

# 設計数量総括表

設計名：大倉谷川 5工区

事業区分：  
工事区分：築堤護岸

工種	種別	細別	規格	単位	前回数量	今回数量	数量増減	摘要
河川土工								
	掘削工							
		掘削(土砂)		m3		1,922.5		
	盛土工							
		盛土(流用土)		m3		1,527.0		
	作業土工							
		床堀		m3		435.5		
		埋戻		m3		118.0		
	法面整形工							
		法面整形(切土部)	土砂	m2		1,068.5		
		法面整形(盛土部)		m2		494.8		
	残土敷き均し							
		残土敷き均し		m3		656.5		
法面工								
	植生工							

# 設計数量総括表

設計名：大倉谷川 全線

事業区分：  
工事区分：築堤護岸

工種	種別	細別	規格	単位	前回数量	今回数量	数量増減	摘要
		種子散布		m2		1,563.3		
	法枠工							
		軽量法枠工（標準部）	t=10cm 中詰（土砂+コンクリート）	m		59.8		
	横帯工							
		横帯工		箇所		2.0		
擁壁工								
	擁壁工							
		重力式擁壁		m		11.0		
		ブロック積擁壁		m2		104.8		
		小口止工		箇所		8.0		
		ふとんかご		m		4.0		
		すり付け工		箇所		4.0		
排水構造物工								
	小段排水工							
		コルゲートU字フリューム	350×350	m		70.000		
		コルゲートU字フリューム	350×350 一時撤去再復旧	m		96.000		









# 数量内訳表

種 別：残土敷き均し  
 ブロック：.  
 区 分：

細別／規格	算 式	数 量
残土敷き均し	掘削土量=1922.5+435.5=2358m <sup>3</sup> 盛土量=1484.9+46.4=1531.3m <sup>3</sup>  $2358-1531.3/0.9=656.5m^3$	656.5 m <sup>3</sup>

# 数量内訳表

種別：植生工  
 ブロック：.  
 区分：

細別／規格	算式	数量
種子散布	法面整形面積（切土＋盛土） $1068.5 + 494.8 = 1563.3$	1563.3 m <sup>2</sup>





# 単位数計算書

細 別：軽量法砕工（標準部）  
規 格：t=10cm 中詰（土砂+コンクリート）

10 m当り

材料／規格	算 式	単 位	数 量
法面整形	$1.400 \times 1.803 \times 2 \times 10.0 = 50.484$		
切土		m <sup>2</sup>	50.484
床拵え	$(0.476 \times 2 + 1.500) \times 10.0 = 24.520$		
		m <sup>2</sup>	24.520
軽量法砕工 `オウエツ`	$(0.476 \times 2 + 1.400 \times 1.803 \times 2 + 1.500) \times 10.0 = 75.004$		
GW40V40534PT	ロス率3.0% $75.004 \times 1.03 = 77.254$	m <sup>2</sup>	77.254
アンカー	本数 $75.004 \times 1.6 = 120.006$		
D13 L=0.4m 1.6本/m <sup>2</sup>	$120.006 \times 0.40 \times 0.995 = 47.762$	kg	47.762
ATRクリップ	$75.004 \times 1.6 = 120.006$		
アンカー頭部材 1.6本/m <sup>2</sup>		個	120.006
中詰土砂	$(0.476 \times 2 + 1.100 \times 1.803 \times 2) \times 10.0 = 49.186$		
流用土 `バック杓築立（土羽）整形` t=10cm		m <sup>2</sup>	49.186
中詰コンクリート	$(0.300 \times 1.803 \times 2 + 1.500) \times 0.10 \times 10.0 = 2.582$		
18-8-40 t=10cm 小型、人力		m <sup>3</sup>	2.582
植生工	$1.100 \times 1.803 \times 2 \times 10.0 = 39.666$		
種子散布		m <sup>2</sup>	39.666



# 単位数計算書

細 別：横帯工  
規 格：

1.000箇所当り

材料／規格	算 式	単 位	数 量
コンクリート 18-8-40 t=20cm 小型、人力	$(1.000*2+1.400*1.803*2+1.500)*0.20*0.20=0.342$	m3	0.342
型枠 小型	$(1.000*2+1.400*1.803*2+1.500)*0.20*2=3.419$	m2	3.419

工種		擁壁工									
種別		現場打擁壁工 重力式擁壁									
項目	延長	コンクリート	型枠 無筋構造物		基礎材	目地材	水抜きパイプ	吸い出し防止材	差筋		
規格・寸法		18-8-25	表	背面	端部	t=200	t=10	VP75mm	300×300×50	D13 L=250	D13 L=200
区分	単位	m <sup>3</sup>	m <sup>2</sup>			m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m	m <sup>2</sup>	本	
重力式擁壁①	2	2.800	4.000	4.176						32	
重力式擁壁②	2.25	8.881	7.400	8.229	7.890	4.950					32
重力式擁壁③	2.3	0.619	1.219	1.317							16
重力式擁壁④	2.16	5.638	6.264	6.627	5.220	3.456					32
重力式擁壁⑤	2.3	0.373	0.759	0.864							16
合計	11.01	18.311	19.642	21.213	13.110	8.406	0	0.0	0	32	96
			53.965								



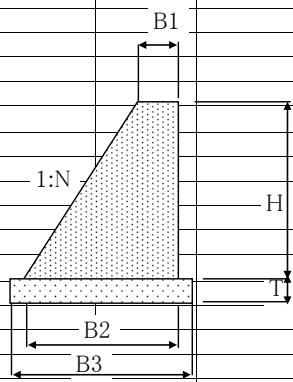






重力式擁壁材料計算書 1

測点	入力				コンクリート			型枠				基礎			
	① 高さH(m)	② 距離(m)	③ 勾配N	④ 天端幅 B1(m)	⑤ 基礎幅 B2(m)	⑥ 断面積 $1/2 * (④+⑤) * ①$	⑦ 平均断面 積 $1/2 * (⑤+⑥)$	⑧ コンクリー ト体積 $⑦ * ②$	⑨ 平均高さ	⑩ 表型枠 $⑨ * ②$	⑪ 斜率	⑫ 背面型枠 $⑩ * ①$	⑬ 基礎幅B3 $④+① * ③+0.1$	⑭ 平均基礎 幅 $⑬ * ②$	⑮ 基礎面積 $⑭ * ②$
No.48+4.712	2.900		0.3448	0.400	1.400	2.610	—		—	—			1.600		
	2.900	2.160	0.3448	0.400	1.400	2.610	2.610	5.638	2.900	6.264	1.058	6.627	1.600	1.600	3.456
計		2.160						5.638		6.264		6.627			3.456

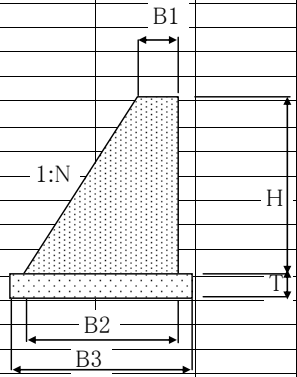


加重平均高さ  $\frac{6.264}{2.160} = 2.900$

水抜きパイプVP75 N= 0 (@5.00m) 本  
 1本当たり L1= 1.6 (H-0.5) × 0.5 + 0.4  
 全部当たり ΣL= 0.0 m

重力式擁壁材料計算書 1

測点	入力			コンクリート				型枠				基礎			
	① 高さH(m)	② 距離(m)	③ 勾配N	④ 天端幅 B1(m)	⑤ 基礎幅 B2(m)	⑥ 断面積	⑦ 平均断面 積	⑧ コンクリ ート体積	⑨ 平均高さ	⑩ 表型枠	⑪ 斜率	⑫ 背面型枠	⑬ 基礎幅B3	⑭ 平均基礎 幅	⑮ 基礎面積
					④+①*③	$1/2*(④+⑤)*①$	$1/2*(⑤+⑥)$	⑦*②		⑨*②		⑩*⑪	④+①*③+0.1		⑭*②
No.48+4.712	0.330		0.5432	0.400	0.579	0.162	-		-	-					
	0.330	2.300	0.5432	0.400	0.579	0.162	0.162	0.373	0.330	0.759	1.138	0.864			
計		2.300						0.373		0.759		0.864			0.000



$$\text{加重平均高さ} = \frac{0.759}{2.300} = 0.330$$

水抜きパイプVP75 N= 0 (@5.00m) 本  
 1本あたり L1= 0.3 (H-0.5) × 0.5 + 0.4  
 全部あたり ΣL= 0.0 m

# 数量内訳書

種 別： 重力式擁壁工  
 ブロック： GW62  
 区 分：  
 端部型枠

全部当たり

細別／規格	算	数 量
H= 天端幅= 底面幅=	重力式② 3.289 0.400 2.000                      =    3.289   ×   0.4865   +    0.400  $1/2 \times ( 0.400 + 2.000 ) \times 3.289 \times 2.00$	7.89
	計	7.89 m2

# 数量内訳書

種 別： 重力式擁壁工  
 ブロック： GW39  
 区 分：  
 端部型枠

全部当たり

細別／規格	算	数 量
H= 天端幅= 底面幅=	重力式④ 2.900 0.400 1.400                      =    2.900 × 0.3448 +    0.400  $1/2 \times ( 0.400 + 1.400 ) \times 2.900 \times 2.00$	5.22
	計	5.22 m2

# 数量調書

名 称 : 護岸工

測 点	単位	数 量	摘 要
①			
NO. 47+16. 636～+18. 872	m	2. 14	天端工・基礎工
NO. 47+16. 636～+18. 872	m <sup>2</sup>	6. 90	ブロック積
NO. 47+16. 636～+18. 872	m <sup>3</sup>	3. 60	裏込砕石
②			
NO. 48+5. 68～+7. 813	m	2. 13	天端工・基礎工
NO. 48+5. 68～+7. 813	m <sup>2</sup>	6. 60	ブロック積
NO. 48+5. 68～+7. 813	m <sup>3</sup>	3. 80	裏込砕石
③			
NO. 46+17. 396～NO. 47+18. 872	m	21. 55	天端工
NO. 46+17. 396～NO. 47+18. 872	m	21. 32	基礎工
NO. 46+17. 396～NO. 47+18. 872	m <sup>2</sup>	70. 00	ブロック積
④			
NO. 48+5. 680～NO. 48+14. 134	m	7. 10	天端工・基礎工
NO. 48+5. 680～NO. 48+14. 134	m <sup>2</sup>	21. 30	ブロック積
計			
天端工	m	32. 92	
基礎工	m	32. 69	
ブロック積	m <sup>2</sup>	104. 80	
裏込砕石	m <sup>3</sup>	57. 00	
基面整正	m <sup>2</sup>	78. 60	
小口止工①	箇所	2. 00	
小口止工②	箇所	1. 00	
小口止工③	箇所	1. 00	
小口止工④	箇所	2. 00	
小口止工⑤	箇所	2. 00	
ふとんかご	枚	2. 00	





# 単位数計算書

細 別：天端工  
規 格：

10.000m当り

材料／規格	算 式	単 位	数 量
コンクリート 18-8-40	$0.877 \times 0.1 \times 10$	m <sup>3</sup>	0.877
型枠	$0.1 \times 1.118 \times 2 \times 10$	m <sup>2</sup>	2.236
目地材 t=10mm 1箇所/10m	$0.877 \times 0.1$	m <sup>2</sup>	0.088



# 単位数量計算書

細 別：基礎工  
規 格：

10.000m当り

材料／規格	算 式	単 位	数 量
コンクリート 18-8-40	$(0.55 \times 0.35 - 0.45 \times 0.25 / 2) \times 10$	m <sup>3</sup>	1.363
型枠	$(0.35 + 0.1) \times 10$	m <sup>2</sup>	4.5
均しコンクリート t=10cm	$0.75 \times 0.1 \times 10$	m <sup>3</sup>	0.75
型枠 均し	$0.1 \times 2 \times 10$	m <sup>2</sup>	2
目地材 t=10mm 1箇所/10m	$0.55 \times 0.35 - 0.45 \times 0.25 / 2$	m <sup>2</sup>	0.1

# 単位数計算書

細 別：小口止工①  
規 格：

1.0箇所当り

材料／規格	算 式	単 位	数 量
コンクリート 18-8-40	$(0.884+1.224)/2*3.4*0.3$	m3	1.075
型枠	$(0.884+1.224)/2*3.4+0.3*3.4*1.118$	m2	4.72

# 単位数計算書

細 別：小口止工②  
規 格：

1.0箇所当り

材料／規格	算 式	単 位	数 量
コンクリート 18-8-40	$(0.884+1.263)/2*3.334*0.3$	m3	1.074
型枠	$(0.884+1.263)/2*3.334+0.3*3.334*1.118$	m2	4.697

# 単位数計算書

細 別：小口止工③  
規 格：

1.0箇所当り

材料／規格	算 式	単 位	数 量
コンクリート 18-8-40	$(0.884+1.228)/2*2.984*0.3$	m3	0.945
型枠	$(0.884+1.228)/2*2.984+0.3*2.984*1.118$	m2	4.152

# 単位数計算書

細 別：小口止工④  
規 格：

1.0箇所当り

材料／規格	算 式	単 位	数 量
コンクリート 18-8-40	$0.8 * 0.658 + 1.977 / 2 * 0.658$	m3	1.177
型枠	$0.981 * 2$	m2	1.962

# 単位数計算書

細 別：小口止工⑤  
規 格：

1.0箇所当り

材 料 / 規 格	算 式	単 位	数 量
コンクリート 18-8-40	$0.8 * 0.569 + 1.783 / 2 * 0.569$	m3	0.962
型枠	$0.818 * 1.118 * 2$	m2	1.829

# 単位数量計算書

細 別：ふとんかご  
規 格：

全部当り

材 料 / 規 格	算 式	単 位	数 量
ふとんかご 1.2*2.0*0.5 網目13cm 4mm		枚	2
止杭 L=1.5 D=9cm 松丸太		本	4

# 単位数計算書

細 別：すり付け工①  
規 格：

1.0箇所当り

材 料 / 規 格	算 式	単 位	数 量
石積み 材料現地採取	$3.410 * 1.705$	m <sup>2</sup>	5.814
胴込めコンクリート 18-8-40	$5.814 * 0.139 = 0.808$	m <sup>3</sup>	0.808



# 単位数計算書

細 別：すり付け工②  
規 格：

1.0箇所当り

材 料 / 規 格	算 式	単 位	数 量
石積み 材料現地採取	$3.334 \times 1.716$	m <sup>2</sup>	5.721
胴込めコンクリート 18-8-40	$5.721 \times 0.139 = 0.795$	m <sup>3</sup>	0.795

# 単位数計算書

細 別：すり付け工③  
規 格：

1.0箇所当り

材 料 / 規 格	算 式	単 位	数 量
石積み 材料現地採取	$3.410 * 1.705$	m <sup>2</sup>	5.814
胴込めコンクリート 18-8-40	$5.814 * 0.139 = 0.808$	m <sup>3</sup>	0.896

# 単位数計算書

細 別：すり付け工④  
規 格：

1.0箇所当り

材 料 / 規 格	算 式	単 位	数 量
石積み 材料現地採取	$2.984 * 1.334$	m <sup>2</sup>	3.981
胴込めコンクリート 18-8-40	$3.981 * 0.139 = 0.553$	m <sup>3</sup>	0.553







# 単位数数量計算書

細 別：溜め桝  
規 格：

1 箇所当り

材料／規格	算 式	単 位	数 量
コンクリート 18-8-40 鉄筋、 人力	$6.3 \times 6.3 \times 2.0 - 5.7 \times 5.7 \times 1.7 - (5.7 + 1.5) / 2 \times 1.4 \times 0.3 - 1.0 \times 1.4 \times 0.3 - 2.2 \times 1.4 \times 0.3 =$	m <sup>3</sup>	21.291
型枠 鉄筋	$6.3 \times 3 \times 2.0 + 5.7 \times 4 \times 1.7 - 1.4 \times 2.2 \times 2 - 1.0 \times 1.4 \times 2 - (5.7 + 1.5) / 2 \times 1.4 \times 2 + (2.5 \times 2 + 1.5) \times 0.3 + (1.4 \times 2 + 2.2) \times 0.3 +$	m <sup>2</sup>	62.11
基礎砕石 RC-40 t=20cm	$6.5 \times 6.5 = 42.25$	m <sup>2</sup>	42.25
均しコンクリート 18-8-40	$6.5 \times 6.5 \times 0.1 = 4.225$	m <sup>3</sup>	4.225
型枠 均し	$6.5 \times 4 \times 0.1 = 2.6$	m <sup>2</sup>	2.6
基面整正	$6.5 \times 6.5 = 42.25$	m <sup>2</sup>	42.25
コンクリート階段 18-8-40 小型	$1.89 \times 1.0 = 1.89$	m <sup>3</sup>	1.89
コンクリート階段 型枠 小型	$1.89 \times 1.0 + 0.2 \times 1.0 \times 6 + 0.3 \times 1.0 = 3.39$	m <sup>2</sup>	3.39
差筋 SD345 D13 L=300	$(36 + 13 + 17) \times 0.3 \times 0.995 = 19.701$	kg	19.701
SD345 D13		kg	1094.2
鉄筋 SD345 D16		kg	513.9

## 配筋数量計算書

溜め桧

通	記号	径	長さ	本数	単位質量	1本当り質量	質量(kg)	適用
①	W 1	D13	1.79	29	0.995	1.781	51.7	
	W 2	D13	0.49	29	0.995	0.488	14.1	
	W 3	D13	6.1	8	0.995	6.07	48.6	
	W 4	D13	6.1	8	0.995	6.07	48.6	
	W 9	D13	0.352	19	0.995	0.35	6.7	
	F 1	D13	9.56	24	0.995	9.512	228.3	
								398
②	W 5	D13	1.79	24	0.995	1.781	42.7	
	W 6	D13	0.49	29	0.995	0.488	14.1	
	W 9	D13	0.352	20	0.995	0.35	7	
	W 1 0	D13	2.45	28	0.995	2.438	68.3	
			6.1	2	0.995	6.07	12.1	
	W 1 1	D13	1.2	2	0.995	1.194	2.4	
	W 1 5	D13	0.38	5	0.995	0.378	1.9	
	F 3	D13	8.15	5	0.995	8.109	40.5	
								189
③	W 2	D13	0.49	27	0.995	0.488	13.2	
	W 9	D13	0.352	15	0.995	0.35	5.3	
	W 1 2	D13	0.218	4	0.995	0.217	0.9	
			0.435	4	0.995	0.433	1.7	
			0.81	4	0.995	0.806	3.2	
			1.185	4	0.995	1.179	4.7	
			1.56	4	0.995	1.552	6.2	
			1.935	4	0.995	1.925	7.7	
			5.7	2	0.995	5.672	11.3	
	W 1 3	D13	2.542	4	0.995	2.529	10.1	
	W 1 4	D13	1.79	2	0.995	1.781	3.6	
			1.69	2	0.995	1.682	3.4	
			1.557	2	0.995	1.549	3.1	
			1.39	2	0.995	1.383	2.8	
			1.223	2	0.995	1.217	2.4	
			1.057	2	0.995	1.052	2.1	
			0.89	2	0.995	0.886	1.8	
			0.79	2	0.995	0.786	1.6	
			0.69	2	0.995	0.687	1.4	
			0.557	2	0.995	0.554	1.1	
			0.38	7	0.995	0.378	2.6	
	W 1 6	D13	1.5	2	0.995	1.493	3	
	F 4	D13	9.56	2	0.995	9.512	19	
			9.46	2	0.995	9.413	18.8	
			9.327	2	0.995	9.28	18.6	
			9.16	2	0.995	9.114	18.2	
			8.993	2	0.995	8.948	17.9	
		8.827	2	0.995	8.783	17.6		
		8.66	2	0.995	8.617	17.2		
		8.56	2	0.995	8.517	17		
		8.46	2	0.995	8.418	16.8		
		8.327	2	0.995	8.285	16.6		
		8.15	7	0.995	8.109	56.8		
							327.7	





# 単位数計算書

細 別：現場打ち側溝1  
規 格：

1 箇所当り

材料／規格	算 式	単 位	数 量
コンクリート	$((1.946+2.35) / 2 + 1.5 * 2) * 5.883 * 0.20 = 6.057$		
18-8-40 鉄筋、 人力		m3	6.057
型枠			
鉄筋	$(1.5 + 1.35) * 2 * 5.883 = 33.533$		
		m2	33.53
基礎砕石	$(2.296 + 2.7) / 2 * 5.883 = 14.696$		
RC-40 t=20cm		m2	14.696
均しコンクリート	$14.696 * 0.1 = 1.470$		
18-8-40 t=10cm		m3	1.47
型枠			
均し	$5.883 * 2 = 1.177$		
		m2	1.177
基面整正	14.696		
		m2	14.696
鉄筋 SD345 D13			
		kg	247.8



# 単位数計算書

細 別：現場打ち側溝2  
規 格：

1 箇所当り

材料／規格	算 式	単 位	数 量
コンクリート	$((1.15+1.65) / 2 + 1.384 * 2) * 5.006 * 0.20 = 4.173$		
18-8-40 鉄筋、 人力		m3	4.173
型枠	$(1.55+1.218) * 2 * 5.006 = 27.713$		
鉄筋		m2	27.713
基礎砕石	$(1.5+2.0) / 2 * 5.006 = 8.761$		
RC-40 t=20cm		m2	8.761
均しコンクリート	$8.761 * 0.1 = 0.876$		
18-8-40 t=10cm		m3	0.876
型枠	$5.006 * 2 = 1.012$		
均し		m2	1.012
基面整正	8.761		
		m2	8.761
鉄筋 SD345 D13			
		kg	178.9





# 単位数量計算書

細 別：PCボックスカルバート  
規 格：

1 箇所当り

材料／規格	算 式	単 位	数 量
ボックスカルバート PC, B2000-H2000 6675kg/本	標準、定着部有 差筋付、定着部有	本	1 2
PC鋼より線  φ 13 SBPR930/1080	L=1.94m	本	8
定着具  グリップ等		組	16
コンクリートアンカー M-12 L=80mm		個	96
敷モルタル 1 : 3	$2.3 * 0.02 * 6 = 0.276$	m3	0.276
均しコンクリート t=150mm	$0.15 * 2.5 * 6 = 2.25$	m3	2.25
型枠 均し	$0.15 * 6 * 2 = 1.8$	m2	1.8
基礎砕石 RC-40, t=20cm	$2.5 * 6 = 15.0$	m2	15









