

### 【63-1新子弓手原】数量総括表

工事区分	工種	種別	細別	規格	単位	数量	備考
災害復旧							
	土工						
		掘削	土砂		m3	392	
		床掘	土砂		m3	53	
		埋戻		W<1.0	m3	11	
		埋戻	路体	W<1.0		152	
		残土運搬			m3	264	391.6+52.8- (11.1+151.6)/0.9
	擁壁工						
		アンカー式ブロック積工	ブロック積	擁壁用1400型多段積	m2	90.0	
			調整コンクリート	18-8-40	m2	23.3	
			裏込材		m3	242	
			吸出防止材		m2	90.0	
			アンカー		本	864.4	
			基礎工		m	12.7	
		小口止工-1			m3	6.6	
		小口止工-2			m3	7.2	
		天端擁壁工			m	12.8	
		張コンクリート工			式	1.0	
		重力式擁壁工			式	1.0	
		L型側溝			m	11.3	
	雑工	石積工			m2	57.8	
		塩ビ管	Φ200		m	21.0	
	構造物撤去工						
		構造物取壊し工	コンクリート	無筋	m3	3.3	
				鉄筋	m3	2.9	
	処分費						
		処分費	殻処分費	Co(無筋)	m3	3.3	
				Co(鉄筋)	m3	2.9	
	仮設工						
		足場工	枠組足場		掛m2	30.1	
			単管傾斜足場		掛m2	42.1	

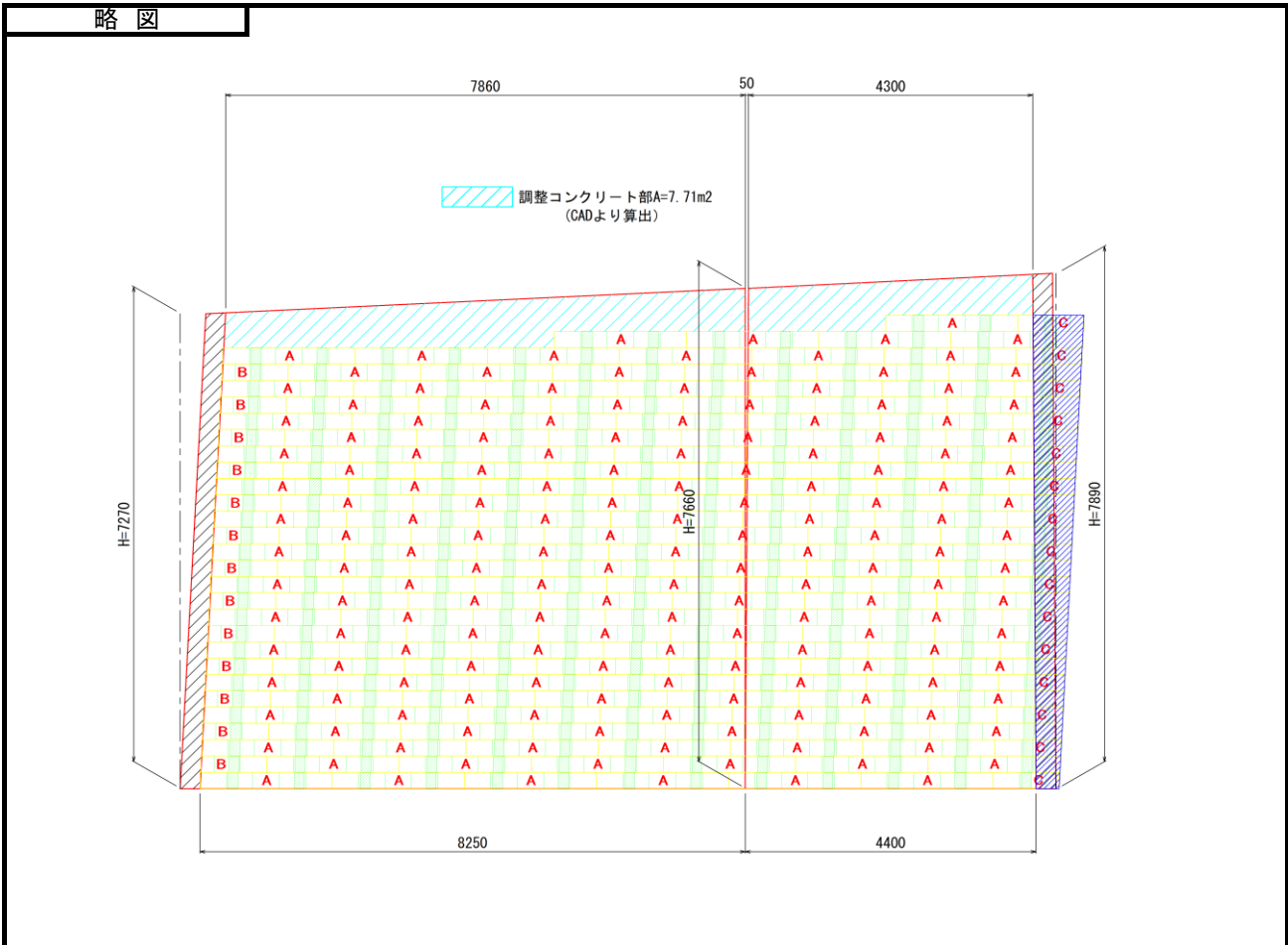
# 数量計算書

測点	距離	掘 削			床 掘			埋 戻			埋 戻 ( 路 床 )			埋 戻 ( 路 体 )		
		断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量
BP-4.73																
BP	4.73	31.9	15.95	75.4	2.4	1.20	5.7	0.4	0.20	0.9				8.2	4.10	
NO.1	7.90	20.0	25.95	205.0	3.7	3.05	24.1	0.7	0.55	4.3				12.7	10.45	82.6
EP	7.80	8.5	14.25	111.2	2.2	2.95	23.0	0.8	0.75	5.9				5.0	8.85	69.0
EP+5.80	5.80		4.25	24.7	2.2	2.20	12.8	0.8	0.80	4.6				5.0	5.00	29.0
合 計	20.43			391.6			52.8			11.1						151.6

# アンカー式ブロック積工数量計算書

細 別：  
規 格：

1式当り



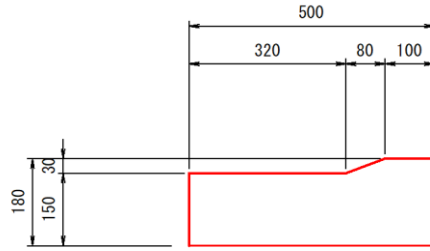
材料/規格	算 式	単 位	数 量
アンカー式ブロック積	ブロック面積 $A = ((7.86 + 8.25) / 2 \times (7.27 + 7.66) / 2 + (4.30 + 4.40) / 2 \times (7.66 + 7.89) / 2) \times 1.044 = 98.086$ $A = 98.066 - 7.71 \times 1.044 = 90.04$ 調整コンクリート $7.71 \times 1.044 \times 2.90 = 23.34$ 裏込材 $26.85 / 10\text{m}^2 \times 90.04 = 241.76$ 吸出防止材 アンカ $5 \times 19.2 / 10\text{m}^2 \times 90.04 = 864.38$ 基礎工L $= 8.25 + 4.40 = 12.65$	m <sup>2</sup> m <sup>3</sup> m <sup>3</sup> m <sup>2</sup> 本 m	90.0 23.3 241.8 90.0 864.4 12.7

# アンカー式ブロック積工数量計算書

細 別：  
規 格：

10m当り

略 図



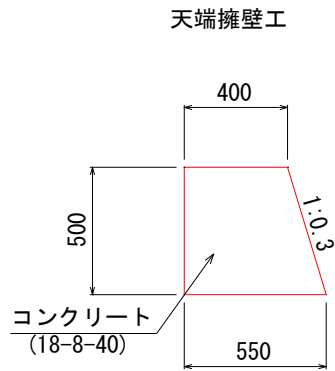
材料/規格	算 式	単 位	数 量
ブロック積基礎工	無筋コンクリート $(0.15 \times 0.50 + (0.10 + 0.18) / 2 \times 0.03) \times 10.0 = 0.792$	m3	0.79
	型枠 $(0.18 + 0.15) \times 10.0 = 3.30$	m2	3.30
	目地材 $(0.15 \times 0.50 + (0.10 + 0.18) / 2 \times 0.03) = 0.079$	m2	0.08

# 天端擁壁工数量計算書

細別：  
規格：

10m当り

略図



材料／規格	算式	単位	数量
天端擁壁工	無筋コンクリート $(0.40+0.55)/2 \times 0.50 \times 10.0 = 2.375$	m3	2.38
	型枠 $(0.50+1.044 \times 0.50) \times 10 = 10.22$	m2	10.22
	目地材 $0.40+0.55)/2 \times 0.50 = 0.238$	m2	0.24

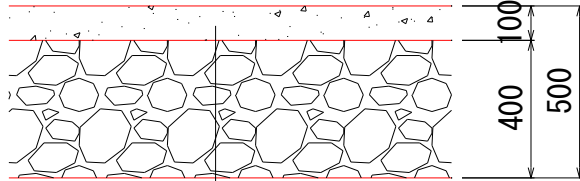
# 張コンクリート工数量計算書

細別：  
規格：

1式当り

略図

張コンクリート工



表層：コンクリート(18-8-40) t=100

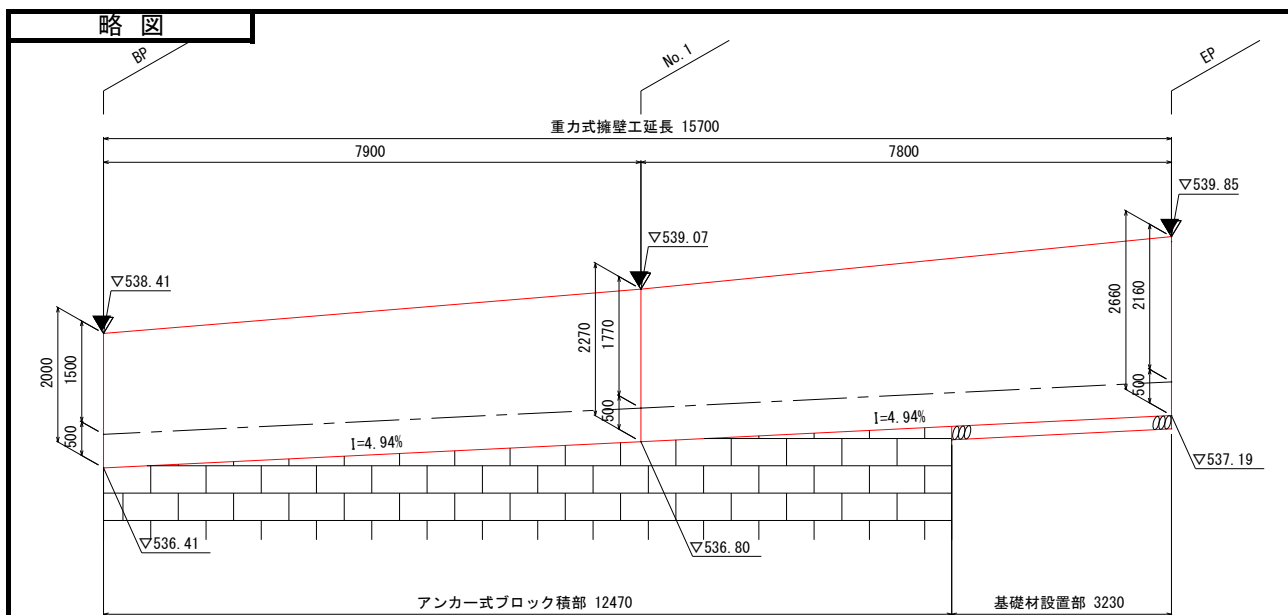
路盤：再生クラッシャーラン(RC-40) t=400

材料/規格	算式	単位	数量
張コンクリート工	無筋コンクリート $1.40/2 \times 7.90 \times 0.10 = 0.553$	m3	0.55
	路盤 $1.40/2 \times 7.90 = 5.53$	m2	5.53

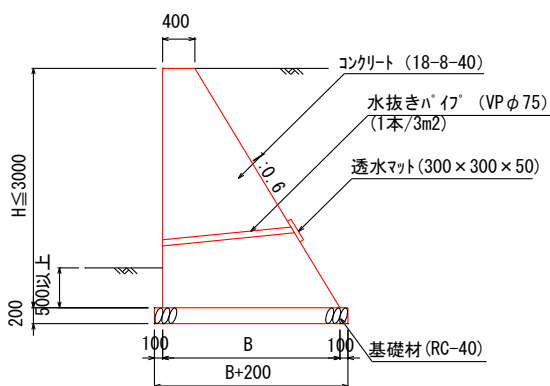
# 重力式擁壁工数量計算書

細別：  
規格：

1式当り



	H (m)
BP	2.00
NO.1	2.27
EP	2.66
平均高	2.30



基礎材設置部平均高 2.58

材料/規格	算式	単位	数量
重力式擁壁	$A=(0.40+1.78)/2 \times 2.30 \times 15.70=39.360$	m2	39.3
型枠	$(2.30+1.166 \times 2.30) \times 15.70+(0.40+1.78)/2 \times 2.30 \times 2=83.228$	m2	83.2
基礎材(RC-40)	$2.148 \times 3.23=6.938$	m2	6.9
目地材	$A=(0.40+1.78)/2 \times 2.30=2.507$	m2	2.5
足場工	・枠組足場 $2.30 \times 15.7=36.11$ ・単管傾斜足場 $2.30 \times 1.166 \times 15.7=42.10$	掛m2 掛m2	30.1 42.1

◎小口止工-1

1個所当り数量

$$H = 7.420\text{m} \quad t = 0.300\text{m} \quad B1 = 2.980\text{m} \quad B2 = 2.980\text{m}$$

・コンクリート(18-8-40)

$$A = (2.980 + 2.980) / 2 \times 7.420 = 22.112 \text{ m}^2$$

$$V = 22.112 \times 0.30 = 6.63 \text{ m}^3$$

・型枠(一般)

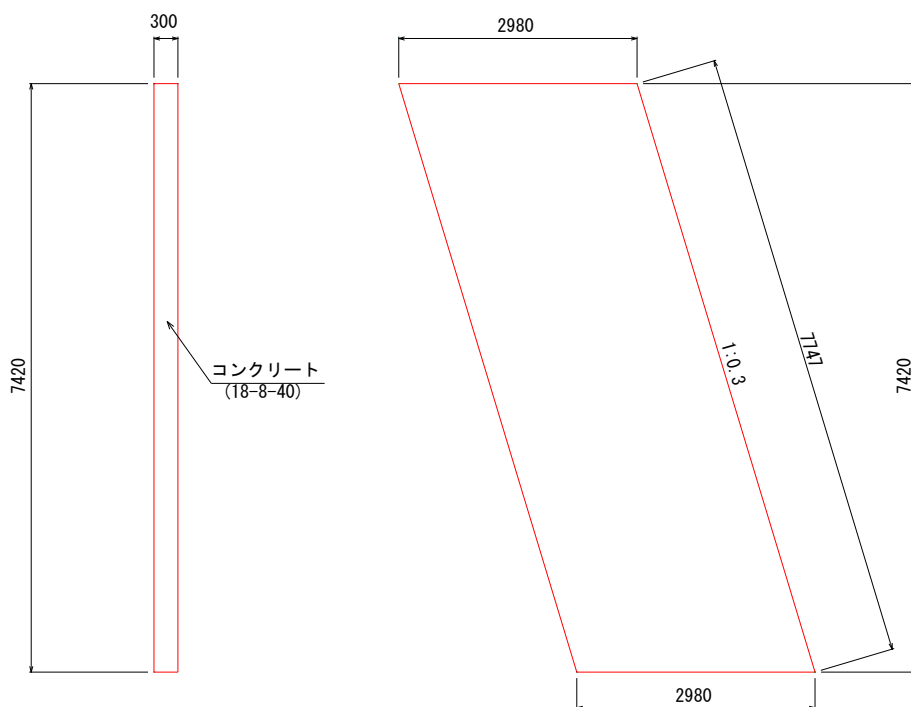
$$A1 = (2.980 + 2.980) / 2 \times 7.420 \times 2 = 44.223 \text{ m}^2$$

斜率 斜率

$$A2 = (0.000 + 1.044) \times 7.420 \times 0.30 = 2.324 \text{ m}^2$$

$$A = 44.223 + 2.324 = 46.55 \text{ m}^2$$

略図





◎小口止工-2

1個所当り数量

$$H = 8.040m \quad t = 0.300m \quad B1 = 2.980m \quad B2 = 2.980m$$

・コンクリート(18-8-40)

$$A = (2.980 + 2.980) / 2 \times 8.040 = 23.959 \text{ m}^2$$

$$V = 23.959 \times 0.30 = 7.19 \text{ m}^3$$

・型 枠 (一 般)

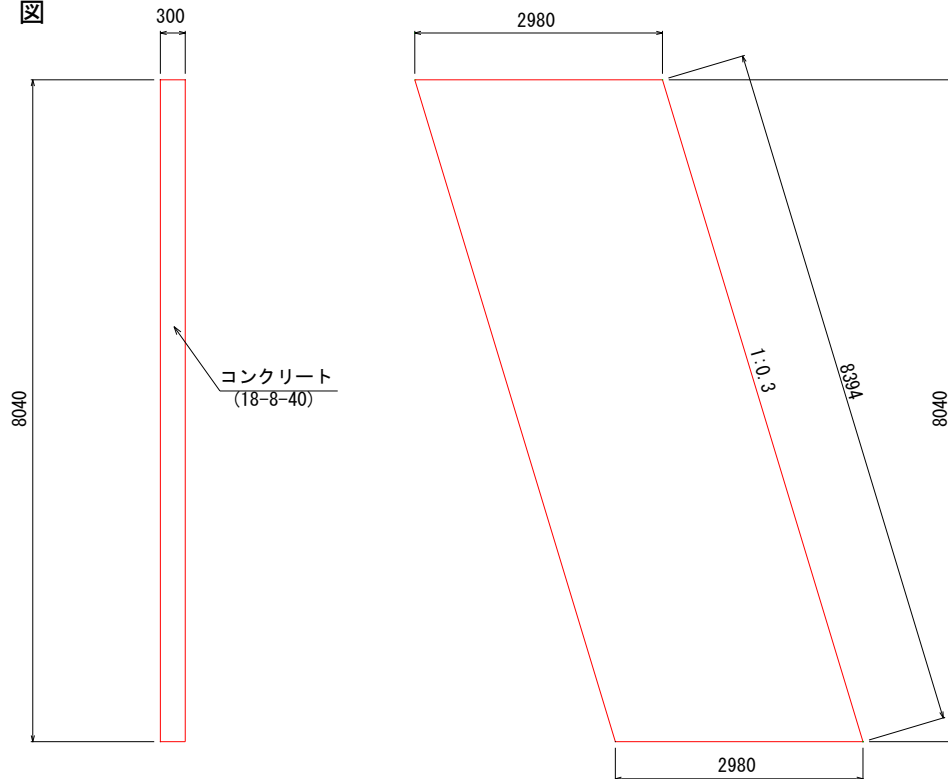
$$A1 = (2.980 + 2.980) / 2 \times 8.040 \times 2 = 47.918 \text{ m}^2$$

斜率                      斜率

$$A2 = (0.000 + 1.044) \times 8.040 \times 0.30 = 2.518 \text{ m}^2$$

$$A = 47.918 + 2.518 = 50.44 \text{ m}^2$$

略 図

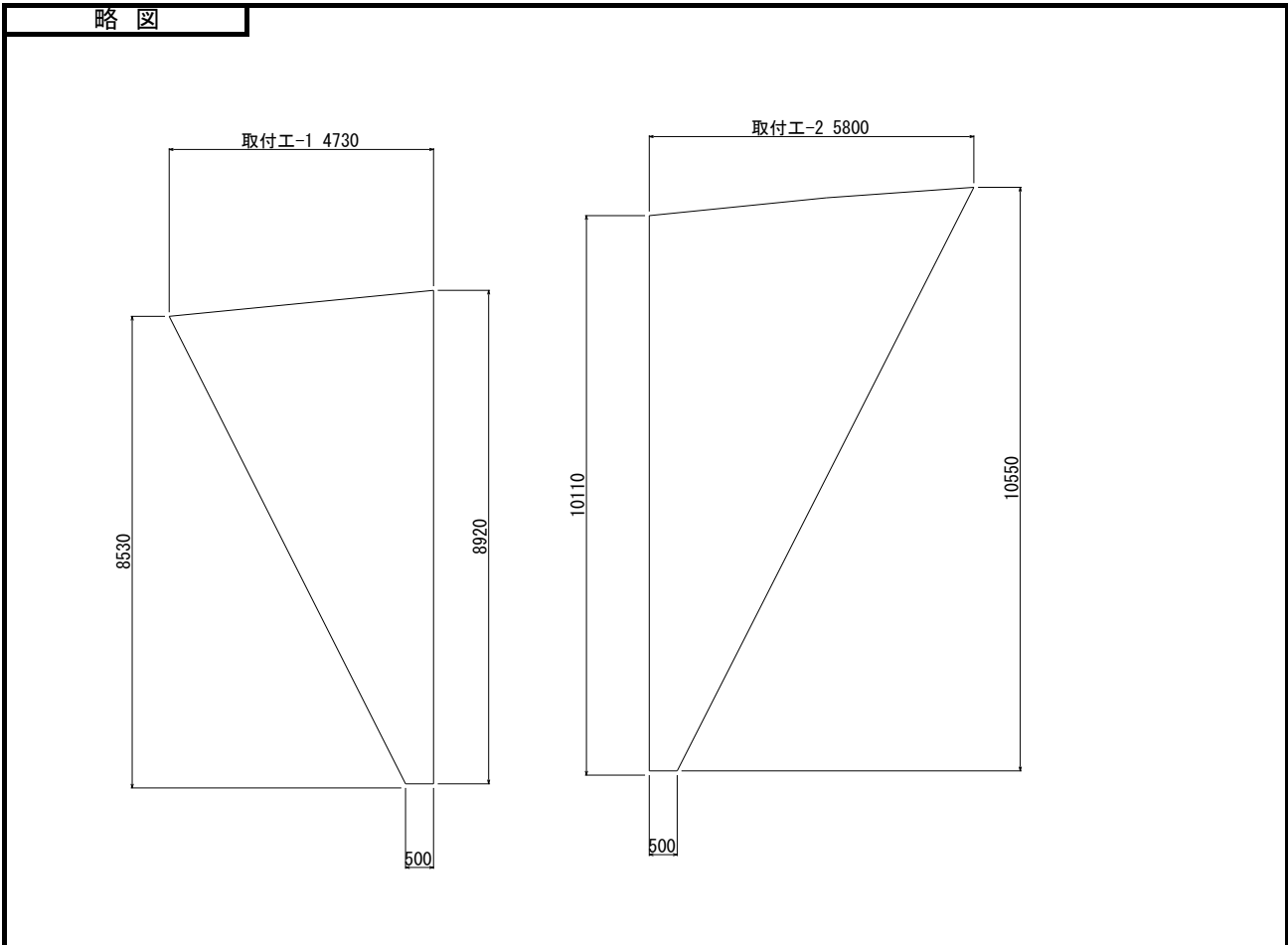




# 雑工数量計算書

細 別：  
規 格：

1箇所当り



材 料 / 規 格	算 式	単 位	数 量
雑割石 Φ350内外	$A = ((4.73 + 0.50) / 2 \times (8.53 + 8.92) / 2 + (5.80 + 0.50) / 2 \times (10.11 + 10.55) / 2) \times 1.044 = 57.79$	m2	57.79





# 数量計算書

測点	距離	掘削			床掘			埋戻(前面)			埋戻(背面)		
		断面	平均断面	数量	断面	平均断面	数量	断面	平均断面	数量	断面	平均断面	数量
BP		13.4			1.4	0.70		0.6	0.30		0.2	0.10	
NO.1	2.50	14.8	14.10	35.3	1.4	1.40	3.5	0.6	0.60	1.5	0.2	0.20	0.5
EP	2.50	27.3	21.05	52.6	1.4	1.40	3.5	0.6	0.60	1.5	0.2	0.20	0.5
合計				87.9			7.0			3.0			1.0







ブロック積 面積計算

番号	法勾配	天端含む	天端控除		延 長 (m)		平均法長 (m)	平均延長 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )	備 考
		直高(m)	直高(m)	法長(m)	天端	基礎				
1	1:0.5	6.157	6.057	6.772						
	1:0.5	6.320	6.220	6.954	2.200	2.200	6.863	2.200	15.099	
2	1:0.5	6.320	6.220	6.954						
	1:0.5	6.474	6.374	7.126	2.200	2.200	7.040	2.200	15.488	
合計		平均高 6.218			4.400	4.400		4.400	30.587	

ブロック積

◎積ブロック (控350)

$$A = 30.587 = 30.6 \text{ m}^2$$

◎胴込コンクリート (18-8-40) (設計量  $V = 0.19 \text{ m}^3/\text{m}^2$ )

$$V = 30.6 \times 0.190 = 5.8 \text{ m}^3$$

◎裏込コンクリート (18-8-40) ( $t = 0.200 \text{ m}$ )

$$V = 30.6 \times 0.200 = 6.1 \text{ m}^3$$

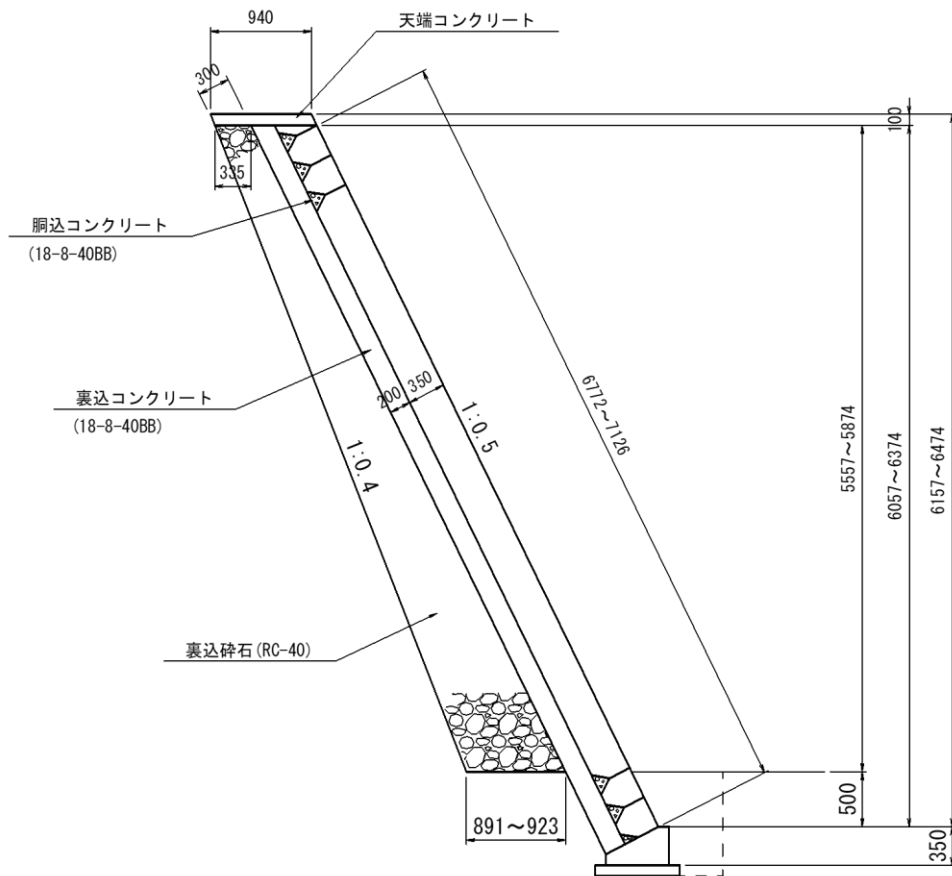
◎裏込砕石 (RC-40)

平均 (平均幅 (平均高)

$$\text{BP} \sim \text{NO.1} \text{ 区間 } (0.335 + 0.899) \times 1/2 \times 5.639 \times 2.200 = 7.8 \text{ m}^3$$

$$\text{NO.1} \sim \text{EP} \text{ 区間 } (0.335 + 0.915) \times 1/2 \times 5.797 \times 2.201 = 8.1 \text{ m}^3$$

$$\text{計} = 15.9 \text{ m}^3$$



◎天端コンクリート

$$L = \quad \quad \quad = \quad 4.400 \text{ m}$$

1) 10m当り数量

・コンクリート(18-8-40)

$$A = \quad 0.940 \quad \times \quad 0.100 \quad \quad \quad = \quad 0.094 \text{ m}^2$$

$$V = \quad 0.094 \quad \times \quad 10.0 \quad \quad \quad = \quad 0.94 \text{ m}^3$$

・型 枠 (一 般)

$$A = \quad 0.10 \quad \times \quad 1.118 \quad \times \quad 2 \quad \times \quad 10.0 \quad = \quad 2.24 \text{ m}^2$$

2) 延長当り数量

・コンクリート(18-8-40)

$$V = \quad 0.94 \quad / \quad 10.0 \quad \times \quad 4.400 \quad \quad \quad = \quad 0.4 \text{ m}^3$$

・型 枠 (一 般)

$$A = \quad 2.24 \quad / \quad 10.0 \quad \times \quad 4.400 \quad \quad \quad = \quad 1.0 \text{ m}^2$$

◎水抜パイプ (VP φ75) ( 2.5 m<sup>2</sup> に 1箇所 )

$$A = ( \quad 6.218 \quad - \quad 0.500 \quad ) \times \quad 4.400 \quad \times \quad 1.118 \quad = \quad 28.128 \text{ m}^2$$

$$N = \quad 28.128 \quad / \quad 2.5 \quad \quad \quad = \quad 12 \text{ 箇所}$$

$$1\text{本} = \quad 0.550 \quad \times \quad 1.118 \quad \quad \quad = \quad 0.615 \text{ m}$$

$$L = \quad 0.615 \quad \times \quad 12 \quad \quad \quad = \quad 7.380 \text{ m}$$

◎吸出し防止材 = 12 箇所

◎基礎工

$$L = \quad \quad \quad = \quad 4.400 \text{ m}$$

1) 10m当り数量

・コンクリート(18-8-40)

$$A = 0.10 \times 0.59 + (0.10 + 0.59) / 2 \times 0.25 = 0.145 \text{ m}^2$$

$$V = 0.145 \times 10.0 = 1.45 \text{ m}^3$$

・基礎材(RC-40)

$$A = 0.790 \times 10.0 = 7.900 \text{ m}^2$$

$$V = 7.900 \times 0.10 = 0.79 \text{ m}^3$$

・型枠(一般)

$$A = (0.100 + 0.350) \times 10.0 = 4.50 \text{ m}^2$$

・基面整正

$$A = 0.790 \times 10.0 = 7.90 \text{ m}^2$$

2) 延長当り数量

・コンクリート(18-8-40)

$$V = 1.45 / 10.0 \times 4.400 = 0.6 \text{ m}^3$$

・基礎材(RC-40)

$$V = 0.79 / 10.0 \times 4.400 = 0.3 \text{ m}^3$$

・型枠(一般)

$$A = 4.50 / 10.0 \times 4.400 = 2.0 \text{ m}^2$$

・基面整正

$$A = 7.90 / 10.0 \times 4.400 = 3.5 \text{ m}^2$$

◎小口止工-1

- ・コンクリート(18-8-40)

$$V = (0.615 \times 6.470 + (0.325 + 0.887) \times 1/2 \times 5.620) \times 0.30 = 2.2 \text{ m}^3$$

- ・型枠

$$A = (0.615 \times 5.620 + (0.325 + 0.887) \times 1/2 \times 5.620) \times 2 = 13.7 \text{ m}^2$$

$$6.490 \times 1.118 \times 0.30 = 2.2 \text{ m}^2$$

(平均高)

$$\text{計} = 15.9 \text{ m}^2$$

◎小口止工-2

- ・コンクリート(18-8-40)

$$V = (0.615 \times 6.824 + (0.325 + 0.923) \times 1/2 \times 5.974) \times 0.30 = 2.4 \text{ m}^3$$

- ・型枠

$$A = (0.615 \times 6.824 + (0.325 + 0.923) \times 1/2 \times 5.974) \times 2 = 15.8 \text{ m}^2$$

$$6.804 \times 1.118 \times 0.30 = 2.3 \text{ m}^2$$

(平均高)

$$\text{計} = 18.1 \text{ m}^2$$

雑工

$$V = ((0.940 + 1.538) \times 1/2 \times 5.974 \times (3.990 + 0.750) \times 1/2) \times 1/2 = 17.54 \text{ m}^3$$

$$0.615 \times 0.500 \times (0.750 + 0.500) \times 1/2 = 0.19 \text{ m}^3$$

$$\text{計} = 17.73 \text{ m}^3$$