

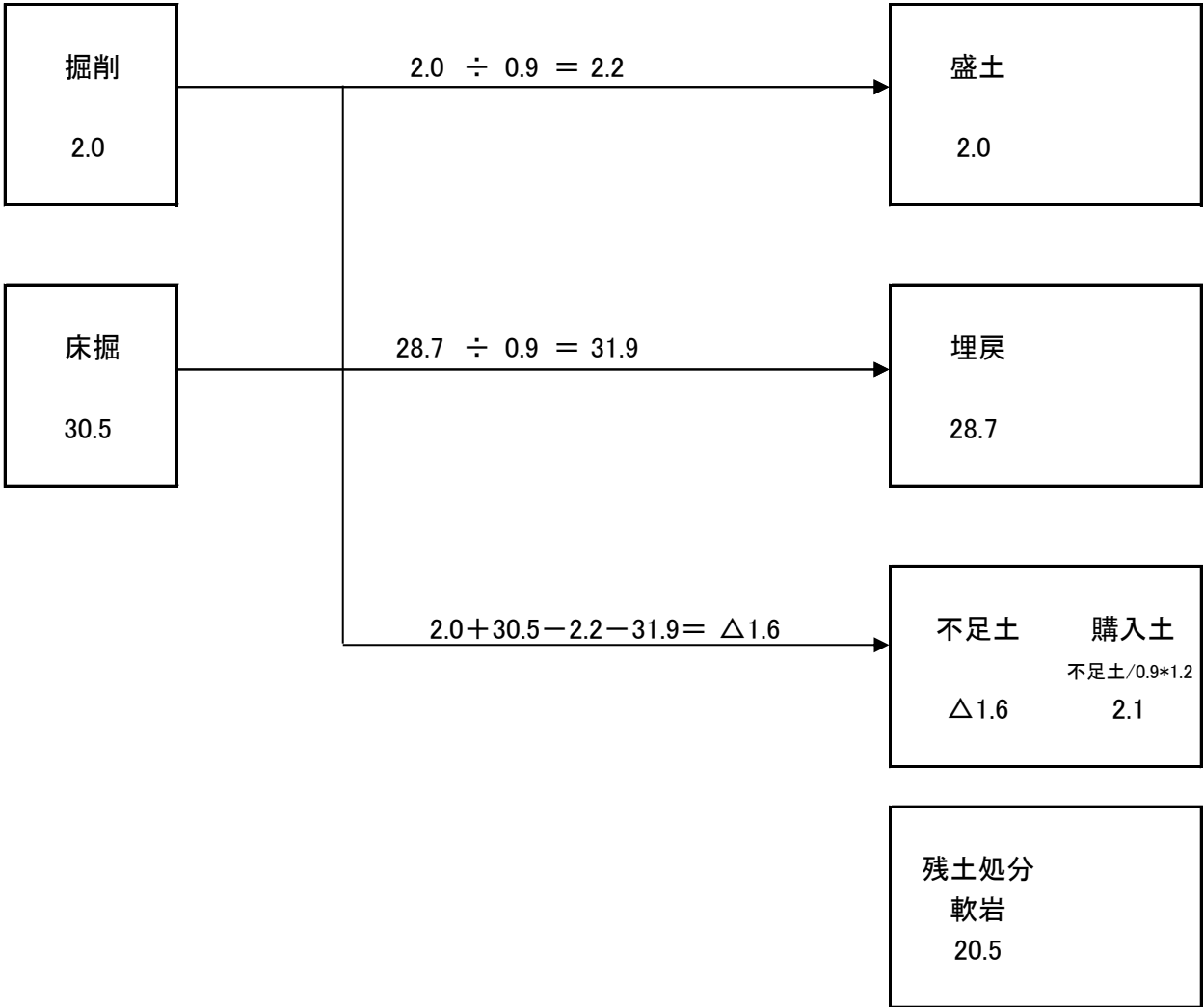
数 量 総 括 内 訳 表					
工 種	種 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
水路工（上流側）					
構造物取壊工					
	構造物取壊工	機械施工 無筋構造物	m3		
	殻運搬	コンクリート殻（無筋） 4tDT	m3		
	建設発生資材廃棄物受入費	コンクリート殻（無筋）	t		*2.35
土工					
	掘削	土砂（BH0.28m3）	m3	2.0	
	床掘り	土砂（BH0.28m3）	m3	30.5	
	床掘り	軟岩（BH0.8m3）	m3	20.5	

数量総括内訳表					
工 種	種 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
	積込（ルーズ）	軟岩（BH0.28m3）	m3	20.5	
	機械併用埋戻	（BH0.28m3） コンパクタⅠ	m3	28.7	
	機械併用盛土	（BH0.28m3） コンパクタⅠ	m3	2.0	
	購入土運搬	土砂 4tDT	m3	1.8	1.6/0.9
	購入土	ほぐし土	m3	2.1	
	土砂等運搬	軟岩 4tDT	m3	20.5	
	受入費	土砂	m3	20.5	
法面工					
	法面整形	盛土部 レキ質土、砂質土、粘質土	m2	6.4	
水路工					
	底張コン	無筋構造物	m3	4.1	20.3m2*0.2m
	DF水路布設	DF-3-1200*800	m	20.0	
	現場打集水柵	1500×1000×H1000	箇所		
	取水コンクリート	t=200	箇所	1.0	
	小口コンクリート	t=200	m	1.0	
	重力式擁壁	1型	m	5.8	
	重力式擁壁	2型	m	3.0	
	硬質塩化ビニル管布設	φ75	m		
	硬質塩化ビニル管布設	φ100	m		
	硬質塩化ビニル管布設	φ125	m		
	硬質塩化ビニル管布設	φ150	m	1.0	
	角フリューム布設替え	KF200	m		
	角フリューム布設替え	KF450	m		
付帯工					
	畦畔復旧工		m	17.0	
	盛土法面整形		m2	11.9	

数量 総括 内 訳 表					
工 種	種 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
仮設工					
敷鉄板設置工					
	表土剥ぎ取り	t=15cm	m3	8.5	
	表土戻し	t=15cm	m3	8.5	
	敷鉄板設置		m2	51.8	
	敷鉄板撤去		m2	51.8	
	敷鉄板賃料	22×1,524×3,048,802kg/枚 賃貸期間22日	枚	12.0	
水替工					
	土のう設置撤去	仕拵え～設置～撤去	m3	0.2	0.18*1回設置
	架樋工	無孔管 高密度ポリエチレン管 φ250	m	30.8	計画平面図より
	架樋工布設替	無孔管 高密度ポリエチレン管 φ250	m	0.0	
	架樋工継手	無孔管用 高密度ポリエチレン管 φ250	個	8.0	計画平面図より
	水替工（小口径）	ポンプ据付・撤去工	箇所	1	
	ポンプ運転	作業量0以上6m <sup>3</sup> /h未満 作業時排水	日	10	
運搬費					
	仮設材等	敷鉄板 往復 運搬質量9.62t 運搬距離5.4km	式	1	

土 量 配 分 表

上流側(No.4+1.2~No.7+19.0)



数 量 計 算 書										
測 点	距 離	掘 削			床 堀			床 堀 ( 軟 岩 )		
		断 面	平 均 断 面	数 量	断 面	平 均 断 面	数 量	断 面	平 均 断 面	数 量
上流側										
No. 4+1. 2										
No. 4+10. 0	8. 8	0. 1	—		1. 0	—		0. 8	—	
No. 5	10. 0	0. 1	0. 10	1. 0	0. 8	0. 90	9. 0	1. 1	0. 95	9. 5
No. 5+10. 0	10. 0	0. 1	0. 10	1. 0	0. 8	0. 80	8. 0	1. 1	1. 10	11. 0
No. 6+4. 0	14. 0	0. 0	0. 05		0. 4	0. 60		1. 1	1. 10	
No. 7	16. 0	0. 0	0. 00		0. 5	0. 45		1. 0	1. 05	
No. 7+19. 0	19. 0	0. 0	0. 00		1. 1	0. 80		0. 9	0. 95	
現場打集水桝 構造図参照										
	1. 4				3. 5 3. 5	3. 50				
重力式擁壁 構造図参照										
1型	5. 8				0. 9 1. 4	1. 15	6. 7			
2型	3. 0				0. 9 0. 9	0. 90	2. 7			
底張コン 平面図・構造図参照										
	0. 2				20. 6 20. 6	20. 60	4. 1			
合 計	88. 2			2. 0			30. 5			20. 5
		掘 削			成 成					

数 量 計 算 書										
測 点	距 離	上 游			下 游					
		断 面	平 均 断 面	数 量	断 面	平 均 断 面	数 量	断 面	平 均 断 面	数 量
上流側										
No. 4+1. 2										
No. 4+10. 0	8. 8	0. 6	—		0. 1	—				
No. 5	10. 0	1. 3	0. 95	9. 5	0. 1	0. 10	1. 0			
No. 5+10. 0	10. 0	1. 3	1. 30	13. 0	0. 1	0. 10	1. 0			
No. 6+4. 0	14. 0	1. 4	1. 35		0. 0	0. 05				
No. 7	16. 0	0. 6	1. 00		0. 0	0. 00				
No. 7+19. 0	19. 0	1. 3	0. 95		0. 0	0. 00				
現場打集水桝 構造図参照										
		1. 4								
	1. 4	1. 4	1. 40							
重力式擁壁 構造図参照										
1型		0. 6								
	5. 8	0. 9	0. 75	4. 4						
2型		0. 6								
	3. 0	0. 6	0. 60	1. 8						
合 計	88. 0			28. 7			2. 0			

数 量 計 算 書										
測 点	距 離	盛 土 法 面 整 形 ( 左 )								
		断 面	平 均 断 面	数 量	断 面	平 均 断 面	数 量	断 面	平 均 断 面	数 量
上流側										
No. 4+1. 2										
No. 4+10. 0	8. 8	0. 8	—							
No. 5	10. 0	0. 3	0. 55	5. 5						
	6. 0	0. 0	0. 15	0. 9						
合 計	24. 8			6. 4						

数 量 計 算 書											
測 点	距 離	底張コン t=20cm (m2)	DF水路 (1200*800) (m)	現場打 集水桝 (箇所)	取水コンクリート (箇所)	小口コンクリート (箇所)	重力式擁壁 1型 (m)	重力式擁壁 2型 (m)			
上 流 側											
No.4+1.2		20.6									
No.4+10.0	8.80				1.0	1.0	5.8	3.0			
No.5	10.00		10.0								
No.6+4.0	24.00		10.0								
No.7	16.00										
No.7+19.0	19.00										
合 計	77.8	20.6	20.0		1.0	1.0	5.8	3.0			



数 量 計 算 書											
測点	距離	硬質塩化ビニル管φ75 (m)	硬質塩化ビニル管φ100 (m)	硬質塩化ビニル管φ125 (m)	硬質塩化ビニル管φ150 (m)	KF200 布設替 (m)	KF450 布設替 (m)				
上 流 側											
No.4+1.2											
No.4+10.0	8.80				1.0						
No.5	10.00										
No.6+4.0	24.00										
No.7	16.00										
No.7+19.0	19.00										
合 計	77.8				1.0						

数 量 計 算 書										
測 点	距 離	敷 鉄 板 設 置 撤 去			表 土 剥 ぎ 取 り 戻 し					
		断 面	平 均 断 面	数 量	断 面	平 均 断 面	数 量	断 面	平 均 断 面	数 量
上流側										
	17.0			17.0	0.5 0.5	0.50	8.5			

数 量 計 算 書										
測 点	距 離	畦 畔 復 旧 工			盛 土 法 面 整 形					
		断 面	平 均 断 面	数 量	断 面	平 均 断 面	数 量	断 面	平 均 断 面	数 量
上流側										
No. 4+10～No. 6+4. 0付近										
	17. 0			17. 0	0. 7 0. 7	0. 70	11. 9			
No. 6+4. 0～No. 7+19. 0付近										
					1. 2 1. 2	1. 20				
合 計	17. 0			17. 0			11. 9			

上流側(No.4+1.2~No.7+19.0)

令和6年10月以降

### 1. 日当り作業量算定表

名 称		規 格	単 位 当 歩 掛	日 当 作 業 量	対 象 作 業 量	掛 人 員 台 数	日数	名 称	規 格	単 位 当 歩 掛	日 当 作 業 量	対 象 作 業 量	掛 人 員 台 数	日 数		
人 力	掘 削	土砂		4 m <sup>3</sup> /日				遠 心 力 鉄 筋 コンクリート管据付	Φ200～350		31 m/日					
		岩塊・玉石		3 "					Φ400～600		29 "					
	床 掘	土砂		2.4 "					Φ700～1,000		24 "					
		岩塊・玉石		1.7 "				200kgを超え400kg以下		50 基/日						
	積 込	土砂		7.1 "				コンクリート分水槽	400kgを超え600kg以下		22 "					
									600kgを超え800kg以下		17 "					
岩 掘 削	大型ブレーカ	軟岩		32 m <sup>3</sup> /日				ウィープホール	I 側壁 φ75以下	0.018 人/箇所	55.6 箇所/日					
	制約有・障害有	硬岩		21 "				サイドドレーン	II 側壁 φ75以下	0.068 人/箇所	14.7 "					
	大型ブレーカ(I)	軟岩		59 "	20.50	1	0.3	アンダードレーン		0.044 人/m	22.7 m/日					
	障 害 無	軟岩		45 "				練 積 ブ ロ ッ ク	t=0～20cm・裏込工	0.017 人/m	58.8 "					
	大型ブレーカ(II)	硬岩		32 "				石 積 工 ( 練 石 )	玉石、雑割石		19 "					
		軟岩		21 "				石 張 工 ( 練 石 )	玉石、雑割石		31 "					
	障 害 有	硬岩		21 "				石 張 工 ( 空 石 )	玉石		31 "					
機 械 掘 削	小規模(標準以外) 0.10m <sup>3</sup>	1箇所50m3以下		15 "				石 積 取 壊 し ( 機 械 )	練積	0.034 人/m <sup>2</sup>	29.4 "					
		積込(ルーズ)		22 "					空積	0.021 "	47.6 "					
		舗装版破砕積込		23 m <sup>2</sup> /日						0.060 人/m <sup>2</sup>	1.7 "					
	小規模(標準) 0.20m <sup>3</sup>	1箇所100m3以下		37 m <sup>3</sup> /日				練積 控35cm以上45cm未満		0.021 "	1.7 "					
		積込(ルーズ)		42 "	20.50	1	0.5	石 積 取 壊 し ( 人 力 )	空積 控45cm未満	0.20 "	5.0 "					
	後方超小旋回型0.20m <sup>3</sup>	床掘		32 "	30.50	1	1.0	空積 控45cm以上60cm未満		0.23 "	4.3 "					
	0.60m <sup>3</sup> 5,000m <sup>3</sup> 未満	砂・砂質土・粘性土・礫質土		230 "				空積 控60cm以上90cm未満		0.30 "	3.3 "					
	0.60m <sup>2</sup> 5,000m <sup>3</sup> 以上 10,000m <sup>3</sup> 未満	岩塊玉石		180 "				安 定 処 理 工 ( B H 混 合 ) 構 造 物 基 礎	1m以下		127 "					
		砂・砂質土・粘性土・礫質土		270 "					1mを超え2m以下		74 "					
		岩塊玉石		210 "				フ ト ン 箆	高さ50×幅120		21 m/日					
0.60m <sup>3</sup> 10,000m <sup>3</sup> 以上 50,000m <sup>3</sup> 未満	砂・砂質土・粘性土・礫質土		330 "					高さ60×幅120		18 "						
機 械 床 掘	0.35m <sup>3</sup>	岩塊玉石		250 "				止 杭			17 本/日					
		土砂・障害無		150 "				鉄 筋 組 立 ( 一 般 作 業 )	一般構造物用		3.5 t/日					
		岩塊玉石・障害無		110 "					差筋及び杭頭処理		3.5 "					
	0.60m <sup>3</sup>	ルーズの積込		160 "				コ ン ク リ ー ト は っ っ り 壁 ・ 床	t≤3cm		20.4 m <sup>2</sup> /日					
		土砂・障害無		220 "					3cm<t≤6cm		9.2 "					
		岩塊玉石・障害無		160 "				砂	幅 2.0m 未 満	人 力 数 均 し	0.010 人/m <sup>2</sup>	100.0 "				
	人 力 施 工	無筋構造物		5.5 "				利	幅 2.0m 以 上 2.5m 未 満	不陸整正+人力数均し	0.018 "	55.6 "				
		鉄筋構造物		4 "					敷 均 し	0.007 "	142.9 "					
		無筋構造物		19 "				舗	敷均し+不陸整正	0.010 "	100.0 "					
		鉄筋構造物		11 "				装	敷 均 し	0.007 "	142.9 "					
機 械 施 工	敷均し+不陸整正		0.010 "					敷均し+不陸整正	0.010 "	100.0 "						
	人 力 埋 戻 盛 土 (コンパクタ I)	砂・砂質土	0.068 人/m <sup>3</sup>	14.7 "				基 礎 砕 石	RC-40		155 "	29.76	1	0.2		
	基 面 整 正	粘・礫質土	0.085 "	11.8 "					2.5t以下		50 個/日					
	人 力 荒 仕 上 げ 敷均し(ルーズ)	砂・砂質土・粘性土・礫質土	0.012 人/m <sup>2</sup>	83.3 "				護床ブロック据付 ( 層 積 )	2.5tを超え5.5t以下		43 "					
	人 力 ま き 出 し	0.6m3標準10,000m3未満		430 m <sup>3</sup> /日					5.5tを超え11.0t以下		36 "					
	路 体 (築 堤) 盛 土	砂・砂質土 2.5m未満狭径	0.068 人/m <sup>3</sup>	14.7 "				吸 出 し 防 止 材			474 m <sup>2</sup> /日					
	振 動 ロ ー ラ 締 固 め	2.5m以上4.0m未満		86 "				コ ア	タ ン パ		11.8 m <sup>3</sup> /日					
	2.5m未満・路体・コンパインド型		86 "				振 動 ロ ー ラ		3.0～4.0		20.8 "					
	管 水 路 基 礎 岩 盤 整 形	硬岩 I、中硬岩、軟岩 II・I	0.061 人/m <sup>2</sup>	16.4 m <sup>2</sup> /日				ラ ン ダ ム	タイヤローラ		167.1 "					
	切 土	砂・砂質土・粘性土・礫質土		61 "					タ ン パ		14.7 "					
盛 土	法面整形(制約有)		140 "					振 動 ロ ー ラ	3.0～4.0	35.2 "						
	法面整形(制約無)		120 "					タイヤローラ		282.7 "						
張 芝 工	全面張・人工芝・幅100cm	0.017 人/m <sup>2</sup>	58.8 "				小型土嚢仮締切	仕掛え～設置～撤去	1.45 人/m <sup>3</sup>	0.7 m <sup>3</sup> /日						
畦 畔 築 立	砂・砂質土・粘性土・礫質土		144.7 "				大 型 土 嚢 工 ( B H 設 置 )	製 作		62 袋/日						
植 生 土 の う		0.34 人/m <sup>2</sup>	2.9 m <sup>2</sup> /日					設 置		86 "						
型 枠	鉄筋・無筋構造物		38 "	24.99	1	0.7	仮設バイブ機械布設(塩ビ管)	φ250～300	0.016 人/m	62.5 m/日						
	小型構造物		15 "	0.00	1	0.1	仮設バイブ撤去(塩ビ管)	φ250～300	0.008 "	125.0 "						
コ ン ク リ ー ト	無筋・鉄筋構造物(人力)		4 m <sup>3</sup> /日				地盤改良工(仮設道路基礎)	改良深度0.5～1.5m			90 m <sup>2</sup> /日					
	BH打設		8 "	8.02	1	1.0	暗 渠 排 水 工	φ50mm, 0.3*0.3m	0.0058 日/m	172.4 m/日						
養 生 ( 一 般 養 生 )	鉄筋・無筋構造物		1 日	5.00	1	5.0										
	小型構造物		1 "	0.00	1	0.1										
角 フ リ ュ ー ム	KF150～500		43 m/日	0.00	1	0.1										
D F 水 路 布 設 (L=2,000mm)	1,000kg/個以下		43 "													
	1,000を超え2,000kg/個以下		29 "	20.00	1	0.7										
	2,000を超え2,900kg/個以下		23 "													
(稼働日数)													9.7			
													≒ 10 日			

[illegible]

工事日数算定表(敷鉄板)

令和6年10月以降

1. 日当り作業量算定表

名称		規 格	単 位 当 歩 掛	日 当 作 業 量	対象 作業量	掛 人員 台数	日数	名称	規 格	単 位 当 歩 掛	日 当 作 業 量	対象 作業量	掛 人員 台数	日数	
人 力	掘 削	土砂		4 m³/日				遠 心 力 鉄 筋 コンクリート管据付	Φ200～350		31 m/日				
		岩塊・玉石		3 "					Φ400～600		29 "				
	床 掘	土砂		2.4 "				コンクリート分水槽	Φ700～1,000		24 "				
		岩塊・玉石		1.7 "					200kgを超え400kg以下		50 基/日				
	積 込	土砂		7.1 "				400kgを超え600kg以下		22 "					
								2200kgを超え2800kg以下		9 "					
岩 掘 削	大型プレーカ	軟岩		32 m³/日				ウィーブホール	I 側壁 φ75以下	0.018 人/箇所	55.6 箇所/日				
	制約有・障害有	硬岩		21 "				サイドドレーン	II 側壁 φ75以下	0.068 人/箇所	14.7 "				
	大型プレーカ(I)	軟岩		59 "	20.50	1	0.3	アンダードレーン		0.044 人/m	22.7 m/日				
	障 害 無	硬岩		45 "				練 積 ブ ロ ッ ク	t=0～20cm・裏込工		10 m²/日				
	大型プレーカ(II)	軟岩		32 "				石 積 工 ( 練 石 )	玉石、雑割石		19 "				
	障 害 有	硬岩		21 "				石 張 工 ( 練 石 )	玉石、雑割石		31 "				
機 械	小規模(標準以外) 0.10m³	1箇所50m3以下		15 "				石 張 工 ( 空 石 )	玉石		31 "				
	積込(ルーズ)		22 "				石 積 取 壊 し ( 機 械 )	練積	0.034 人/m²	29.4 "					
		舗装版破砕積込		23 m²/日				空積	0.021 "	47.6 "					
	小規模(標準) 0.20m³	1箇所100m3以下		37 m³/日	2.00	1	0.1	石 積 取 壊 し ( 人 力 )	練積 控35cm以上45cm未満	0.60 人/m²	1.7 "				
	積込(ルーズ)		42 "	20.50	1	0.5	空積 控45cm未満		0.20 "	5.0 "					
		後方超小旋回型0.20m³	床掘		32 "	30.50	1		1.0	空積 控45cm以上60cm未満	0.23 "	4.3 "			
掘 削	0.60m³ 5,000m³未満	砂・砂質土・粘性土・礫質土		230 "			安 定 処 理 工 (BH 混 合) 構 造 物 基 礎		空積 控60cm以上90cm未満	0.30 "	3.3 "				
	0.60m³ 5,000m³以上 10,000m³未満	岩塊玉石		180 "				1m以下		127 "					
		砂・砂質土・粘性土・礫質土		270 "				1mを超え2m以下		74 "					
	0.60m³ 10,000m³以上 50,000m³未満	岩塊玉石		210 "			フ ト ン 電	高さ50×幅120		21 m/日					
		砂・砂質土・粘性土・礫質土		330 "					高さ60×幅120		18 "				
	岩塊玉石		250 "					止 杭			17 本/日				
機 械 床 掘	0.35m³	土砂・障害無		150 "			鉄 筋 組 立 ( 一 般 作 業 )	一般構造物用		3.5 t/日					
		岩塊玉石・障害無		110 "				差筋及び杭頭処理		3.5 "					
		ルーズの積込		160 "			コンクリート	t≤3cm		20.4 m²/日					
	0.60m³	土砂・障害無		220 "			はつり壁・床	3cm<t≤6cm		9.2 "					
		岩塊玉石・障害無		160 "			砂 幅2.0m 未 満	人力敷均し	0.010 人/m²	100.0 "					
		無筋構造物		5.5 "			利 幅2.0m 以上	不陸整正+人力敷均し	0.018 "	55.6 "					
構 造 物 取 壊	人 力 施 工	鉄筋構造物		4 "			舗 2.5m 未 満	敷 均 し	0.007 "	142.9 "					
		無筋構造物		19 "				敷均し+不陸整正	0.010 "	100.0 "					
	機 械 施 工	鉄筋構造物		11 "			装 幅2.5m 以上	敷 均 し	0.007 "	142.9 "					
		鉄筋構造物						敷均し+不陸整正	0.010 "	100.0 "					
	人 力 埋 戻 盛 土 (コンパクターI)	砂・砂質土	0.068 人/m³	14.7 "	30.70	1	2.1	基 礎 砕 石	敷均し+不陸整正	0.010 "	100.0 "				
		粘・礫質土	0.085 "	11.8 "					RC-40		155 "	29.76	1	0.2	
基 面 整 正	人 力 荒 仕 上 げ 敷均し(ルーズ)			50 m²/日			護床ブロック据付 ( 層 積 )	2.5t以下		50 個/日					
		砂・砂質土・粘性土・礫質土	0.012 人/m2	83.3 "					2.5tを超え5.5t以下		43 "				
	0.6m3標準10,000m3未満		430 m³/日				5.5tを超え11.0t以下		36 "						
	人 力 ま き 出 し	砂・砂質土 2.5m未満狭路	0.068 人/m³	14.7 "			吸出し防止材			474 m²/日					
	路体(築堤)盛土	2.5m以上4.0m未満		86 "			コ ア	タ ン パ		11.8 m³/日					
		2.5m未満・路体・ハンドガイド式		50 "				振動ローラ	3.0～4.0	20.8 "					
振 動 ロ ー ラ 締 固	管水路基礎岩盤	硬岩Ⅰ、中硬岩、軟岩Ⅱ・Ⅰ	0.061 人/m2	16.4 m²/日			ランダム	タイヤローラ		167.1 "					
		砂・砂質土・粘性土・礫質土		61 "				タ ン パ		14.7 "					
	切土	法面整形(制約有)		140 "			振動ローラ	3.0～4.0		35.2 "					
		法面整形(制約無)		120 "				タイヤローラ		282.7 "					
	盛土	法面整形(締固有/制約有)	砂・砂質土・粘性土		120 "			小型土嚢仮締切	仕捨て～設置～撤去	1.45 人/m3	0.7 m³/日				
		法面整形(締固無/制約無)	砂・砂質土・粘性土・礫質土		220 "	18.30	1		0.1	製 作		62 袋/日			
張 芝 工	畦 畔 築 立	全面張・人工芝・幅100cm	0.017 人/m2	58.8 "			大 型 土 嚢 工 ( B H 設 置 )	設 置		86 "					
		砂・砂質土・粘性土・礫質土		144.7 "				撤 去		144 "					
	植 生 土 の う		0.34 人/m²	2.9 m²/日			型 枠	鉄筋・無筋構造物		38 "	24.99	1	0.7		
								小型構造物		15 "	0.00	1	0.1		
	コ ン ク リ ー ト	無筋・鉄筋構造物(人力)			4 m³/日			硬質塩化ビニル	φ250～300	0.016 人/m	62.5 m/日				
			BH打設		8 "	8.02	1		1.0	φ250～300	0.008 "	125.0 "			
養 生 ( 一 般 養 生 )		鉄筋・無筋構造物		1 日	5.00	1	5.0	硬質塩化ビニル	φ125-φ150		83.30 m/日	0.00	1	0.1	
		小型構造物		1 "	0.00	1	0.1	畦畔復旧工			80.0 m/日	17.00	1	0.2	
角フリューム		KF150～500		43 m/日	0.00	1	0.1	購 入 土 運 搬			11.5 m³/日	1.78	1	0.2	
								敷 鉄 板	設 置		769.0 m²/日	51.80	1	0.1	
D F 水 路 布 設 (L=2,000mm)	1,000kg/個以下			43 "			敷 鉄 板	撤 去		850.0 "	51.80	1	0.1		
		1,000を超え2,000kg/個以下		29 "	20.00	1		0.7	合 計						
	2,000を超え2,900kg/個以下			23 "											
												(稼働日数) 12.8			
												(供用日数) 12.8*1.7 ≒ 22 日			

[illegible]

敷鉄板計算書

下流側

敷鉄板施工延長		
運搬距離		
敷鉄板規格	22 × 1, 524 × 3, 048mm	
敷鉄板1枚当たり面積	4. 6m <sup>2</sup> /枚	
敷鉄板1枚当たり重量	802kg/枚	
敷鉄板設置面積	0. 0 (m) × 3048 (m) =	0. 0m <sup>2</sup>
敷鉄板使用枚数	0. 0 (m <sup>2</sup> ) / 4. 6 (m <sup>2</sup> /枚) =	0枚
敷鉄板総重量	0 (枚) × (802/1000) =	0. 00t

上流側

敷鉄板施工延長	17. 0m	
運搬距離	5. 4km	
敷鉄板規格	22 × 1, 524 × 3, 048mm	
敷鉄板1枚当たり面積	4. 6m <sup>2</sup> /枚	
敷鉄板1枚当たり重量	802kg/枚	
敷鉄板設置面積	17. 0 (m) × 3048 (m) =	51. 8m <sup>2</sup>
敷鉄板使用枚数	51. 8 (m <sup>2</sup> ) / 4. 6 (m <sup>2</sup> /枚) =	12枚
敷鉄板総重量	12 (枚) × (802/1000) =	9. 62t

敷鉄板運搬距離算定図

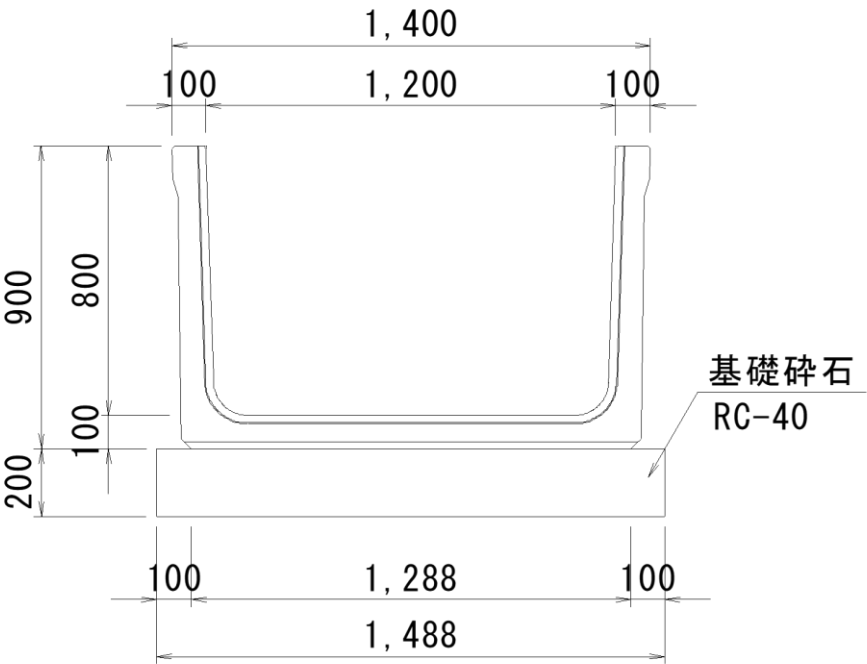
最寄りの官公庁舎 → 施工現場  
L=0. 0km





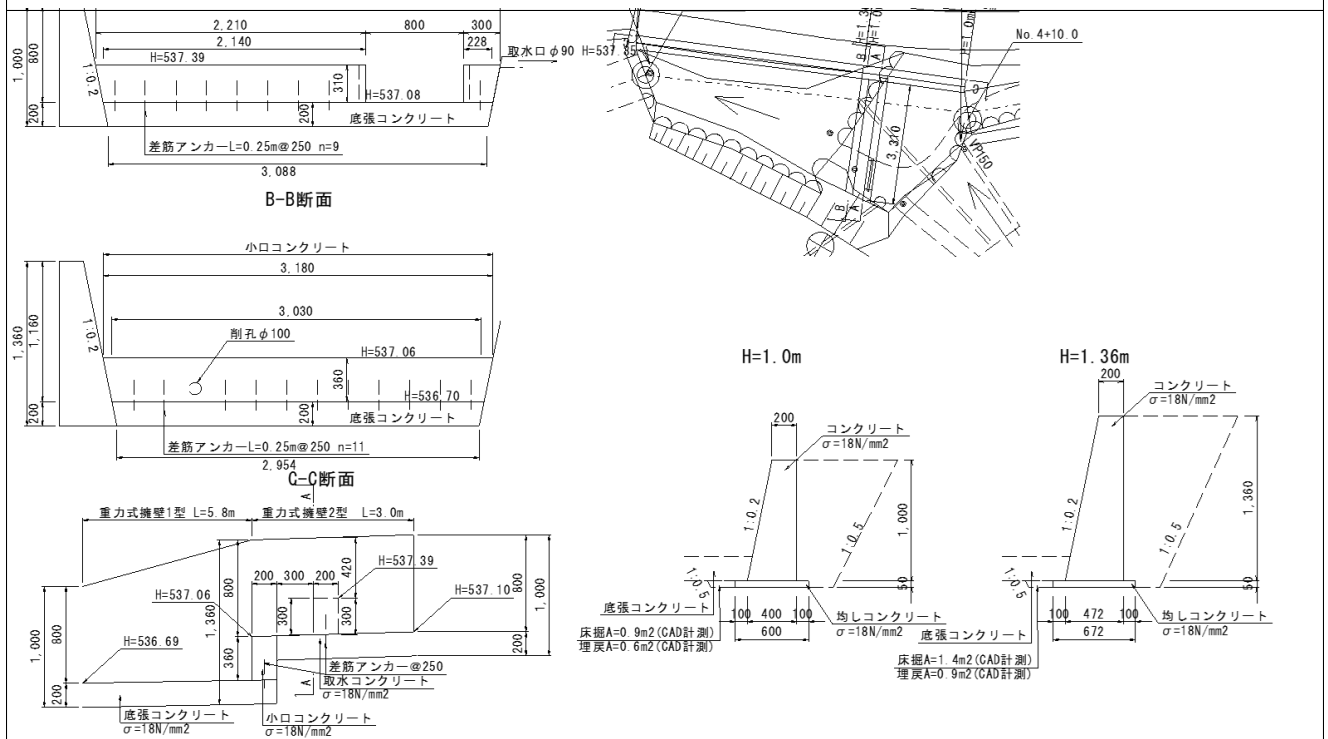
各種数量計算書				
---------	--	--	--	--

工 種	番 号	種 別
水 路 工		DF 水路工 (A1200 × H800)



名 称	規 格	計 算 式	单 位	数 量 10m 当り
基面整正		1.488×10.0=	m2	14.88
基礎碎石	RC-40	1.488×10.0=	m2	14.88
二次製品水路	DF3-1200*800		m	10.00
工 種	番 号	種 別		

# 各種数量計算書



名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量 1m 当り
1型				
基面整正		$(0.60+0.672)/2 \times 1.0 =$	m <sup>2</sup>	0.64
型枠工	均しコンクリート	$0.05 \times 2 \times 1.0 =$	m <sup>2</sup>	0.10
コンクリート	無筋構造物	$(0.60+0.672)/2 \times 0.05 \times 1.0 =$	m <sup>3</sup>	0.03
型枠工	無筋構造物	$(1.00+1.00 \times 1.020+1.36+1.36 \times 1.020)/2 \times 1.0 =$	m <sup>2</sup>	2.38
コンクリート	無筋構造物	$((0.20+0.40)/2 \times 1.00 + (0.20+0.472)/2 \times 1.36)/2 \times 1.0 =$	m <sup>3</sup>	0.38
2型				
基面整正		$0.60 \times 1.0 =$	m <sup>2</sup>	0.60
型枠工	均しコンクリート	$0.05 \times 2 \times 1.0 =$	m <sup>2</sup>	0.10
コンクリート	無筋構造物	$0.60 \times 0.05 \times 1.0 =$	m <sup>3</sup>	0.03
型枠工	無筋構造物	$(1.00+1.00 \times 1.020) \times 1.0 =$	m <sup>2</sup>	2.02
コンクリート	無筋構造物	$(0.20+0.40)/2 \times 1.00 \times 1.0 =$	m <sup>3</sup>	0.30
取水コンクリート				1箇所当り
差筋アンカー	D13		本	9.00
型枠工	無筋構造物	$(2.21+2.14)/2 \times 0.31 \times 2 + (0.30+0.228)/2 \times 0.31 \times 2 + 0.20 \times 0.31 \times 2 =$	m <sup>2</sup>	1.64
コンクリート	無筋構造物	$(2.21+2.14)/2 \times 0.20 \times 0.31 + (0.30+0.228)/2 \times 0.20 \times 0.31 =$	m <sup>3</sup>	0.15
取水コンクリート				1箇所当り
差筋アンカー	D13		本	11.00
型枠工	無筋構造物	$(3.18+3.03)/2 \times 0.36 \times 2 =$	m <sup>2</sup>	2.24
コンクリート	無筋構造物	$(3.18+3.03)/2 \times 0.36 \times 0.20 =$	m <sup>3</sup>	0.22