

雄 工 区 数 量 総 括 表 ( 1/3 )

工 種	名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
築堤・護岸					
河川土工					
	掘 削	土砂	m3	145	
	残 土 処 理	土砂	m3	140	
護岸基礎工					
	作業土工				
	床 堀	土砂	m3	58	
		軟岩	m3	10	
	埋 戻	土砂 1.0m≤W1<4.0m	m3	33	
		土砂 W1<1.0m	m3	19	
	基 面 整 正	土砂	m2	2	
	基礎工		m	2.70	
		【1.0式当たり】			
	コ ン ク リ ー ト	σ cK≥18N/mm2	m3	0.4	
	型 枠	一般型枠 小型	m2	1	
	目 地 材	瀝青繊維質t=10mm	m2	0.1	
法覆護岸工					
	環境保全型ブロック護岸		m	52.70	
		【1.0式当たり】			
	環境保全型ブロック護岸	控え50cm	m2	221	
	ペ ー ラ イ ン	t=5cm	m3	3	
	裏 込 材	RC-40	m3	75	
	胴 込 栗 石	50~150	m3	50	
	吸 出 防 止 材	t=10mm	m2	221	
	目 地 材	瀝青繊維質t=10mm	m2	9	
	天端コンクリート		m	52.70	
		【1.0式当たり】			
	コ ン ク リ ー ト	σ cK≥18N/mm2	m3	3	
	型 枠	一般型枠 小型	m2	12	
	目 地 材	瀝青繊維質t=10mm	m2	0.3	





# 土 工 数 量 計 算 書

## 1.0式当たり計算書

掘削（土砂）

$$V=145.1 \quad (\text{断面計算書参照}) \quad = \quad 145.1 \text{ m}^3$$

残土処理

・掘削，床堀

$$V=145.1+57.9+10.0+26.0 \quad = \quad 239.0$$

・埋戻

$$V=- (32.8+18.8+21.1+26.0) \quad = \quad -98.7$$

$$\text{合 計} \quad = \quad 140.3 \text{ m}^3$$





# 環境保全型ブロック護岸 作業土工数量計算書

## 1.0式当たり計算書

床堀（土砂）

V=57.9 (断面計算書参照) = 57.9 m<sup>3</sup>

床堀（軟岩）

V=10.0 (断面計算書参照) = 10.0 m<sup>3</sup>

埋戻（土砂 1.0m $\leq$ W1<4.0m）

V=32.8 (断面計算書参照) = 32.8 m<sup>3</sup>

埋戻（土砂 W1<1.0m）

V=18.8 (断面計算書参照) = 18.8 m<sup>3</sup>

基面整正（土砂）

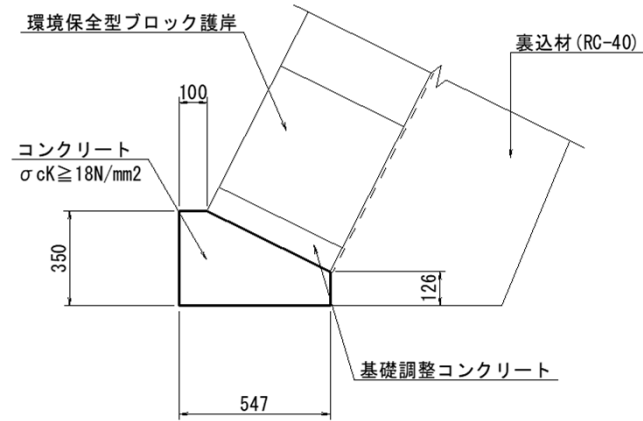
A=0.6\*2.700 = 1.6 m<sup>2</sup>





# 基礎工数量計算書

## 断面図及び参考図



### 1.0m当たり計算書

コンクリート (18N/mm<sup>2</sup>)

$$V = 0.350 \times 0.547 - 1/2 \times 0.224 \times 0.447 = 0.141 \text{ m}^3$$

型枠 (一般型枠、小型)

$$A = 0.350 + 0.126 = 0.476 \text{ m}^2$$

目地材 (瀝青繊維質 t=10mm)

$$A = \text{別途計算} \quad \text{m}^2$$

# 基 礎 工 数 量 計 算 書

## 1.0式当たり計算書

コンクリート (18N/mm<sup>2</sup>)

$$V=0.141 \times 2.700 = 0.38 \text{ m}^3$$

型枠 (一般型枠、小型)

$$A=0.476 \times 2.700 = 1.29 \text{ m}^2$$

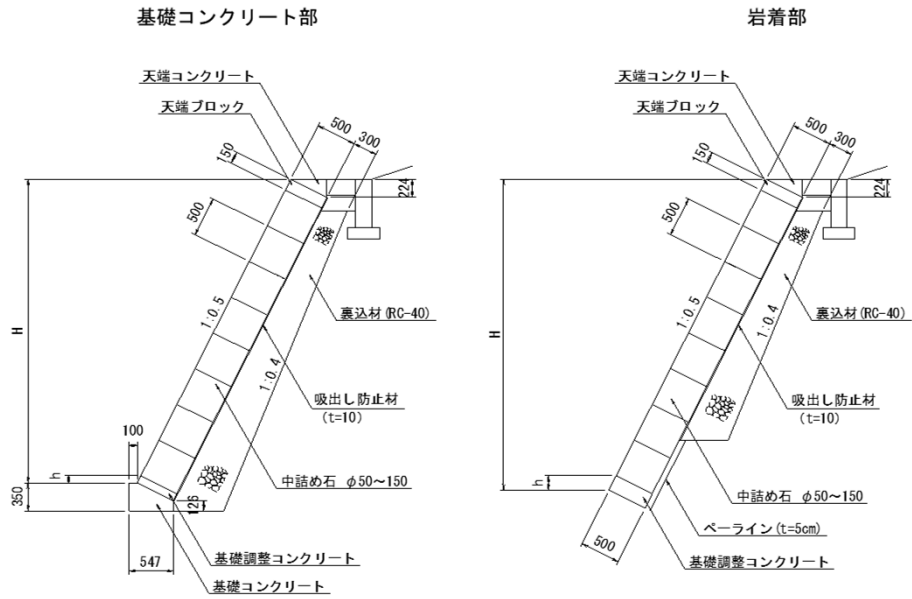
目地材 (瀝青繊維質 t=10mm)

$$A=0.350 \times 0.547 - 1/2 \times 0.224 \times 0.447 = 0.14 \text{ m}^2$$

※起点側端部 (階段工) に設置。

# 環境保全型ブロック護岸数量計算書

## 断面図及び参考図



### 1.0m 当たり計算書

環境保全型ブロック積み(化粧 控え50cm)

$$A = \sqrt{1^2 + 0.5^2} * H$$

$$= 1.118 * H$$

m<sup>2</sup>

ペーライン (t=5cm)

$$V = SL * 0.05$$

m<sup>2</sup>

裏込材 (RC-40)

$$V = \text{横断面より算出}$$

m<sup>3</sup>

胴込栗石 (50~150)

$$V = \text{別途算出}$$

m<sup>3</sup>

吸出防止材 (t=10)

$$A = \text{ブロック積み面積と同じ}$$

m<sup>2</sup>

目地材 (t=10mm)

$$A = 10\text{mに1箇所設置}$$

m<sup>2</sup>

# 環境保全型ブロック護岸数量計算書

## 計 算 書

環境保全型ブロック積み(化粧 控え50cm)

$$A=220.96 \quad (\text{断面計算書参照}) \quad = \quad 220.96 \text{ m}^2$$

ペーライン(t=5cm)

$$V=2.50 \quad (\text{断面計算書参照}) \quad = \quad 2.50 \text{ m}^3$$

裏込材(RC-40)

$$V=75.3 \quad (\text{断面計算書参照}) \quad = \quad 75.3 \text{ m}^3$$

胴込栗石(50~150)

$$V=289.0 \times 0.16 \quad (\text{基本 : Aタイプ}) \quad = \quad 46.2$$

$$V=48.0 \times 0.08 \quad (\text{基本 : B(1/2)}) \quad = \quad 3.8$$

$$\text{合 計} \quad 50.0 \text{ m}^3$$

吸出防止材(t=10)

$$A=220.96 \quad (\text{ブロック積み断面計算書参照}) \quad = \quad 220.96 \text{ m}^2$$

目地材(t=10mm)

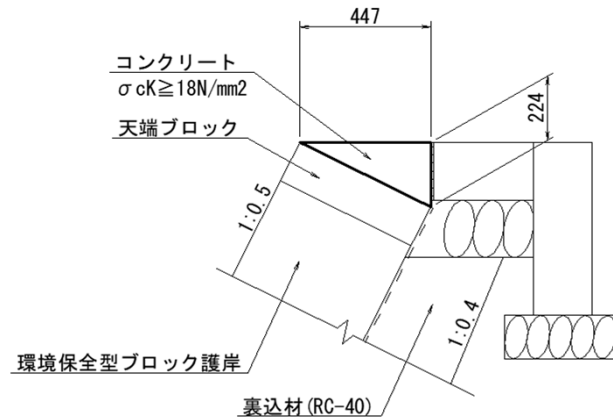
$$A=(3.600 \times 2 + 3.750 + 3.900 \times 2) \times 0.500 \quad = \quad 9.38 \text{ m}^2$$





# 天端コンクリート数量計算書

## 断面図及び参考図



### 1.0m 当たり計算書

コンクリート (18N/mm<sup>2</sup>)

$$V = 1/2 * 0.447 * 0.224 = 0.050 \text{ m}^3$$

型枠 (一般型枠、小型)

$$A = 0.224 = 0.224 \text{ m}^2$$

目地材 (瀝青繊維質 t=10mm)

$$A = 0.050 / 10 = 0.005 \text{ m}^2$$

# 天端コンクリート数量計算書

## 1.0式当たり計算書

コンクリート (18N/mm<sup>2</sup>)

$$V=0.050 \times 52.700 = 2.64 \text{ m}^3$$

型枠 (一般型枠、小型)

$$A=0.224 \times 52.700 = 11.80 \text{ m}^2$$

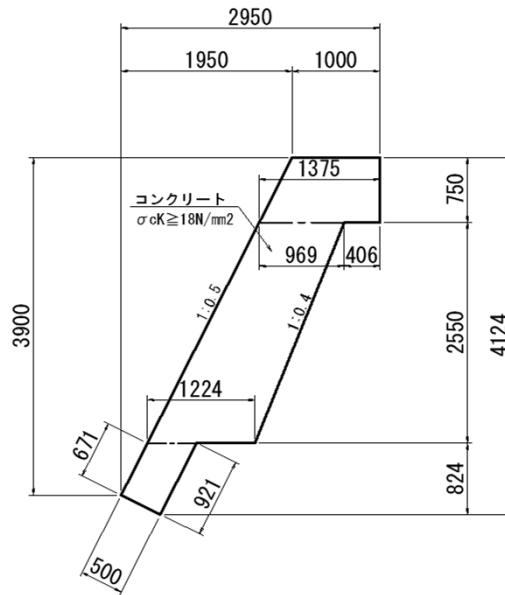
目地材 (瀝青繊維質 t=10mm)

$$A=0.005 \times 52.700 = 0.26 \text{ m}^2$$



# 小 口 止 工 数 量 計 算 書

## 断 面 図 及 び 参 考 図



### 1.0 基 当 たり 計 算 書

予備計算(面積計算)

$$A1 = 1/2 * (1.000 + 1.375) * 0.750 = 0.891$$

$$A2 = 1/2 * (0.969 + 1.224) * 2.550 = 2.796$$

$$A3 = 1/2 * (0.671 + 0.921) * 0.500 = 0.398$$

合 計 4.085 m<sup>2</sup>

コンクリート (18N/mm<sup>2</sup>)

$$V = 4.085 * 0.300 = 1.226 \text{ m}^3$$

ペーライン (t=5cm)

$$V = 0.921 * 0.050 * 0.300 = 0.01 \text{ m}^3$$

型枠(一般型枠、無筋)

$$A1 = \sqrt{1^2 + 0.5^2} * 3.900 * 0.300 = 1.31$$

$$A2 = 4.085 \quad (\text{予備計算より}) = 4.09$$

合 計 5.40 m<sup>2</sup>

足場工

・ 単管傾斜足場

$$A = \sqrt{1^2 + 0.5^2} * 3.900 * 0.300 = 1.31 \text{ 掛m}^2$$

・ 単管足場

$$A = 4.085 \quad (\text{予備計算より}) = 4.09 \text{ 掛m}^2$$

# 天端保護工 作業土工数量計算書

## 1.0式当たり計算書

埋戻(土砂 W1<1.0m)

V=21.1 (断面計算書参照) = 21.1 m<sup>3</sup>

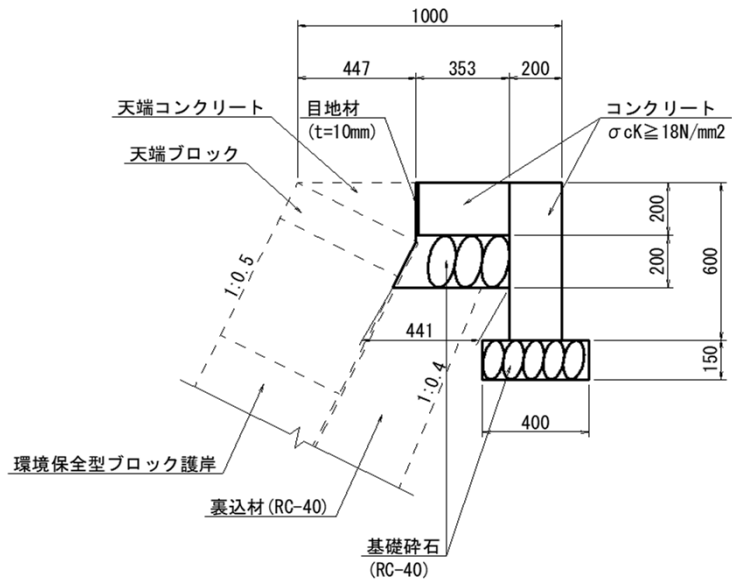
基面整正(土砂)

A=42.1 (断面計算書参照) = 42.1 m<sup>2</sup>



# 天端保護工数量計算書

## 断面図及び参考図



### 1.0m 当たり計算書

コンクリート (18N/mm<sup>2</sup>)

$$V = 0.200 \times 0.353 + 0.200 \times 0.600 = 0.191 \text{ m}^3$$

型枠 (一般型枠, 小型)

$$A = 0.600 \times 2 = 1.200 \text{ m}^2$$

基礎砕石

・ RC-40 t=150

$$A = 0.400 = 0.400 \text{ m}^2$$

・ RC-40 t=200

$$A = 1/2 \times (0.353 + 0.441) = 0.397 \text{ m}^2$$

目地材 (瀝青繊維質 t=10mm)

$$A = 0.191 / 10 = 0.019$$

$$A = 0.200 = 0.200$$

合計 0.219 m<sup>2</sup>

# 天端保護工数量計算書

## 1.0式当たり計算書

コンクリート (18N/mm<sup>2</sup>)

$$V=0.191 \times 52.700 = 10.07 \text{ m}^3$$

型枠 (一般型枠、無筋)

$$A=1.200 \times 52.700 = 63.24 \text{ m}^2$$

基礎砕石

・ RC-40 t=150

$$A=0.400 \times 52.700 = 21.08 \text{ m}^2$$

・ RC-40 t=200

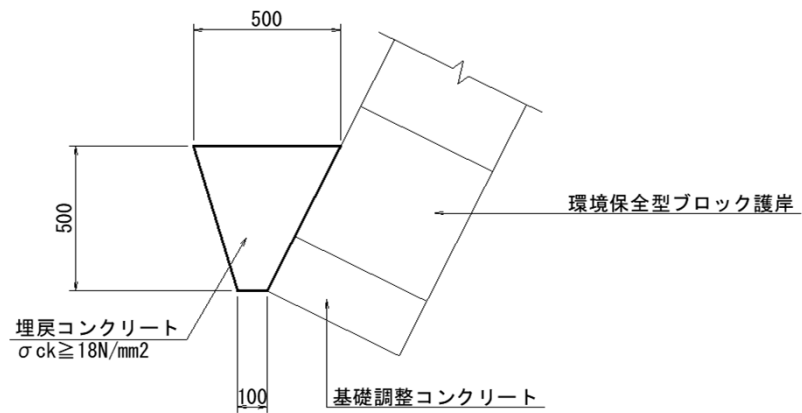
$$A=0.397 \times 52.700 = 20.92 \text{ m}^2$$

目地材 (瀝青繊維質 t=10mm)

$$A=0.219 \times 52.700 = 11.54 \text{ m}^2$$

# 埋戻コンクリート数量計算書

## 断面図及び参考図



## 1.0m当たり計算書

コンクリート (18N/mm<sup>2</sup>)

$$V = 1/2 * (0.500 + 0.100) * 0.500 = 0.150 \text{ m}^3$$

=1.0式当たり数量=

コンクリート (18N/mm<sup>2</sup>)

$$V = 0.150 * 50.30 = 7.55 \text{ m}^3$$

# 仮設工 作業土工数量計算書

## 1.0式当たり計算書

### 床堀(土砂)

・1号アンカー

$$V=4.000 \times 2.000 \times 1.500 = 12.0$$

・2号アンカー

$$V=3.300 \times 2.200 \times 1.300 = 9.4$$

・1号タワー基礎

$$V=1.300 \times 1.100 \times 1.300 = 1.9$$

・2号タワー基礎

$$V=0.800 \times 1.100 \times 0.800 = 0.7$$

・ウインチ基礎

$$V=1.450 \times 1.000 \times 1.400 = 2.0$$

合 計 26.0 m<sup>3</sup>

### 埋戻(土砂 1.0m ≤ W < 4.0m)

・1号アンカー

$$V=4.000 \times 2.000 \times 1.500 = 12.0$$

・2号アンカー

$$V=3.300 \times 2.200 \times 1.300 = 9.4$$

・1号タワー基礎

$$V=1.300 \times 1.100 \times 1.300 = 1.9$$

・2号タワー基礎

$$V=0.800 \times 1.100 \times 0.800 = 0.7$$

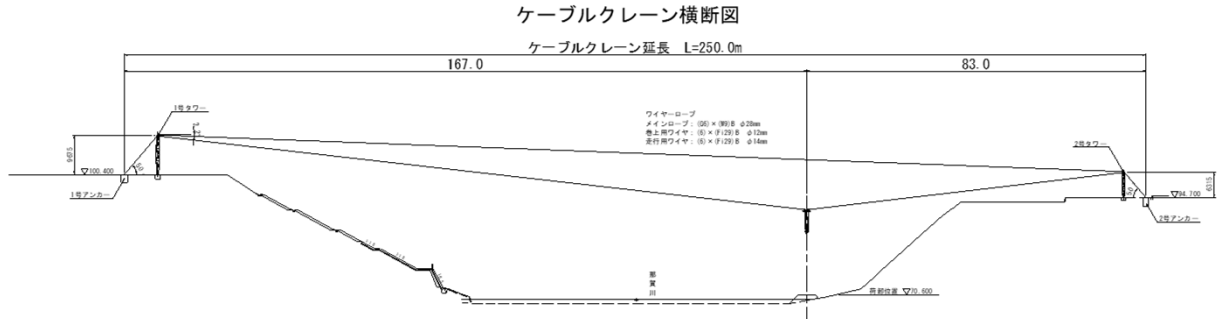
・ウインチ基礎

$$V=1.450 \times 1.000 \times 1.400 = 2.0$$

合 計 26.0 m<sup>3</sup>

# 仮設工数量計算書

## 断面図及び参考図



### 1.0式当たり計算書

#### 仮設工

ケーブルクレーン架設・撤去

N=1.0 = 1.0 基

ウインチベース架設・撤去

N=1.0 = 1.0 基

アンカー架設・撤去

N=1.0 = 1.0 基

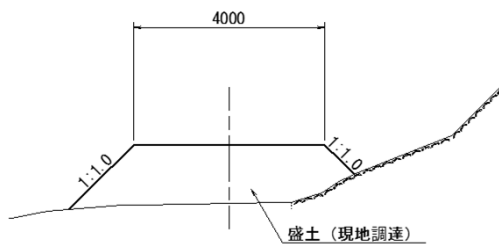
元支柱設置

N=2.0 = 2.0 箇所

#### 仮設道路

盛土(現地調達)

V=6.0\*452.0 = 2,712.0 m<sup>3</sup>





# 仮 設 工 数 量 計 算 書

## 1.0式当たり計算書

アンカー基礎・タワー基礎

コンクリート ( $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ )

・1号アンカー

$$V=4.000 \times 2.000 \times 1.500 = 12.00$$

・2号アンカー

$$V=3.300 \times 2.200 \times 1.300 = 9.44$$

・1号タワー基礎

$$V=1.300 \times 1.100 \times 1.300 = 1.86$$

・2号タワー基礎

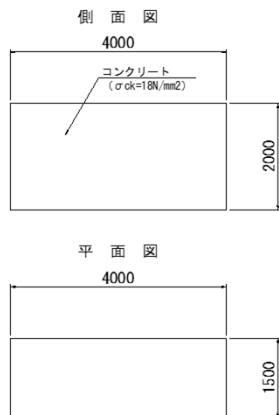
$$V=0.800 \times 1.100 \times 0.800 = 0.70$$

・ウインチ基礎

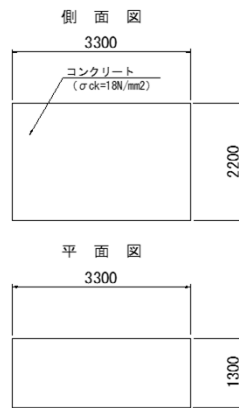
$$V=1.450 \times 1.000 \times 1.400 = 2.03$$

合 計 26.03 m<sup>3</sup>

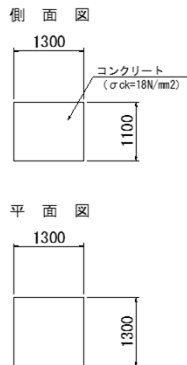
1号アンカー



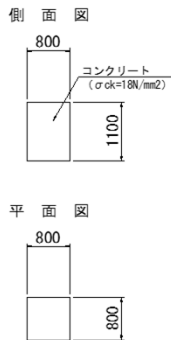
2号アンカー



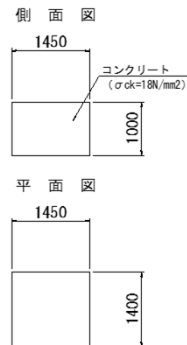
1号タワー基礎



2号タワー基礎



ウインチ基礎



# 取 壊 工 数 量 計 算 書

## 1.0式当たり計算書

無筋構造物

(護岸工)

V=98.7 (断面計算書参照) = 98.7

(仮設工基礎部)

・1号アンカー

V=4.000\*2.000\*1.500 = 12.0

・2号アンカー

V=3.300\*2.200\*1.300 = 9.4

・1号タワー基礎

V=1.300\*1.100\*1.300 = 1.9

・2号タワー基礎

V=0.800\*1.100\*0.800 = 0.7

・ウインチ基礎

V=1.450\*1.000\*1.400 = 2.0

合 計 124.7 m<sup>3</sup>

