区間距離 (m)	コンクリートブロック積(中空)・SL			コンクリートブロック積(練積)・SL					
		長さ (m)	平均長さ (m)	面積 (m2)	長さ (m)	平均長さ (m)	面積 (m2)			
D箇所										
BP										
SECT.121.3	0.00				0.7					
SECT.123.5	2.20				0.6	0.65	1.4			
SECT.135.0	11.50				0.8	0.70	8.1			
EP										
SECT.137.7	2.70				0.8	0.80	2.2			
合計	16.40						11.7			
E箇所										
BP										
SECT.153.3	0.00				0.8					
SECT.159.0	5.70				0.6	0.70	4.0			
SECT.164.0	5.00				0.8	0.70	3.5			
EP										
SECT.165.8	1.80				0.9	0.85	1.5			
合計	12.50						9.0			
合 計	66.8			18.5			40.9			

測点番号	区間距離 (m)	すり付工(練積ブロック)								
		長さ (m)	平均長さ (m)	面積 (m2)						
A箇所										
EP										
SECT.15.0		1.3								
	0.50	1.3	1.30	0.7						
	0.60	0.0	0.65	0.4						
合計	1.10			1.1						
B箇所										
BP										
SECT.82.0		1.1								
	0.50	1.1	1.10	0.6						
	0.50	0.0	0.55	0.3						
合計	1.00			0.9						
C箇所										
EP										
SECT.117.0		1.2								
	0.50	1.2	1.20	0.6						
	0.50	0.0	0.60	0.3						
合計	1.00			0.9						
D箇所										
BP										
SECT.121.0		1.0								
	0.50	1.0	1.00	0.5						
	0.50	0.0	0.50	0.3						
EP										
SECT.138.0		1.1								
	0.50	1.1	1.10	0.6						
	0.60	0.0	0.55	0.3						
合計	2.10			1.7						
E箇所										
BP										
SECT.153.0		1.3								
	0.50	1.3	1.30	0.7						
	0.60	0.0	0.65	0.4						
合計	1.10			1.1						
合 計	6.30			5.70						

水替日数の算出根拠

工 種	水 替 対 象 施 工 数 量	
	(LWL + 30cm以下の部分とする)	
基礎工 コンクリート	m3	4.4 ÷ 3.5 m3 /日 = 1.3
岩着基礎工 コンクリート	m3	2.0 ÷ 4.0 m3 /日 = 0.5
コンクリートブロック積 (中空)	m2	18.5 ÷ 43.0 m2 /日 = 0.4
コンクリートブロック積 (練積)	m2	40.9 ÷ 13.0 m2 /日 = 3.1
すり付工 (練積ブロック)	m2	5.7 ÷ 13.0 m2/日 = 0.6
小口止工	箇所	9.0 ÷ 1箇所/日 = 9.0
底張工 底張コンクリート	m3	13.1 ÷ 8m3/日 = 1.7
底張工 均しコンクリート	m3	5.4 ÷ 8m3/日 = 0.7
合 計		17.3 日