

工 事 名 : 河川改修工事(高麗川護岸工・横手工区)

工事場所 : 一級河川高麗川／日高市横手地内

数量総括表

工事区分 (LEVEL1)	工 種 (LEVEL2)	種 別 (LEVEL3)	細 別 (LEVEL4)	規 格 (LEVEL5)	単位	數位	設計数量	積算数量	摘 要
築堤・護岸	河川土工	掘削工	掘削		m3	1	1.2	1	
		残土処理工	土砂等運搬(軟岩I)		m3	1	1.2	1	
			土砂等運搬(岩塊・玉石)		m3	10	57.9	60	
			残土等処分		m3	10	59.1	60	
	法覆護岸工	作業土工	床掘り		m3	10	57.9	60	
			埋戻し W<1.0m		m3	10	14.4	10	
			埋戻し 1.0m≦W<4.0m		m3	10	272.2	270	
			埋戻しコンクリート		m3	1	21.5	22	
		コンクリートブロック工	基礎コンクリート		m3	1	11.5	12	
			現場打小口止コンクリート		m3	1	14.4	14	
			大型ブロック積 230A		m2	1	134.2	134	
			大型ブロック積 230B		m2	1	20.1	20	
			大型ブロック積 200A		m2	1	44.7	45	
			大型ブロック積 200B		m2	1	6.7	7	
			胴込・裏込コンクリート 大型ブロック2,000kg/個超え		m3	1	275.8	276	
			胴込・裏込コンクリート 大型ブロック2,000kg/個以下		m3	1	41.2	41	
			胴込・裏込材(碎石)		m3	1	73.0	73	
			目地材		m2	1	36.4	36	
			現場打天端コンクリート		m3	1	5.5	6	
			足場		掛m2	10	229	230	
		石積(張)工	石積		m2	1	9.6	10	
			胴込・裏込コンクリート 積工		m3	1	3.0	3	
			裏込材 積工		m3	1	2.1	2	
			石張		m2	1	4.5	5	
			胴込・裏込コンクリート 張工		m3	1	1.4	1	
			裏込材 張工		m3	1	1.4	1	

工事区分 (LEVEL1)	工 種 (LEVEL2)	種 別 (LEVEL3)	細 別 (LEVEL4)	規 格 (LEVEL5)	単位	數位	設計数量	積算数量	摘 要
	仮設工	作業土工	仮水路掘削		m3	10	347.5	350	
			仮水路復旧		m3	10	347.5	350	
		工事用道路工	工事用道路盛土		m3	10	123.6	120	
			工事用道路撤去		m3	10	123.6	120	
			敷砂利		m3	1	27.2	27	
		作業ヤード整備工	敷砂利		m3	1	93.5	94	
			敷鉄板		式	1	1	1	
		仮水路工	コルゲートパイプ		m	1	52.0	52	
			スクラップ処分		t	0.01	2.70	2.70	
		伐木除根工	伐木除根 作業準備ヤード		m2	10	96.0	100	
			伐木除根 護岸背面		m2	100	242.3	200	
			伐竹		m2	10	80.0	80	
交通誘導警備員	交通誘導警備員	交通誘導警備員	交通誘導警備員B		式	1	1	1	
間接工事費積上げ分	共通仮設費(積分)	運搬費	仮設材運搬費		t	0.1	32.1	32.1	
			運搬処分(木根)		m3	0.1	7.6	7.6	
			運搬処分(竹)		m3	0.1	1.5	1.5	
		技術管理費	土質等試験費		式	1	1	1	
		準備費	UCR基本料金		式	1	1	1	

河川土工 数量計算書

工 種	形 状 寸 法	算出式	数 量	単位	備 考
掘削工	掘削	土工計算書(河川土工)より	1.2	m ³	
残土処理工	土砂等運搬(軟岩I)	土工計算書(河川土工)より	1.2	m ³	
	土砂等運搬(岩塊・玉石)	土工計算書(法面護岸工)より	57.9	m ³	
	残土等処分	1.2 + 57.9 =	59.1	m ³	

土工計算書（河川土工）

測 点	区間距離 (m)	河川土工 掘削(軟岩)、転石破碎		
		断 面 積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	体 積 (m ³)
NO. 720 + 10.000	0.0	0.0		
NO. 720 + 14.570	0.0	0.0		
NO. 721 + 0.000	0.9	2.6	1.30	1.2
NO. 721 + 10.000	0.0	0.0		
NO. 721 + 15.520	0.0	0.0		
NO. 722 + 0.000	0.0	0.0		
	0.9			
合 計				1.2

法面護岸工 数量計算書(1)

工 種	形 状 寸 法	算出式	数 量	単位	備 考
作業土工					
	床掘り 岩塊・玉石	土工計算書(法面護岸工)より	57.9	m ³	
	埋戻し 最大埋戻し幅1m未満	土工計算書(法面護岸工)より	14.4	m ³	
	埋戻し 最大埋戻し幅1m以上4m未満	土工計算書(法面護岸工)より	272.2	m ³	
	埋戻しコンクリート	土工計算書(法面護岸工)より	21.5	m ³	

土工計算書（法面護岸工）

測 点	区間距離 (m)	法覆護岸工 床掘(岩塊・玉石) 標準			測 点	区間距離 (m)	法覆護岸工 埋戻しCo		
		断 面 積 (㎡)	平均断面積 (㎡)	体 積 (m³)			断 面 積 (㎡)	平均断面積 (㎡)	体 積 (m³)
NO. 720 + 10.000	0.0	0.0			NO. 720 + 10.000	0.00	0.0		
NO. 720 + 14.570	0.0	0.4			NO. 720 + 14.570	0.00	0.8		
NO. 721 + 0.000	5.4	2.4	1.40	7.6	NO. 721 + 0.000	5.72	0.9	0.85	4.9
NO. 721 + 10.000	11.2	2.1	2.25	25.2	NO. 721 + 10.000	11.52	1.1	1.00	11.5
NO. 721 + 15.520	6.6	5.5	3.80	25.1	NO. 721 + 15.520	6.81	0.4	0.75	5.1
NO. 722 + 0.000	0.0	0.0			NO. 722 + 0.000	0.00	0.0		
	23.2					24.05			
合 計				57.9	合 計				21.5

測 点	区間距離 (m)	法覆護岸工 埋戻し(土砂) 最大埋戻し幅1m未満			測 点	区間距離 (m)	法覆護岸工 埋戻し(土砂) 最大埋戻し幅1m以上4m未満		
		断 面 積 (㎡)	平均断面積 (㎡)	体 積 (m³)			断 面 積 (㎡)	平均断面積 (㎡)	体 積 (m³)
NO. 720 + 10.000	0.0	0.0			NO. 720 + 10.000	0.0	0.0		
NO. 720 + 14.570	0.0	0.6			NO. 720 + 14.570	0.0	0.0		
NO. 721 + 0.000	6.6	0.0	0.30	2.0	NO. 721 + 0.000	6.6	15.0	7.50	49.5
NO. 721 + 10.000	11.8	0.0	0.00	0.0	NO. 721 + 10.000	11.8	14.2	14.60	172.3
NO. 721 + 15.520	7.1	3.5	1.75	12.4	NO. 721 + 15.520	7.1	0.0	7.10	50.4
NO. 722 + 0.000	0.0	0.0			NO. 722 + 0.000	0.0	0.0		
	25.5					25.5			
合 計				14.4	合 計				272.2

法覆護岸工 数量計算書（２）

名 称	算 出 式	数 量
コンクリートブロック工		
基礎コンクリート	$V = 2.50 \times 0.20 \times 23.00 = 11.5$	11.5 m ³
小口止工コンクリート	$V1 = 23.865 \times 0.30 = 7.2$ $V2 = 23.865 \times 0.30 = 7.2$	
	コンクリート合計	14.4 m ³
大型ブロック積	$1000 \times 2300 \times 2000 \quad A = 1.0 \times 2.0 \times 60 \times 1.118 = 134.2$ $1000 \times 2300 \times 1000 \quad A = 1.0 \times 1.0 \times 18 \times 1.118 = 20.1$ $1000 \times 2000 \times 2000 \quad A = 1.0 \times 2.0 \times 20 \times 1.118 = 44.7$ $1000 \times 2000 \times 1000 \quad A = 1.0 \times 1.0 \times 6 \times 1.118 = 6.7$ 230A,200A $A = 1.0 \times 2.0 \times 1.118 = 2.2 \text{ m}^2/\text{本}$ $N = 100 \div 2.2 = 45.5 \text{ 本}/100\text{m}^2$ 230B,200B $A = 1.0 \times 1.0 \times 1.118 = 1.1 \text{ m}^2/\text{本}$ $N = 100 \div 1.1 = 90.9 \text{ 本}/100\text{m}^2$	134.2 m ² 20.1 m ² 44.7 m ² 6.7 m ²

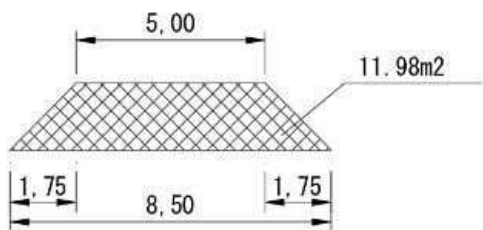
法覆護岸工 数量計算書（２）

名 称	算 出 式				数 量																								
胴込めコンクリート	<table><tr><th>サ イ ズ H × B × L</th><th>製品本数</th><th>胴込めコン量 (製品 1 本当り)</th><th>胴込めコン量 (製品本数当り)</th></tr><tr><td>1000 × 2300 × 2000</td><td>60</td><td>3.57 m³</td><td>214.2 m³</td></tr><tr><td>1000 × 2300 × 1000</td><td>18</td><td>1.78 m³</td><td>32.0 m³</td></tr><tr><td>1000 × 2000 × 2000</td><td>20</td><td>3.08 m³</td><td>61.6 m³</td></tr><tr><td>1000 × 2000 × 1000</td><td>6</td><td>1.54 m³</td><td>9.2 m³</td></tr><tr><td>合 計</td><td>104 本</td><td></td><td>317.0 m³</td></tr></table>				サ イ ズ H × B × L	製品本数	胴込めコン量 (製品 1 本当り)	胴込めコン量 (製品本数当り)	1000 × 2300 × 2000	60	3.57 m ³	214.2 m ³	1000 × 2300 × 1000	18	1.78 m ³	32.0 m ³	1000 × 2000 × 2000	20	3.08 m ³	61.6 m ³	1000 × 2000 × 1000	6	1.54 m ³	9.2 m ³	合 計	104 本		317.0 m ³	
	サ イ ズ H × B × L	製品本数	胴込めコン量 (製品 1 本当り)	胴込めコン量 (製品本数当り)																									
	1000 × 2300 × 2000	60	3.57 m ³	214.2 m ³																									
	1000 × 2300 × 1000	18	1.78 m ³	32.0 m ³																									
	1000 × 2000 × 2000	20	3.08 m ³	61.6 m ³																									
	1000 × 2000 × 1000	6	1.54 m ³	9.2 m ³																									
	合 計	104 本		317.0 m ³																									
	2,000kg以上 V = 214.2 + 61.6 = 275.8				275.8 m ³																								
2,000kg以下 V = 32.0 + 9.2 = 41.2				41.2 m ³																									
裏込め材 (RC-40)	V = 3.172 × 23.00 = 73.0				73.0 m ³																								
伸縮目地	A = 18.2 + 18.2 = 36.4 ※ ロス率=30m2以上のため+0.11倍				36.4 m ²																								
天端コンクリート	V =(2.35 + 2.40)× 0.10 / 2 × 23.00 = 5.5				5.5 m ³																								
単管傾斜足場	A = 8.2 × 1.118 × (0.5 + 0.3 23.0 + 0.3 + 0.9) = 229				229 掛m2																								

法覆護岸工 数量計算書 (3)

名 称	算 出 式	数 量
石積(張)工		
石積	$\begin{aligned} \text{上流側 } A &= 5.4 \times 1.118 \times 0.5 = 3.0 \\ \text{下流側 } A &= (0.5 + 1.7) / 2 \times 5.4 \times 1.118 = 6.6 \\ \text{合計} &= 3.0 + 6.6 = 9.6 \\ \text{水抜きパイプ } &\text{VU } \phi 75 \text{ L}=0.69\text{m 及び吸出し防止材(フィルタ)} \quad 100\text{m}^2\text{あたり} \\ N &= 100.0 \div 3.0 = 33.3 \\ L &= 100.0 \div 3.0 \times 0.69 = 23.0 \end{aligned}$	9.6 m ²
胴込・裏込Co	$V = (0.35 / 3 + 0.20) \times 9.6 = 3.0$	3.0 m ³
裏込材	$\begin{aligned} V &= 1.5 \times 0.50 + \\ &1.5 \times (1.28 + 0.50) \times 1/2 = 2.1 \end{aligned}$	2.1 m ³
石張	$\begin{aligned} \text{上流側 } A &= 2.8 \times 1.118 \times 0.5 = 1.6 \\ \text{下流側 } A &= (0.9 + 0.5) / 2 \times 2.8 \times 1.463 = 2.9 \\ \text{合計} &= 1.6 + 2.9 = 4.5 \\ \text{水抜きパイプ } &\text{VU } \phi 75 \text{ L}=0.99\text{m 及び吸出し防止材(フィルタ)} \quad 100\text{m}^2\text{あたり} \\ N &= 100.0 \div 3.0 = 33.3 \\ L &= 100.0 \div 3.0 \times 0.99 = 33.0 \end{aligned}$	4.5 m ²
胴込・裏込Co	$V = (0.35 / 3 + 0.20) \times 4.5 = 1.4$	1.4 m ³
裏込材	$\begin{aligned} V &= 1.2 \times 0.50 + \\ &1.2 \times (0.90 + 0.50) \times 1/2 = 1.4 \end{aligned}$	1.4 m ³

仮設工 数量計算書

名称	算出式	数 量																									
作業土工																											
仮水路掘削	V= 3.0 × (50.4 + 40.6) + 3.0 × 13.0 + 22.2 × 0.8 × 2 = 347.5 m³	347.5 m³																									
仮設水路復旧	V= 347.5 m³	347.5 m³																									
工事用道路工																											
工事用道路盛土	横断面図 No.720より GH=98.103地点を断面Aとする。 盛土高1.775地点を断面B，GH=94.34地点を断面Cとする。 仮設平面図の土羽より断面Bの横断面図を下記の通り作成 断面B盛土面積 A=11.98m2  平均断面法より <table><tr><th></th><th>単距離</th><th>断面積</th><th>平均断面積</th><th>土量</th></tr><tr><td>A</td><td>0</td><td>0</td><td></td><td></td></tr><tr><td>B</td><td>10.1</td><td>12.0</td><td>6.00</td><td>60.6</td></tr><tr><td>C</td><td>10.5</td><td>0</td><td>6.00</td><td>63.0</td></tr><tr><td>合計</td><td>20.6</td><td></td><td></td><td>123.6</td></tr></table> V= 123.6 m³		単距離	断面積	平均断面積	土量	A	0	0			B	10.1	12.0	6.00	60.6	C	10.5	0	6.00	63.0	合計	20.6			123.6	123.6 m³
	単距離	断面積	平均断面積	土量																							
A	0	0																									
B	10.1	12.0	6.00	60.6																							
C	10.5	0	6.00	63.0																							
合計	20.6			123.6																							
工事用道路撤去	V= 123.6 m³	123.6 m³																									
敷砂利	V= (113.2 + 158.4)× 0.10 = 27.2 m³	27.2 m³																									

仮設工 数量計算書

名称	算出式	数 量
作業ヤード整備工		
敷砂利	$V = 935.1 \times 0.10 = 93.5 \text{ m}^3$	93.5 m ³
敷鉄板	$A = 1.524 \times 6.096 \times 20 \text{ 枚} = 185.8 \text{ m}^2$	185.8 m ²
仮水路工		
コルゲートパイプ	$L = 13.0 \times 4 = 52.0 \text{ m}$	52.0 m
スクラップ処分	$V = 52.0 \times 52.0 \text{ (kg)} \div 1000 = 2.70 \text{ t}$	2.70 t
伐木除根工		
木除根 作業準備ヤード	CAD求積より $A = 96.0 \text{ m}^2$	96.0 m ²
伐木除根 護岸背面	CAD求積より $A = 242.3 \text{ m}^2$	242.3 m ²
伐竹	CAD求積より $A = 80.0 \text{ m}^2$	80.0 m ²

共通仮設費 数量計算書

名 称	算出式	数 量
仮設材運搬	敷鉄板 1524×6096×22 $V = 20 \times 1.604 = 32.08 \text{ t}$	32.1 t
運搬処分(木根)	伐木合計 $A = 96.0 + 242.3 = 338.3 \text{ m}^2$ 伐木処分量 9m2/本 及び 0.1t/本 より $W = 338.3 \div 9.0 \times 0.1 = 3.8 \text{ t}$ (比重0.50と想定) $V = 3.8 \div 0.50 = 7.6 \text{ m}^3$	7.6 m3
運搬処分(竹)	伐竹処分量 $W = 1.0 \text{ t}$ (比重0.65と想定) $V = 1.0 \div 0.65 = 1.5 \text{ m}^3$	1.5 m3

技術管理費 数量集計表

土質等試験費	溶出試験 規格 27項目	1 検体
	含有量試験 規格 水銀	1 検体
	含有量試験 規格 カドミウム	1 検体
	含有量試験 規格 鉛	1 検体
	含有量試験 規格 砒素	1 検体
	含有量試験 規格 六価クロム	1 検体
	含有量試験 規格 ふっ素	1 検体
	含有量試験 規格 ほう素	1 検体
	含有量試験 規格 セレン	1 検体
	含有量試験 規格 シアン	1 検体
	含有量試験 規格 ダイオキシン	1 検体