

片田川
(沖永宅 付近)

数 量 総 括 表

(1/2)

工 種	種 別	細 目	単位	計上過程の数値	設計計上数値	摘 要
土 工	掘 削	砂質土	m ³	44.9	40	計第 1 表
	盛 土	路体盛土 (W<2.5)	m ³	13.1	10	計第 2 表
	残土処分	砂質土	m ³	47.9	50	土量配分表
植 生 工	盛土法面整形		m ²	35.6	40	計第 3 表
	人工張芝		m ²	35.6	40	〃
擁 壁 工	作業土工					
	床 掘	砂質土	m ³	36.0	40	計第 4 表
	埋 戻	砂質土	m ³	16.6	20	〃
	基面整正		m ²	11.6	---	〃
	環境保全型ブロック	控え50cm 壁体重 量0.81t/m2以上	m ²	40.4	40	計第 5 表
	裏込碎石	裏込碎石 RC-40	m ³	20.2	20	〃
	ブロック基礎工	B550-H350	(m)	(14.4)	(14)	計第 5 表
	〃	コンクリート	m ³	1.363	---	(10m当り)
	〃	型 枠	m ²	4.50	---	〃
	〃	基礎碎石	m ²	7.50	---	〃
	天端コンクリート	コンクリート	m ³	2.0	2.0	計第 6-1.2 表
		型 枠	m ²	5.9	---	〃
	小口止工	壁高=3.15m	(箇所)	(2.0)	(2)	設計図
	〃	コンクリート	m ³	0.959	---	(1箇所当り)
	〃	普通型枠	m ²	6.531	---	〃
	〃	化粧型枠	m ²	0.872	---	〃

片田川
(沖永宅 付近)

数量總括表

(2/2)

[illegible]

土 工 配 分 表

〈 本 工 事 〉

掘 削

掘削工（土砂） C : 44.9 m³

$$\begin{array}{rcl} 13.1 & \times & 1/0.90 \\ = & 14.6 & \text{m}^3 \end{array}$$

盛 土

盛 土 : 13.1 m³

$$\begin{array}{rcl} 17.6 & + & 44.9 \\ & - & 14.6 \\ & = & 47.9 \end{array}$$

土砂

床堀・埋戻

床堀（土砂） E : 36.0 m³

埋戻（土砂） Fu : 16.6 m³

$$\begin{array}{rcl} 36.0 & - & 16.6 \\ & \times & 1/0.90 \\ = & 17.6 & \text{m}^3 \end{array}$$

盛土合計 13.1 m³

残土処分

土 砂 47.9 = 47.9 m³

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

計 第 6-1 表 天端コンクリート (天端コンクリート) 計 算 書												
測 点	コンクリート				型 枠							
	距離(m)	断 面		立積(m³)	距離(m)	辺 長		平積(m²)	距離(m)		平 均	積
SECT0.0												
SECT7.5	7.2	0.0867		0.624	7.2	0.208		1.498				
	7.2	0.0867		0.624	7.2	0.208		1.498				
SECT15.0												
計	14.4			1.248	14.4			2.996	0.0			0.0

計 第 6-2 表 天端コンクリート（調整コンクリート）計 算 書												
測 点	コンクリート				型 枠							
	距離(m)	断 面		立積(m³)	距離(m)	辺 長		平積(m²)	距離(m)		平 均	積
SECT0.0												
		0.0500				0.200						
SECT7.5	7.2	0.0500		0.360	7.2	0.200		1.440				
	7.2	0.0500		0.360	7.2	0.200		1.440				
SECT15.0												
計	14.4			0.720	14.4			2.880	0.0			0.0

	コンクリート (m3)				型 枠 (m2)							
天端コン				1.248				2.996				
調整コン				0.720				2.880				
合計				2.0				5.9				0.0

[illegible]

計 第 8 表 撤去・設置(延長調書) 計 算 書												
測 点	既設水路 (KF-300)				既設ヒューム管 (φ 150)							
	距離(m)			延 長	距離(m)			延 長	距離(m)			延 長
SECT0.0												
	2.0			2.0								
SECT4.0					2.7			2.7				
合計				2.0				2.7				

計第 9 表 仮締切工 計 算 書			
種 別	細 別	計 算 式	数 量
仮締切工	大型土のう	河床幅＝ 3.50 + 2.40 = 5.90m L. W. L 高さ＝ 0.20 + 0.30 = 0.50m 個数＝ $5.9 \times 0.5 \div (1.08 \times 1.10) =$ <u>2.48袋</u>	2.48 袋
濁水対策工	大型土のう	延長＝ 3.20 + 3.60 + 3.70 = 10.50m L. W. L 高さ＝ 0.40 + 0.30 = 0.70m 個数＝ $10.5 \times 0.7 \div (1.08 \times 1.10) =$ <u>6.19袋</u>	6.19 袋
	大型土のう 合計	仮締切工＝ <u>3袋</u> 濁水対策工＝ <u>7袋</u>	3 袋 7 袋
締切排水工	ポンプ	箇所＝ 1.0	1 箇所
掛樋工	ポリ管φ500 ダブル管	延長＝ 12.0 + 7.0 + 15.0 + 3.0 = 37.00m	37.0 m
	※大型土のう	購入土＝ 10m ³ （10袋あたり） 土砂運搬＝10/1.2＝8.33m ³ （10袋あたり）	

片田川

作業日数計算書

(水替日数)

工 種	種 別	細 目	単位	計上過程の数値	日 当り標準作業量	作業日数
土 工	掘 削	砂質土	m ³	44.9	15	2.99
擁 壁 工	床 掘	砂質土	m ³	36.0	32	1.13
	埋 戻	砂質土	m ³	16.6	40	0.42
	環境保全型ブロック	控え50cm 壁体重 量0.81t/m2以上	m ²	21.7	43	0.50
	基礎工		m ³	1.36	3.5	0.39
	小口止工	H=2.40m	箇所	2	1	2.00
すりつけ 工	ブロック積		m ²	1.9	13	0.15
仮 設 工	締切排水工		箇所	1	1.7	0.59
					8.17	9日

コンクリートブロック 水替対象面積計算

根入れ

0.7

+

LWL

0.4

+

LWL+0.3

0.3

=

直高

1.4

直高

1.4

×

斜率

1.077

×

ブロック延長

14.4

=

水替対象面積

21.7

(1:0.3)	1.044
(1:0.4)	1.077
(1:0.5)	1.118

摺付工

基礎高

0.45

+

直高

1.4

=

すり付け直高

1.85

すり付け直高

1.85

×

すり付け勾配

0.500

+

下端幅

0.5

=

上端幅

1.4

上底

1.4

+

下底

0.5

×

高さ

1.9

×

斜率

1.077

÷

2

2

=

水替対象面積

1.9

片田川 作 業 日 数 計 算 書 (敷鉄板)						
工 種	種 別	細 目	単位	計上過程の数値	日 当り作業量	作業日数
土 工	掘 削	砂質土	m ³	44.9	15	2.99
	盛 土	路体盛土 (W<2.5)	m ³	13.1	50	0.26
植 生 工	盛土法面整形		m ²	35.6	220	0.16
	人工張芝		m ²	35.6	222	0.16
擁 壁 工	作業土工					
	床 掘	砂質土	m ³	36.0	32	1.13
	埋 戻	砂質土	m ³	16.6	40	0.42
	環境保全型ブロック	控え50cm 壁体重 量0.81t/m2以上	m ²	40.4	43	0.94
		裏込碎石 RC-40	m ³	20.2	44.0	0.46
	吸出し防止材	合繊不織布 t=10mm 9.8kN/m	m ²	40.4	200	0.20
	ブロック基礎工	B550-H350	(m)			
	〃	コンクリート	m ³	1.97	3.5	0.56
	天端コンクリート		(m)			
	〃	コンクリート	m ³	2.0	3.5	0.56
	小口止工	壁高=2.4m	(箇所)	(2.0)	1	2.00
すりつけ 工	間知ブロック積		m ²	4.4	19	0.23
仮設工	締切排水工		箇所	1	1.7	0.59
	仮締切	大型土のう設置	袋	3	34	0.09
		大型土のう撤去	袋	3	115	0.03
	濁水対策	大型土のう設置	袋	7	34	0.21
		大型土のう撤去	袋	7	115	0.06
	掛樋工	ポリ管 φ 500	m	37.0	106	0.35
	工事用道路	敷鉄板設置	m ²	45.0	656	0.07
	工事用道路	敷鉄板撤去	m ²	45.0	701	0.06
作業日数 計					11.53	11日
供用日数					11.53×1.8=20.7	21日