

工 事 名 : 久 志 区 避 難 橋 整 備 工 事 ( 下 部 工 )  
位 置 : 名 護 市 字 久 志 地 内

## 数 量 計 算 書

令 和 6 年 2 月

名 護 市 役 所 建 設 部 建 設 土 木 課

第1章 下部工・道路工数量計算書

数量内訳明細書

1. 土工

- (1) 土工 数量総括表
- (2) 土工 数量計算書

2. 舗装工

- (1) 舗装工 数量総括表
- (2) 舗装工 数量計算書

3. 躯体工

- (1) 躯体工 数量総括表
- (2) A1橋台 数量集計表
- (3) A1橋台 数量計算書
- (4) A2橋台 数量集計表
- (5) A2橋台 数量計算書

4. 基礎工

- (1) 基礎工 数量総括表
- (2) 基礎工 数量集計表
- (3) 基礎工 数量計算書

5. 踏掛版工

- (1) 踏掛版工 数量総括表
- (2) A1橋台踏掛版工 数量集計表
- (3) A2橋台踏掛版工 数量集計表

6. 仮設工

- (1) 仮設工 数量総括表
- (2) 仮設工 数量計算書
- (3) 施工期間算定 (仮設材賃料日数)
- (4) 施工期間算定 (水替工)

7. 排水工

- (1) 排水工 数量総括表
- (2) 排水工 数量計算書

8. 護岸工

- (1) 護岸工 数量総括表
- (2) 護岸工 数量計算書

9. 擁壁工

- (1) 擁壁工 数量総括表
- (2) 擁壁工 数量計算書

10. 附帯工

- (1) 附帯工 数量総括表
- (2) 附帯工 数量計算書

11. 撤去工

- (1) 撤去工 数量総括表
- (2) 撤去工 数量計算書

数量内訳明細書

工種	種別	細別	規格	単位	数量	摘要
土工						
		掘削	オープンカット	m3	30	
		盛土	2.5m $\leq$ W<4m	m3	100	
		床掘(A)	A領域 切梁式土留め	m3	90	
		床掘(B)	B領域 切梁式(作業障害あり)	m3	190	
		床掘(C)	土砂 オープン	m3	640	
		床掘(D)	岩塊 オープン	m3	40	
		床掘(E)	オープン	m3	80	
		埋戻し(C1)	W<1m 発生土	m3	70	
		埋戻し(C2)	1m $\leq$ W<4m 発生土	m3	240	
		埋戻し(C3)	1m $\leq$ W<4m購入土 (再生クラッシャーラン)	m3	100	
		残土処理	2km	m3	610	
		基面整正		m2	40	
舗装工						
		車道舗装		m2	351	
躯体工 A1橋台						
	基礎工	基礎材	t=200mm	m2	24	
		均しコンクリート型枠	t=100mm	〃	2	
		均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	2	
	躯体工	コンクリート	$\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$	m3	66	
		型 枠	一般型枠	m2	73	
		目地材	t=30mm	m2	2	
	鉄筋工	塗装鉄筋	D13 SD345	kg	222	
			D16 〃	〃	875	
			D19~D25 〃	〃	9	
			D29~D32 〃	〃	0	
			合 計	〃	1106	
		普通鉄筋	D13 SD345	kg	175	
			D16~D25 〃	〃	813	
			D29~D32 〃	〃	0	
			合 計	〃	988	
	仮設工	足場工		掛m2	75	
	支承工	支承部		基	6	
		アンカー部		箇所	5	
		沓座箱抜き型枠		m2	0.2	
		アンカーバー箱抜き	$\phi 150$	m	3	

数 量 内 訳 明 細 書

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要	
躯体工 A2橋台	基礎工	均しコンクリート型枠	t=100mm	m2	2		
		均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	2		
	躯体工	コンクリート	$\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$	m3	35		
		型 枠	一般型枠	m2	51		
		目地材	t=30mm	m2	2		
	鉄筋工	塗装鉄筋	D13 SD345	kg	216		
			D16 "	"	827		
			D19~D25 "	"	9		
			D29~D32 "	"	0		
			合 計	"	1052		
			普通鉄筋	D13 SD345	kg	93	
			D16~D25 "	"	347		
			D29~D32 "	"	0		
	合 計	"	440				
	仮設工	足場工		掛m2	64		
	支承工	支承部			基	6	
			アンカー部		箇所	5	
			杓座箱抜き型枠		m2	0.2	
			アンカーバー箱抜き	$\phi 150$	m	3	
	基礎工	場所打ち杭(全周回転式オールケーシング工法)		$\phi 1000 L=10.0\text{m}$	本	4	
コンクリート			$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m3	8	呼び強度30N/mm2	
杭頭処理			取壊コンクリート	m3	1		
普通鉄筋			D13	kg	15		
			D16~D25	"	333		
			D38	"	2067		
合 計			"	2415			
掘削長				m	13		
土工			掘削土量	m3	11		
			埋戻し土量	"	1		
			残土量	"	9		
			補強リング形鋼	FB-8x65	本	5	D38用
			固定金具Uボルト	D38用	本	100	補強リング用
			固定金具Uボルト	D38用	本	40	スペーサー用
			土質係数	加重平均 $\alpha$	-	1	
踏掛版工			A1橋台	コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m3	14
	型枠	一般型枠		m2	9		

数 量 内 訳 明 細 書

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
踏掛版工つづき		鉄筋工	D10 SD345	kg	3	
			D13 "	"	113	
			D16～D25 "	"	671	
			D29～D32 "	"	1818	
			合 計 "	"	2605	
		鋼材 SGP	50A×230	個	5	
		鋼材 PL(SS400)	φ70×3.2	"	5	
		目地材	t=20mm	m2	4	
		路盤紙		"	30	
		敷き砂	t=30mm	m3	1	
踏掛版工	A2橋台	コンクリート	σ ck=24N/mm2	m3	7	呼び強度30N/mm2
		型枠	一般型枠	m2	5	
		鉄筋工	D10 SD345	kg	3	
			D13 "	"	63	
			D16～D25 "	"	588	
			D29～D32 "	"	654	
			合 計 "	"	1308	
		鋼材 SGP	50A×230	個	5	
		鋼材 PL(SS400)	φ70×3.2	"	5	
		目地材	t=20mm	m2	3	
		路盤紙		"	20	
敷き砂	t=30mm	m3	1			
仮設工	A1橋台仮設工	鋼矢板打込み	FSP-Ⅲ型(リース材)L=14.5m	枚	49	
			打込み長	m	14	
		鋼矢板打込み	FSP-Ⅳ型(リース材)L=13.5m	枚	35	
			打込み長	m	10	
		鋼矢板引抜き	FSP-Ⅲ型(リース材)L=14.5m	枚	49	
			引抜き長	m	14	
		鋼矢板引抜き	FSP-Ⅳ型(リース材)L=13.5m	枚	35	
			引抜き長	m	10	
		鋼矢板賃料	FSP-Ⅲ型 L=14.5m	枚	49	N=139日
		鋼矢板賃料	FSP-Ⅳ型 L=13.5m	枚	35	N=139日
		設置・撤去	火打ち有	t	17	
		H形鋼賃料	N=139日	t	21	
		仮設材運搬	製品長L=12.0m以内 L=60km以内	t	20	H形鋼 基地→現場→基地
		仮設材運搬	製品長L=12.0～15.0m以内 L=60km以内	t	43	鋼矢板Ⅲ型 基地→現場→基地

**数 量 内 訳 明 細 書**

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要	
仮設工つづき		仮設材運搬	製品長L=12.0~15.0m以内 L=60km以内	t	36	鋼矢板IV型 基地→現場→基地	
		水替工 排水ポンプ運転	N=36日	基	1	排水ポンプ 0~40m3未満	
		護岸標準部	大型土のう製作・設置・撤去		個	142	
			設置		個	113	
			遮水シート		m2	330	
			水替工 排水ポンプ運転	N=27日	基	2	排水ポンプ 0~40m3未満
		A2橋台仮設工	大型土のう 設置		個	99	
			遮水シート		m2	145	
			水替工 排水ポンプ運転	N=31日	基	1	排水ポンプ 0~40m3未満
排水工		RPU可変側溝	B300×H400	m	2		
		RPU可変側溝	B300×H500	m	4		
		RPU可変側溝	B300×H600	m	4		
		RPU可変側溝	B300×H700	m	8		
		RPU可変側溝	B300×H800	m	4		
		RPU横断(G)側溝	B300×H300	m	3		
		U型側溝	2種 300B	m	27		
		DO管	300 (埋設用)	m	11		
		1号集水桝	H=0.55	箇所	1		
		2号集水桝	H=1.00	箇所	1		
		3号集水桝	H=0.80	箇所	1		
		3号暗渠工 排水管	VU φ100	m	7		
		砂基礎	砂	m	6		
護岸工	1号護岸工(左岸)						
		間知ブロック積護岸	標準部護岸	h=3.62~4.908m	m	33	
			橋梁部護岸	h=3.63m	〃	5	
			天端工		〃	38	
			基礎コンクリート工		〃	38	
			マットレス工	1号護岸標準部 B=1100	〃	26	
			〃	1号護岸橋梁部 B=1000	〃	5	
			〃	止壁部タイプ① B=1750	〃	2	
			〃	止壁部タイプ② B=1800	〃	6	
			止壁-1	h=4.261m	式	1	
			止壁-2	h=5.258m	式	1	
			止壁-3	h=4.963m	式	1	
			止壁-4	h=3.970m	式	1	
			足場工		掛m2	180	

数 量 内 訳 明 細 書

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
護岸工つづき	2号護岸工(右岸)					
		間知ブロック積護岸	標準部護岸	h=3.64~4.083m	m	10
			橋梁部護岸	h=3.63m	〃	5
			天端工		〃	15
			基礎コンクリート工		〃	15
			マットレス工	2号護岸橋梁部 B=1000	〃	5
			〃	止壁部タイプ③ B=1750	〃	4
			〃	止壁部タイプ④ B=1800	〃	7
			止壁-5	h=3.990m	式	1
			止壁-6	h=4.375m	式	1
			止壁-7	h=4.433m	式	1
			止壁-8	h=4.050m	式	1
			足場工		掛m2	64
	擁壁工	重力式擁壁	基礎工	再生クラッシュチャーラ ン	m2	32
コンクリート			18-40-8	m3	22	
型枠			小型	m2	71	
		ブロック塀工		式	1	
附帯工		張コンクリート工		m2	28	
		ガードレール設置工		m	45	
		ガードレール基礎工	1号護岸工箇所	m	34	
		ガードレール基礎工	2号護岸工箇所	m	11	
撤去工		AS舗装版切断	t=15cm以下	m	26	
		AS舗装版破碎	t=15cm以下	m2	369	
		AS殻運搬・処分	(有)共生産業 L=3.1km	m3	18	
		Co取り壊し(無筋)		m3	121	
		Co取り壊し(有筋)		m3	5	
		CO殻運搬・処分	(有)共生産業 L=3.1km	m3	127	
		既設フェンス撤去		m	40	
	既設ガードレール撤去		m	16		



## 下部工 土工数量総括表

種別	細目	単位	A1橋台	A2橋台	合計	備考
盛土	2.5m $\leq$ W<4m	m3	61.6	0.0	61.6	
床掘(A)	A領域 切梁式土留	m3	92.7	0.0	92.7	
床掘(B)	B領域 〃	m3	191.5	0.0	191.5	作業障害あり
床掘(C)	土砂 オープン	m3	375.2	266.8	642.0	
床掘(D)	岩塊 オープン	m3	0.0	39.7	39.7	
埋戻し(C1)	W < 1m 発生土	m3	18.7	13.4	32.1	
埋戻し(C2)	1m $\leq$ W<4m 〃	m3	177.0	63.7	240.7	
埋戻し(C3)	1m $\leq$ W<4m 購入土	m3	63.1	33.9	97.0	
残土処理	2km	m3	373.5	220.8	594.3	
基面整正		m2	23.5	17.6	41.1	

## 数 量 計 算 書 ( 下 部 工 土 工 )

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単 位	
A1橋台 盛土	2.5m ≤ W < 4m	橋台土工 61.6	=	61.6	m3
A2橋台 〃		〃 0.0	=	0.0	m3
A1橋台 床掘(A)	A領域 切梁式土留	橋台土工 92.7	=	92.7	m3
A2橋台 〃		〃 0.0	=	0.0	m3
A1橋台 床掘(B)	B領域 切梁式土留	橋台土工 191.5	=	191.5	m3
A2橋台 〃		〃 0.0	=	0.0	m3
A1橋台 床掘(C)	土砂オープン	A1 a-a    A1 b-b    A1 c-c 188.3 +    8.2 +    178.7	=	375.2	m3
A2橋台 〃		A2 a-a    A2 b-b    A2 c-c 70.2 +    167.3 +    29.3	=	266.8	m3
A1橋台 床掘(D)	岩塊オープン	0.0	=	0.0	m3
A2橋台 〃		A2 b-b 39.7	=	39.7	m3
A1橋台 埋戻し(C1)	W < 1m 発生土	橋台土工    A1 a-a    A1 b-b    A1 c-c 8.4 +    5.3 +    0.0 +    5.0	=	18.7	m3
A2橋台 〃		W < 1m 〃	A2 a-a    A2 b-b    A2 c-c 5.7 +    4.9 +    2.8	=	13.4
A1橋台 埋戻し(C2)	1m ≤ W < 4m 発生土	橋台土工    A1 a-a    A1 b-b    A1 c-c 14.4 +    79.2 +    8.2 +    75.2	=	177.0	m3
A2橋台 〃		1m ≤ W < 4m 〃	A2 a-a    A2 b-b    A2 c-c 19.7 +    33.1 +    10.9	=	63.7
A1橋台 埋戻し(C3)	1m ≤ W < 4m 購入土	橋台土工 63.1	=	63.1	m3
A2橋台 〃		1m ≤ W < 4m 〃	A2 a-a    A2 b-b    A2 c-c 0.0 +    33.9 +    0.0	=	33.9
A1橋台 残土処理	2km	床掘 - ((盛土+埋戻)÷0.9) 659.4 - 285.9	=	373.5	m3
A2橋台 〃		〃	床掘 - ((盛土+埋戻)÷0.9) 306.5 - 85.7	=	220.8
A1橋台 基面整正		A1橋台 (5.46+0.2) × (4.5+0.2) + 杭控除 (-π/4 × 1.2 ) × 4	=	23.5	m3
A2橋台 〃		A2橋台 (5.46+0.2) × (2.9+0.2)	=	17.6	m3

# A1橋台

## ①躯体、護岸(一部)施工時

測点名	距離	盛土			床掘(A)			床掘(B)		
		断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量
A1橋台土工	0.00	8.1			12.2			25.2		
"	7.60	8.1	8.1	61.6	12.2	12.2	92.7	25.2	25.2	191.5
合計	7.60			61.6			92.7			191.5

測点名	距離	埋戻C1(発生土)			埋戻C2(発生土)			埋戻C3(購入土)		
		断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量
A1橋台土工	0.00	1.1			1.9			8.3		
"	7.60	1.1	1.1	8.4	1.9	1.9	14.4	8.3	8.3	63.1
合計	7.60			8.4			14.4			63.1

## ②護岸施工時

測点名	距離	床掘(C)			埋戻C1(発生土)			埋戻C2(発生土)		
		断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量
a-a 断面図	0.00	10.7			0.3			4.5		
"	17.60	10.7	10.7	188.3	0.3	0.3	5.3	4.5	4.5	79.2
合計	17.60			188.3			5.3			79.2

測点名	距離	床掘(C)			埋戻C1(発生土)			埋戻C2(発生土)		
		断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量
b-b 断面図	0.00	1.5			0.0			1.5		
"	5.46	1.5	1.50	8.2	0.0	0.00	0.0	1.5	1.50	8.2
合計	5.46			8.2			0.0			8.2

測点名	距離	床掘(C)			埋戻C1(発生土)			埋戻C2(発生土)		
		断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量
c-c 断面図	0.00	10.7			0.3			4.5		
"	16.70	10.7	10.70	178.7	0.3	0.30	5.0	4.5	4.50	75.2
合計	16.70			178.7			5.0			75.2

基面整正 A1橋台杭控除  $(5.46+0.2) \times (4.5+0.2)$   $=$  26.6 m<sup>2</sup>  
 $-\pi/4 \times 1.00^2 \times 4$   $=$  -3.14 m<sup>2</sup>  
 $A=$  23.46 m<sup>2</sup>  
 $A=$  23.5 m<sup>2</sup>

# A2橋台

## ①躯体、護岸施工時

測点名	距離	床掘(C)			埋戻C1(発生土)			埋戻C2(発生土)			埋戻C3(購入土)		
		断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量
a-a 断面図	0.00	16.0			1.3			4.5			0.0		
"	4.388	16.0	16.00	70.2	1.3	1.30	5.7	4.5	4.50	19.7	0.0	0.00	0.0
合計	4.388			<b>70.2</b>			<b>5.7</b>			<b>19.7</b>			<b>0.0</b>

測点名	距離	床掘(D)			埋戻C1(発生土)			埋戻C2(発生土)			埋戻C3(購入土)		
		断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量
b-b 断面図	0.00	0.0			0.0			0.0			0.0		
"	1.62	20.7	10.35	16.8	4.9	2.45	4.0	0.6	0.30	0.5	4.1	2.05	3.3
"	6.46	20.7	20.70	133.7	4.9	4.90	31.7	0.6	0.60	3.9	4.1	4.10	26.5
"	1.62	0.0	10.35	16.8	0.0	2.45	4.0	0.0	0.30	0.5	0.0	2.05	3.3
合計	9.70			<b>167.3</b>			<b>39.7</b>			<b>4.9</b>			<b>33.1</b>

測点名	距離	床掘(C)			埋戻C1(発生土)			埋戻C2(発生土)			埋戻C3(購入土)		
		断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量
c-c 断面図	0.00	13.7			1.3			5.1			0.0		
"	2.142	13.7	13.70	29.3	1.3	1.30	2.8	5.1	5.10	10.9	0.0	0.00	0.0
合計	2.142			<b>29.3</b>			<b>2.8</b>			<b>10.9</b>			<b>0.0</b>

基面整正 A2橋台 (5.46+0.2) × (2.9+0.2) = 17.55 m<sup>2</sup>

A = 17.6 m<sup>2</sup>





道路土工(久志20号線)

測点名	距離	掘削			盛土 (2.5m ≤ W < 4m)			床掘 (E) 1m ≤ W < 2m		
		断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量
BP	0.00	0.0			0.0			2.5		
N0.0+10.00	10.00	0.0	0.00	0.0	0.6	0.30	3.0	1.8	2.15	21.5
N0.0+15.00	5.00	0.5	0.25	1.3	0.5	0.55	2.8	1.8	1.80	9.0
合計	15.00			1.3			5.8			30.5

測点名	距離	埋戻C1 (W < 1m)			盛土 (2.5m ≤ W < 4m)			床掘 (E) 1m ≤ W < 2m		
		断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量
BP	0.00	0.9								
N0.0+10.00	10.00	1.0	0.95	9.5						
N0.0+15.00	5.00	1.1	1.05	5.3						
合計	15.00			14.8						

道路土工(久志27号線)

測点名	距離	掘削			盛土 (2.5m ≤ W < 4m)			床掘 (E) 1m ≤ W < 2m		
		断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量
①BP	0.00	1.8			0.0			0.0		
①N0.0+2.76	2.76	0.8	1.30	3.6	0.0	0.00	0.0	1.0	0.50	1.4
①N0.0+13.50	10.74	0.1	0.45	4.8	1.5	0.75	8.1	1.4	1.20	12.9
①EP	3.20	0.1	0.10	0.3	3.5	2.50	8.0	1.6	1.50	4.8
②BP	0.00	0.0	0.05	0.0	3.1	3.30	0.0	0.0	0.80	0.0
②N0.0+5.0	5.00	0.0	0.00	0.0	0.8	1.95	9.8	0.6	0.30	1.5
③EP	12.60	0.8	0.40	5.0	0.0	0.40	5.0	0.2	0.40	5.0
合計	34.30			13.7			30.9			25.6

測点名	距離	埋戻C1 (W < 1m)			盛土 (2.5m ≤ W < 4m)			床掘 (E) 1m ≤ W < 2m		
		断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量
①BP	0.00	0.0								
①N0.0+2.76	2.76	0.3	0.15	0.4						
①N0.0+13.50	10.74	0.7	0.50	5.4						
①EP	3.20	0.8	0.75	2.4						
②BP	0.00	0.4	0.60	0.0						
②N0.0+5.0	5.00	0.5	0.45	2.3						
③EP	12.60	0.2	0.35	4.4						
合計	34.30			14.9						

道路土工(久志30号線)

測点名	距離	掘削			盛土 (2.5m ≤ W < 4m)			床掘 (E) 1m ≤ W < 2m		
		断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量
BP	0.00	1.7			0.0			0.3		
N0.0+6.50	6.50	0.4	1.05	6.8	0.2	0.10	0.7	0.1	0.20	1.3
N0.0+11.96	5.46	0.5	0.45	2.5	0.2	0.20	1.1	0.1	0.10	0.5
EP	4.27	1.6	1.05	4.5	0.0	0.10	0.4	1.8	0.95	4.1
合計	16.23			13.8			2.2			5.9

測点名	距離	埋戻C1 (W < 1m)								
		断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量
BP	0.00	0.2								
N0.0+6.50	6.50	0.1	0.150	1.0						
N0.0+11.96	5.46	0.1	0.100	0.5						
EP	4.27	0.6	0.350	1.5						
合計	16.23			3.0						















(1) 躯体工 数量総括表

工種	種別	細別	規格	単位	数量		摘要
					A1橋台	A2橋台	
基礎工	基礎材	敷き面積	t=200mm	m <sup>2</sup>	23.5	-	
	均しコンクリート型枠		t=100mm	〃	2.1	1.8	
	均しコンクリート		$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	2.4	1.8	
躯体工	コンクリート		$\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	66.0	34.8	
	型枠		一般型枠	m <sup>2</sup>	72.7	50.9	
	目地材		t=30mm	m <sup>2</sup>	1.7	1.6	
鉄筋工	塗装鉄筋	D13	SD345	kg	222	216	
		D16	〃	〃	875	827	
		D19~D25	〃	〃	9	9	
		D29~D32	〃	〃	-	-	
		合計	〃	〃	1106	1052	
	普通鉄筋	D13	SD345	kg	175	93	
		D16~D25	〃	〃	813	347	
		D29~D32	〃	〃	-	-	
合計	〃	〃	988	440			
仮設工	足場工	枠組足場	H $\leq$ 30m	掛m <sup>2</sup>	75	64	
支承工	支承部			基	6	6	
	アンカー部			箇所	5	5	
	沓座箱抜き型枠			m <sup>2</sup>	0.2	0.2	
	アンカーバー箱抜き		$\phi$ 150	m	2.6	2.6	

## (2) A1橋台数量集計表

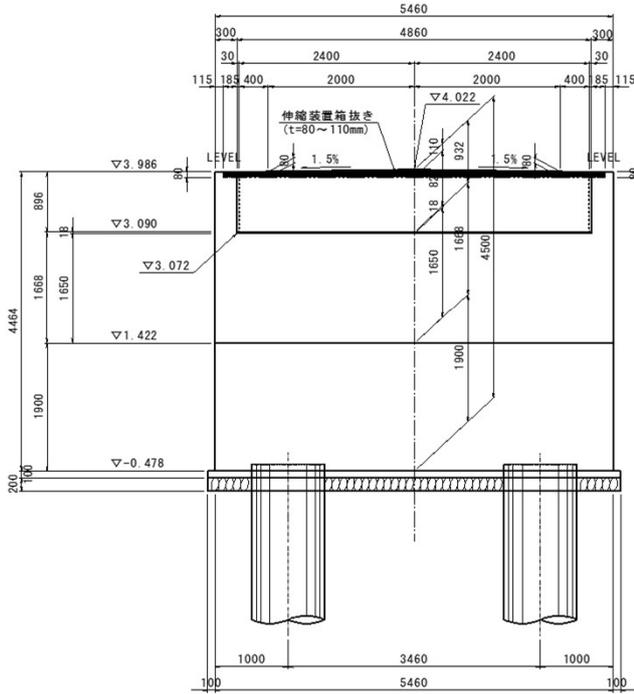
工種	種別	細別	規格	単位	合計	摘要	
基礎工	基礎材	敷き面積	t=200mm	m <sup>2</sup>	23.5		
	均しコンクリート型枠		t=100mm	//	2.1		
	均しコンクリート		$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	2.4		
躯体工	コンクリート	底版	$\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	46.4		
		豎壁	//	//	17.2		
		胸壁部	//	//	2.4		
		前壁部	//	//	-		
		合計	//	//	66.0		
	型枠	底版	一般型枠		m <sup>2</sup>	37.9	
		豎壁	//	//	//	24.5	
		胸壁部	//	//	//	10.3	
		前壁部	//	//	//	-	
		合計	//	//	//	72.7	
目地材	t=30mm		m <sup>2</sup>	1.7			
鉄筋工	塗装鉄筋	D13	SD345	kg	222		
		D16	//	//	875		
		D19	//	//	-		
		D22	//	//	9		
		D25	//	//	-		
		D19~D25	//	//	9		
		D29	//	//	-		
		D32	//	//	-		
		D29~D32	//	//	-		
		合計	//	//	1106		
	普通鉄筋	D13	SD345	kg	175		
		D16	//	//	813		
		D19	//	//	-		
		D22	//	//	-		
		D25	//	//	-		
		D16~D25	//	//	813		
		D29	//	//	-		
		D32	//	//	-		
		D29~D32	//	//	-		
合計	//	//	988				
仮設工	足場工	枠組足場	H≤30m	掛m <sup>2</sup>	75		
支承工	支承部			基	6		
	アンカー部			箇所	5		
	沓座箱抜き型枠			m <sup>2</sup>	0.2		
	アンカーパー箱抜き		φ150	m	2.6		

(3) A1橋台数量計算書

1. 数量用寸法及び諸数値

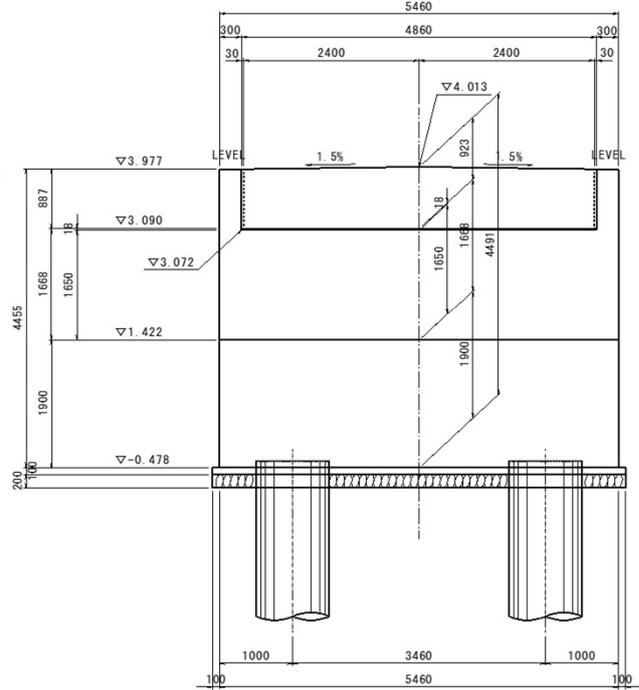
正面図

(A - A)



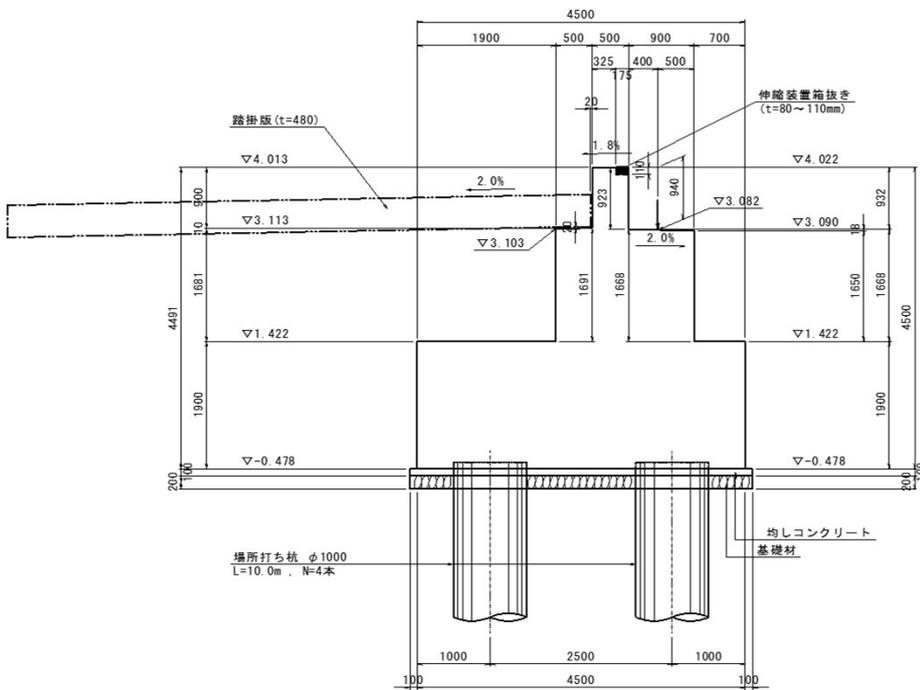
背面図

(B - B)

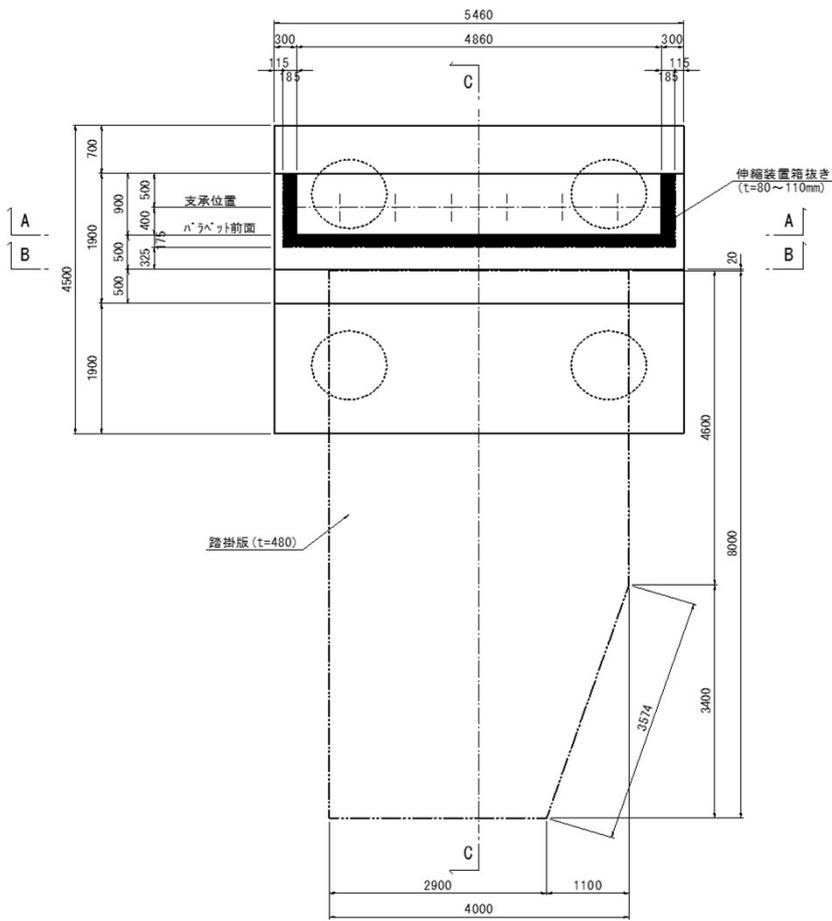


側面図

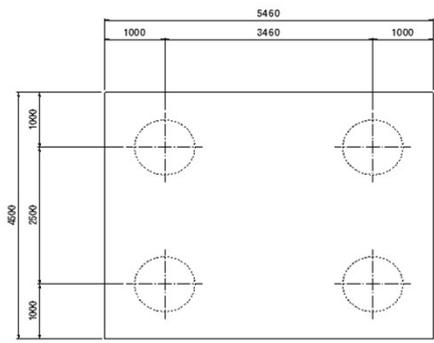
(C - C)



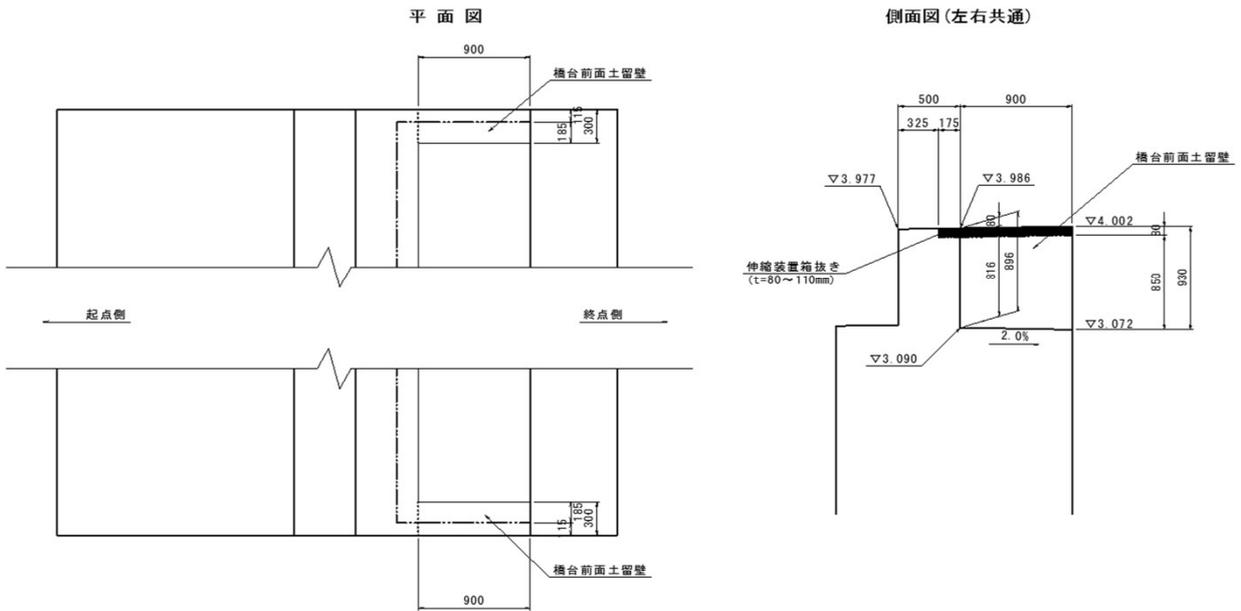
平面図



杭配置図



橋台前面土留壁詳細図



※前面土留壁の打設は上部工施工時に行うものとする。

◎ 胸壁諸値

・ 前面面積 (パラペット前面)

$$p1 = 1/2 \times ( 0.90 + 0.93 ) \times 2.43 = 2.22$$

$$p2 = 1/2 \times ( 0.93 + 0.90 ) \times 2.43 = 2.22$$

控除：伸縮装置箱抜き

$$p3 = 0.08 \times 0.43 \times 2 = -0.07$$

$$p4 = 1/2 \times ( 0.08 + 0.11 ) \times 2.00 \times 2 = -0.38$$

$$P1 = 3.99 \text{ m}^2$$

・ 前壁前面面積 (パラペット前面)

$$p1 = 0.90 \times 0.30 \times 2 = 0.54$$

控除：伸縮装置箱抜き

$$p2 = 0.08 \times 0.19 \times 2 = -0.03$$

$$P2 = 0.51 \text{ m}^2$$

・ 背面面積

$$p1 = 0.89 \times 0.30 = 0.27$$

$$p2 = 1/2 \times ( 0.89 + 0.92 ) \times 2.43 = 2.20$$

$$p3 = 1/2 \times ( 0.92 + 0.89 ) \times 2.43 = 2.20$$

$$p4 = 0.89 \times 0.30 = 0.27$$

$$P3 = 4.94 \text{ m}^2$$

2. コンクリート  $\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$

1) 底版

$$v1 = 4.50 \times 5.46 \times 1.90 = 46.68 \text{ m}^3$$

杭控除

$$v2 = -\pi/4 \times 1.00^2 \times 0.10 \times 4 = -0.31 \text{ m}^3$$

$$V_a = \underline{46.4 \text{ m}^3}$$

2) 縦壁

$$v1 = 5.46 \times 0.90 \times 1/2 \times (1.65 + 1.67) = 8.16 \text{ m}^3$$

$$v2 = 5.46 \times 0.50 \times 1.67 = 4.56 \text{ m}^3$$

$$v3 = 5.46 \times 0.50 \times 1/2 \times (1.69 + 1.68) = 4.60 \text{ m}^3$$

控除：沓座箱抜き

$$v4 = 0.43 \times 0.38 \times 1/2 \times (0.04 + 0.03) \times 6 = -0.03 \text{ m}^3$$

控除：アンカーバー箱抜き

$$v5 = -\pi/4 \times 0.15^2 \times 0.52 \times 5 = -0.05 \text{ m}^3$$

$$V_b = \underline{17.2 \text{ m}^3}$$

3) 胸壁部

$$v1 = 1/2 \times ( \overset{P1}{4.44} + \overset{P2}{0.54} + \overset{P3}{4.94} ) \times 0.50 = 2.48 \text{ m}^3$$

控除：伸縮装置箱抜き

$$v2 = 0.08 \times 0.43 \times 2 \times 0.18 = -0.01 \text{ m}^3$$

$$v3 = 1/2 \times (0.08 + 0.11) \times 2.00 \times 2 \times 0.18 = -0.07 \text{ m}^3$$

$$v4 = 0.08 \times 0.19 \times 2 \times 0.18 = -0.01 \text{ m}^3$$

$$V_c = \underline{2.4 \text{ m}^3}$$

### 3. 型枠(一般型枠)

#### 1) 底版

$$a1 = ( 4.50 + 5.46 ) \times 1.90 \times 2 = 37.85 \text{ m}^2$$

$$Aa = \underline{37.9 \text{ m}^2}$$

#### 2) 縦壁

前面

$$a1 = 5.46 \times 1.65 = 9.01 \text{ m}^2$$

背面

$$a2 = 5.46 \times 1.68 = 9.17 \text{ m}^2$$

側面

$$a3 = 0.90 \times 1/2 \times ( 1.65 + 1.67 ) \times 2 = 2.99 \text{ m}^2$$

$$a4 = 0.50 \times 1.67 \times 2 = 1.67 \text{ m}^2$$

$$a5 = 0.50 \times 1/2 \times ( 1.69 + 1.68 ) \times 2 = 1.69 \text{ m}^2$$

$$Ab = \underline{24.5 \text{ m}^2}$$

#### 3) 胸壁部

$$a1 = \begin{matrix} P1 \\ 3.99 \end{matrix} + \begin{matrix} P2 \\ 0.51 \end{matrix} + \begin{matrix} P3 \\ 4.94 \end{matrix} = 9.44 \text{ m}^2$$

側面

$$a2 = 1/2 \times ( 0.93 + 0.92 ) \times 0.50 \times 2 = 0.93 \text{ m}^2$$

控除：伸縮装置箱抜き

$$a3 = 0.18 \times 0.08 \times 2 = -0.03 \text{ m}^2$$

$$Ac = \underline{10.3 \text{ m}^2}$$

### 4. 目地材 $t = 30 \text{ mm}$

$$a1 = 0.90 \times 1/2 \times ( 0.93 + 0.90 ) \times 2 = 1.65 \text{ m}^2$$

$$A = \underline{1.7 \text{ m}^2}$$

5. 基礎材 施工厚 t= 200 mm

○ 敷き面積

$$A1= 4.70 \times 5.66 = 26.60 \text{ m}^2$$

杭控除

$$A2= -\pi/4 \times 1.00^2 \times 4 = -3.14 \text{ m}^2$$

$$A = \underline{23.5 \text{ m}^2}$$

○ 体積(参考値)

$$V= 23.5 \times 0.20 = \underline{4.7 \text{ m}^3}$$

6. 均しコンクリート 施工厚 t= 100 mm

○ 均しコンクリート型枠

$$A1= ( 4.70 + 5.66 ) \times 0.10 \times 2 = 2.07 \text{ m}^2$$

$$A = \underline{2.1 \text{ m}^2}$$

○ 敷き面積

$$A1= 4.70 \times 5.66 = 26.60 \text{ m}^2$$

杭控除

$$A2= -\pi/4 \times 1.00^2 \times 4 = -3.14 \text{ m}^2$$

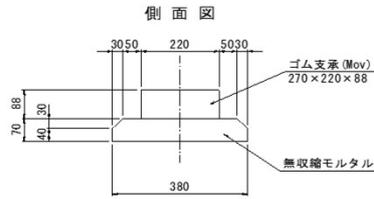
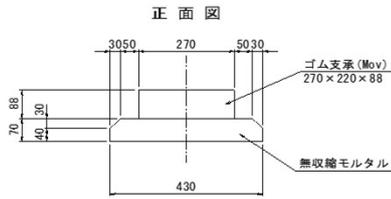
$$A = \underline{23.5 \text{ m}^2}$$

○ 体積

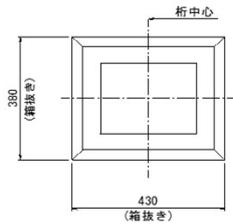
$$V= 23.5 \times 0.10 = \underline{2.4 \text{ m}^3}$$

## 7. 支承部

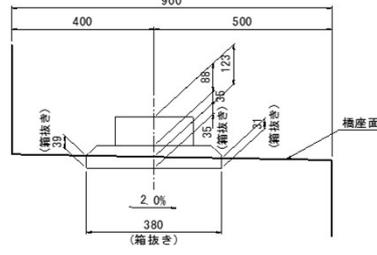
支承部詳細図  
(Mov)



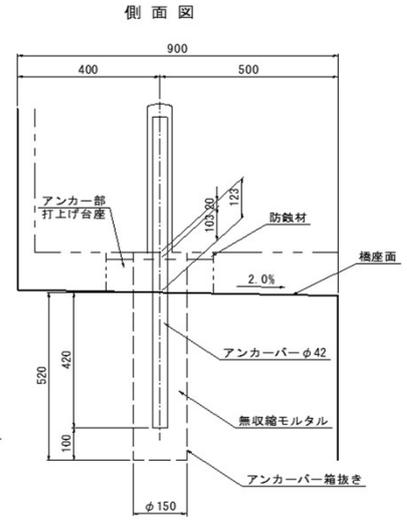
平面図



橋座部側面図



アンカー部詳細図  
(Mov)



- 1) A1側                      ゴム支承  
                                 アンカーバー

N = 6 基

N = 5 箇所

- 2) 支承箱抜き工

- 2-1) 沓座箱抜き型枠面積

$$0.031 \times 0.43 = 0.01 \text{ m}^2$$

$$0.039 \times 0.43 = 0.02 \text{ m}^2$$

$$1/2 \times (0.031 + 0.039) \times 0.38 = 0.01 \text{ m}^2$$

$$(1 \text{基当り}) \Sigma A = 0.04 \text{ m}^2$$

$$0.04 \times 6 \text{ 基}$$

$$= \underline{0.2 \text{ m}^2}$$

- 2-2) アンカーバー箱抜き

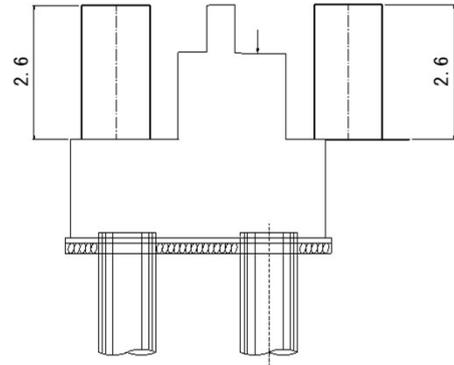
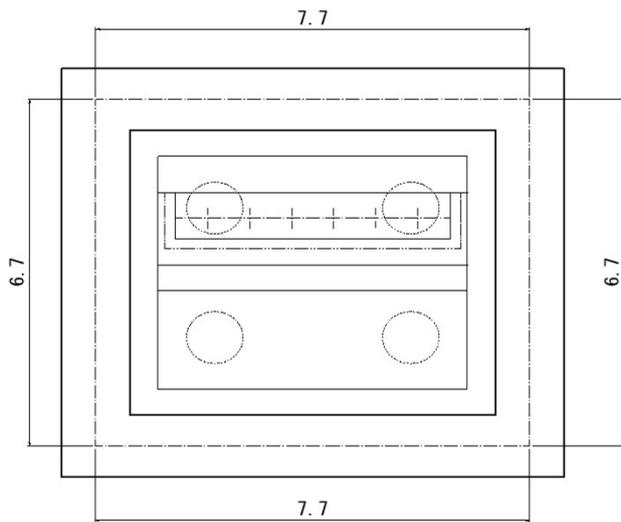
箱抜き:  $\phi$  150      N = 5

$$L = 0.520 \times 5$$

$$= 2.60 \text{ m}$$

$$\Sigma L = \underline{2.6 \text{ m}}$$

8. 足場工



躯体枠組足場  $H \leq 30m$

$$L = 7.7 \times 2 + 6.7 \times 2 = 28.8 \text{ m}$$

$$W_1 = 28.8 \times 2.6 = 75 \text{ 掛m}^2$$

$$W = \underline{75 \text{ 掛m}^2}$$

## (4) A2橋台数量集計表

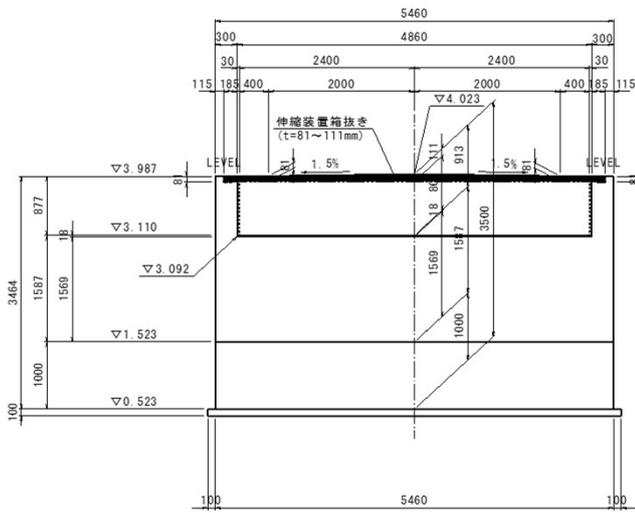
工種	種別	細別	規格	単位	合計	摘要	
基礎工	均しコンクリート型枠		t=100mm	m <sup>2</sup>	1.8		
	均しコンクリート		$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	1.8		
躯体工	コンクリート	底版	$\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	15.8		
		豎壁	〃	〃	16.7		
		胸壁部	〃	〃	2.3		
		前壁部	〃	〃	-		
		合計	〃	〃	34.8		
	型枠	底版	一般型枠		m <sup>2</sup>	16.7	
		豎壁	〃	〃	〃	24.1	
		胸壁部	〃	〃	〃	10.1	
		前壁部	〃	〃	〃	-	
		合計	〃	〃	〃	50.9	
目地材	t=30mm			m <sup>2</sup>	1.6		
鉄筋工	塗装鉄筋	D13	SD345	kg	216		
		D16	〃	〃	827		
		D19	〃	〃	-		
		D22	〃	〃	9		
		D25	〃	〃	-		
		D19~D25	〃	〃	9		
		D29	〃	〃	-		
		D32	〃	〃	-		
		D29~D32	〃	〃	-		
		合計	〃	〃	〃	1052	
	普通鉄筋	D13	SD345	kg	93		
		D16	〃	〃	347		
		D19	〃	〃	-		
		D22	〃	〃	-		
		D25	〃	〃	-		
		D16~D25	〃	〃	347		
		D29	〃	〃	-		
		D32	〃	〃	-		
		D29~D32	〃	〃	-		
合計	〃	〃	〃	440			
仮設工	足場工	枠組足場	H≤30m	掛m <sup>2</sup>	64		
支承工	支承部			基	6		
	アンカー部			箇所	5		
	沓座箱抜き型枠			m <sup>2</sup>	0.2		
	アンカーバー箱抜き		φ150	m	2.6		

(5) A2橋台数量計算書

1. 数量用寸法及び諸数値

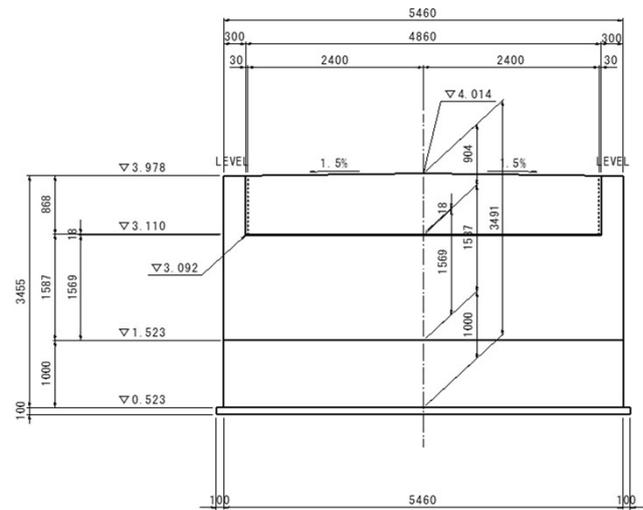
正面図

(A - A)



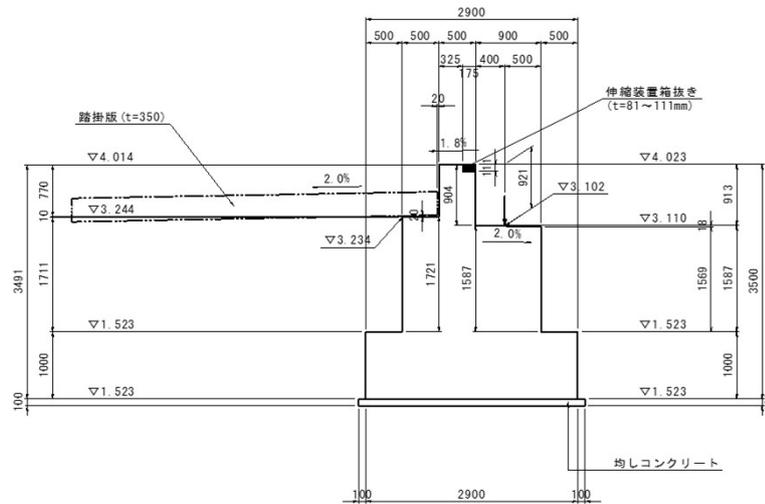
背面図

(B - B)

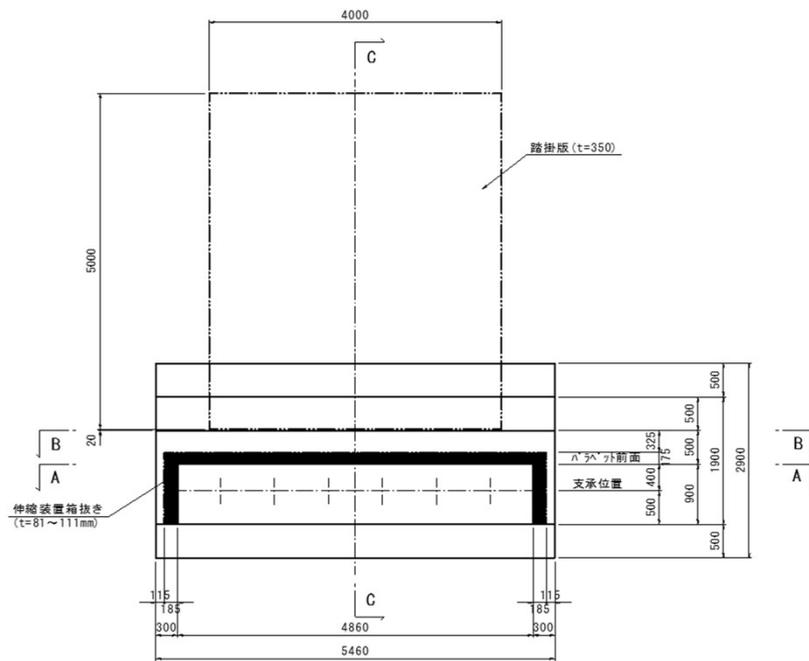


側面図

(C - C)

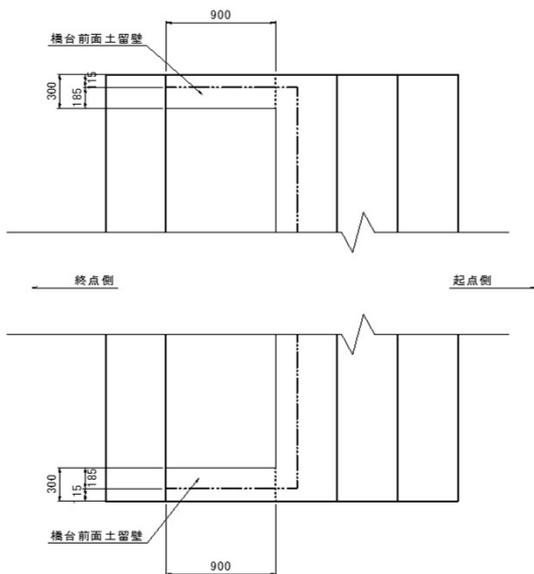


平面図

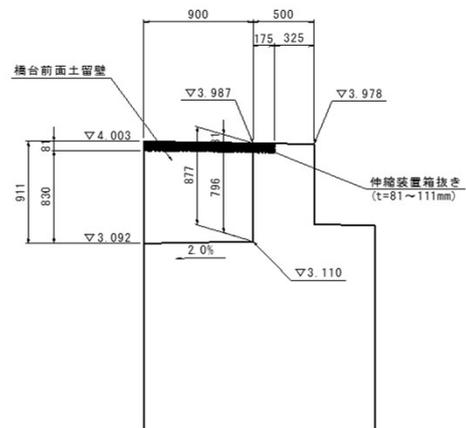


橋台前面土留壁詳細図

平面図



側面図(左右共通)



※前面土留壁の打設は上部工施工時に行うものとする。

◎ 胸壁諸値

・ 前面面積 (パラペット前面)

$$p1 = 1/2 \times ( 0.88 + 0.91 ) \times 2.43 = 2.17$$

$$p2 = 1/2 \times ( 0.91 + 0.88 ) \times 2.43 = 2.17$$

控除：伸縮装置箱抜き

$$p3 = 0.08 \times 0.43 \times 2 = -0.07$$

$$p4 = 1/2 \times ( 0.08 + 0.11 ) \times 2.00 \times 2 = -0.38$$

$$P1 = 3.89 \text{ m}^2$$

・ 前壁前面面積 (パラペット前面)

$$p1 = 0.88 \times 0.30 \times 2 = 0.53$$

控除：伸縮装置箱抜き

$$p2 = 0.08 \times 0.19 \times 2 = -0.03$$

$$P2 = 0.50 \text{ m}^2$$

・ 背面面積

$$p1 = 0.87 \times 0.30 = 0.26$$

$$p2 = 1/2 \times ( 0.87 + 0.90 ) \times 2.43 = 2.15$$

$$p3 = 1/2 \times ( 0.90 + 0.87 ) \times 2.43 = 2.15$$

$$p4 = 0.87 \times 0.30 = 0.26$$

$$P3 = 4.82 \text{ m}^2$$

2. コンクリート  $\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$

1) 底版

$$v1 = 2.90 \times 5.46 \times 1.00 = 15.83 \text{ m}^3$$

$$V_a = \underline{15.8 \text{ m}^3}$$

2) 縦壁

$$v1 = 5.46 \times 0.90 \times 1/2 \times (1.57 + 1.59) = 7.76 \text{ m}^3$$

$$v2 = 5.46 \times 0.50 \times 1.59 = 4.34 \text{ m}^3$$

$$v3 = 5.46 \times 0.50 \times 1/2 \times (1.72 + 1.71) = 4.68 \text{ m}^3$$

控除：沓座箱抜き

$$v4 = 0.43 \times 0.33 \times 1/2 \times (0.04 + 0.03) \times 6 = -0.03 \text{ m}^3$$

控除：アンカーバー箱抜き

$$v5 = -\pi/4 \times 0.15^2 \times 0.52 \times 5 = -0.05 \text{ m}^3$$

$$V_b = \underline{16.7 \text{ m}^3}$$

3) 胸壁部

$$v1 = 1/2 \times ( \overset{P1}{4.34} + \overset{P2}{0.53} + \overset{P3}{4.82} ) \times 0.50 = 2.42 \text{ m}^3$$

控除：伸縮装置箱抜き

$$v2 = 0.08 \times 0.43 \times 2 \times 0.18 = -0.01 \text{ m}^3$$

$$v3 = 1/2 \times (0.08 + 0.11) \times 2.00 \times 2 \times 0.18 = -0.07 \text{ m}^3$$

$$v4 = 0.08 \times 0.19 \times 2 \times 0.18 = -0.01 \text{ m}^3$$

$$V_c = \underline{2.3 \text{ m}^3}$$

### 3. 型枠(一般型枠)

#### 1) 底版

$$a1 = ( 2.90 + 5.46 ) \times 1.00 \times 2 = 16.72 \text{ m}^2$$

$$Aa = \underline{16.7 \text{ m}^2}$$

#### 2) 縦壁

前面

$$a1 = 5.46 \times 1.57 = 8.57 \text{ m}^2$$

背面

$$a2 = 5.46 \times 1.71 = 9.34 \text{ m}^2$$

側面

$$a3 = 0.90 \times 1/2 \times ( 1.57 + 1.59 ) \times 2 = 2.84 \text{ m}^2$$

$$a4 = 0.50 \times 1.59 \times 2 = 1.59 \text{ m}^2$$

$$a5 = 0.50 \times 1/2 \times ( 1.72 + 1.71 ) \times 2 = 1.72 \text{ m}^2$$

$$Ab = \underline{24.1 \text{ m}^2}$$

#### 3) 胸壁部

$$a1 = \begin{matrix} P1 \\ 3.89 \end{matrix} + \begin{matrix} P2 \\ 0.50 \end{matrix} + \begin{matrix} P3 \\ 4.82 \end{matrix} = 9.21 \text{ m}^2$$

側面

$$a2 = 1/2 \times ( 0.91 + 0.90 ) \times 0.50 \times 2 = 0.91 \text{ m}^2$$

控除：伸縮装置箱抜き

$$a3 = 0.18 \times 0.08 \times 2 = -0.03 \text{ m}^2$$

$$Ac = \underline{10.1 \text{ m}^2}$$

### 4. 目地材 $t = 30 \text{ mm}$

$$a1 = 0.90 \times 1/2 \times ( 0.91 + 0.88 ) \times 2 = 1.61 \text{ m}^2$$

$$A = \underline{1.6 \text{ m}^2}$$

5. 均しコンクリート 施工厚 t= 100 mm

○ 均しコンクリート型枠

$$A1 = ( 3.10 + 5.66 ) \times 0.10 \times 2 = 1.75 \text{ m}^2$$

$$A = \underline{1.8 \text{ m}^2}$$

○ 敷き面積

$$A1 = 3.10 \times 5.66 = 17.55 \text{ m}^2$$

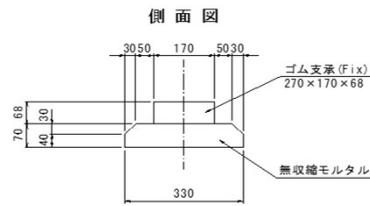
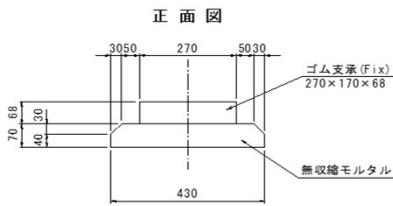
$$A = \underline{17.6 \text{ m}^2}$$

○ 体積

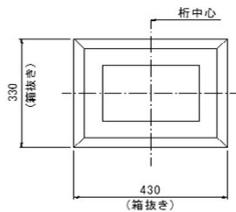
$$V = 17.6 \times 0.10 = \underline{1.8 \text{ m}^3}$$

6. 支承部

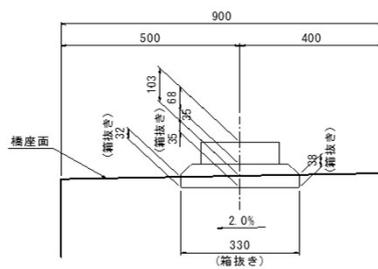
支承部詳細図  
(Fix)



平面図

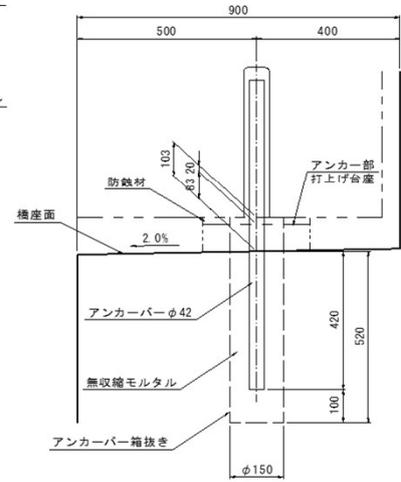


橋座部側面図



アンカー部詳細図  
(Fix)

側面図



- 1) A2側                      ゴム支承  
   アンカーバー

N = 6 基

N = 5 箇所

2) 支承箱抜き工

2-1) 沓座箱抜き型枠面積

$$0.032 \times 0.43 = 0.01 \text{ m}^2$$

$$0.038 \times 0.43 = 0.02 \text{ m}^2$$

$$1/2 \times (0.032 + 0.038) \times 0.33 = 0.01 \text{ m}^2$$

(1基当り)  $\Sigma A = 0.04 \text{ m}^2$

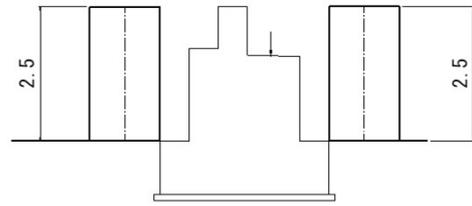
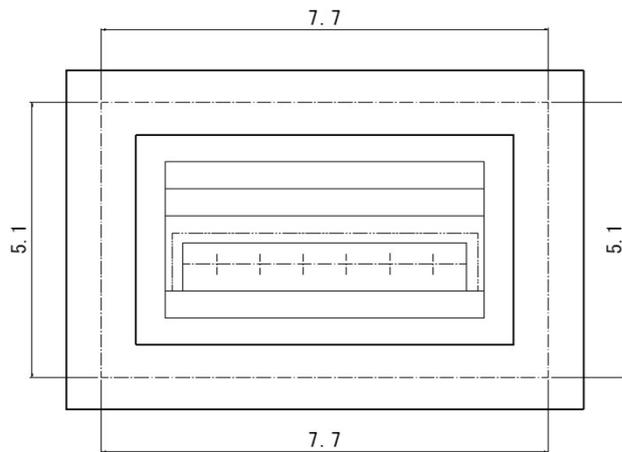
$0.04 \times 6 \text{ 基} = 0.2 \text{ m}^2$

2-2) アンカーバー箱抜き

箱抜き:  $\phi 150$       N = 5  
L =  $0.520 \times 5 = 2.60 \text{ m}$

$\Sigma L = 2.6 \text{ m}$

7. 足場工



躯体枠組足場  $H \leq 30\text{m}$

$$L = 7.7 \times 2 + 5.1 \times 2 = 25.6 \text{ m}$$

$$W_1 = 25.6 \times 2.5 = 64 \text{ 掛m}^2$$

$$W = \underline{64 \text{ 掛m}^2}$$

(1) 基礎工数量総括表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量		摘 要	
					A1橋台	A2橋台		
基礎工	場所打ち杭 (全周回転式 オールケーシング 工法)	杭径		m	1.0	-		
		本数		本	4	-		
		杭長		m	10.0	-		
		(杭1本当り数量)						
		コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	$\text{m}^3$	7.9	-	呼び強度30N/mm <sup>2</sup>	
		杭頭処理	取壊コンクリート	$\text{m}^3$	1.3	-		
		普通鉄筋	D13	kg	15	-		
			D16~D25	//	333	-		
			D38	//	2067	-		
			合 計	//	2415	-		
		掘削長		m	13.4	-		
		土工	掘削土量	$\text{m}^3$	10.5	-		
			埋戻し土量	//	1.3	-		
			残土量	//	9.2	-		
		補強リング形鋼	FB-8x65	本	5	-	D38用	
		固定金具Uボルト	D38用	本	100	-	補強リング用	
固定金具Uボルト	D38用	本	40	-	スペーサー用			
土質係数	加重平均 $\alpha$	-	1.11	-				

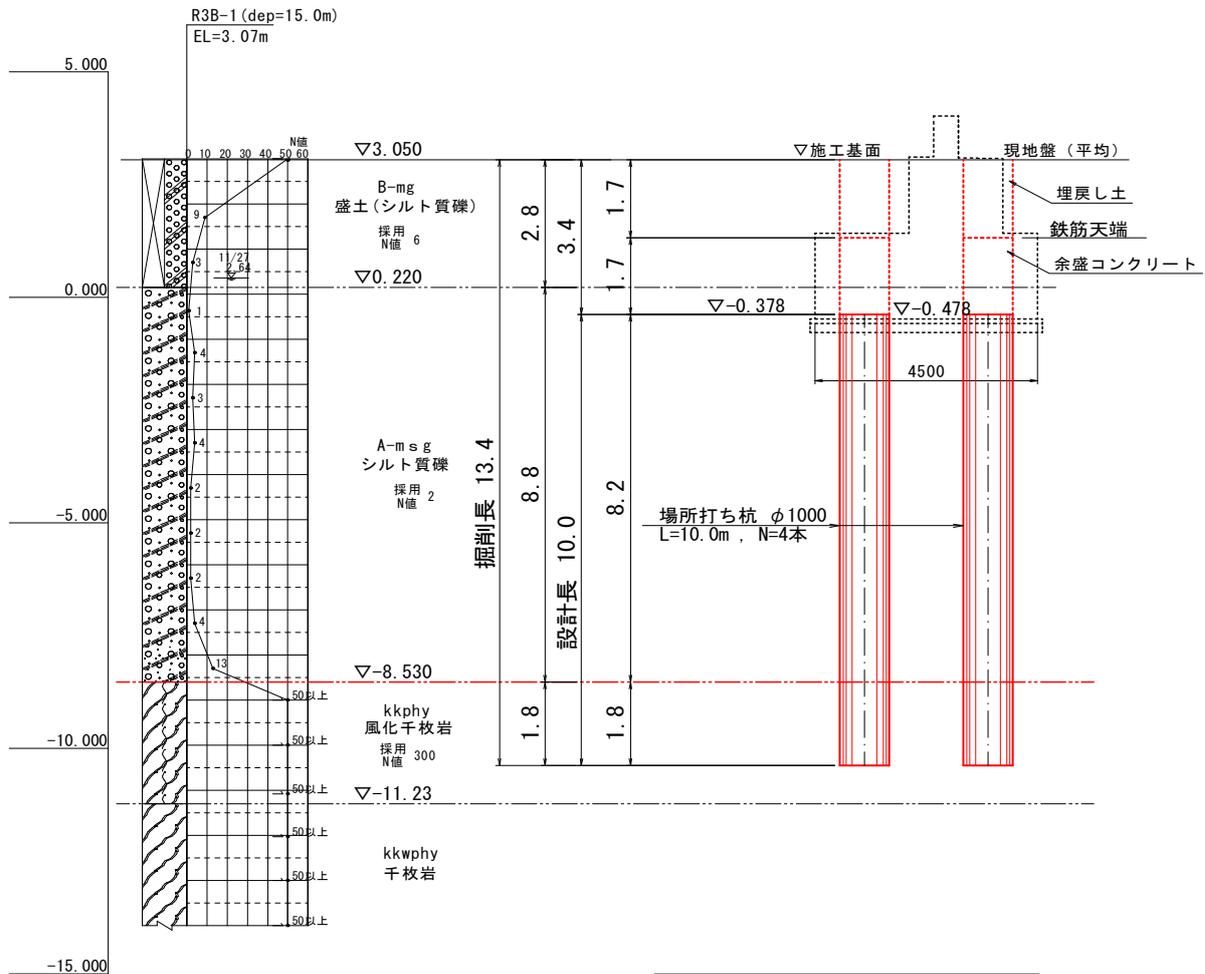
※スペーサー，補強鉄筋は鉄筋工に含む。

(2) 基礎工 数量集計表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	合 計	摘 要		
基礎工	場所打ち杭 (全周回転式オー ルケーシング工 法)	杭径		m	1.0			
		本数		本	4			
		杭長		m	10.0			
		(杭1本当り数量)						
		コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	$\text{m}^3$	7.9	呼び強度30N/mm <sup>2</sup>		
		杭頭処理	取壊コンクリート	$\text{m}^3$	1.3			
		普通鉄筋	D13	kg	15	SD345		
			D16	〃	289	〃		
			D19	〃	-	〃		
			D22	〃	44	〃		
			D25	〃	-	〃		
			D16~D25	〃	333	〃		
			D38	〃	2067	〃		
		合 計	〃	2415	〃			
		掘削長		m	13.4			
		土工	掘削土量	$\text{m}^3$	10.5			
			埋戻し土量	〃	1.3			
			残土量	〃	9.2			
		補強リング形鋼	FB-8x65	本	5	D38用		
		固定金具Uボルト	D38用	本	100	補強リング用		
固定金具Uボルト	D38用	本	40	スペーサー用				
土質係数	加重平均 $\alpha$	-	1.11					

(3) 基礎工 数量計算書

1) 形状図



施工基面	3.050
底版下面	-0.478
杭先端	-10.378

土質	掘削長(m)
盛土(シルト質礫)	2.8
シルト質礫	8.8
風化千枚岩	1.8

2) 数量(全周回転式オールケーシング工法)

杭径 D= 1.000 m

(杭1本当たり)

	単位	数量	摘要	
本数	本/基	4	杭の断面積 a	
設計長	m/本	10.0	$a = \pi/4 \times 1.000^2$	$= 0.7854 \text{ m}^2$
コンクリート	m <sup>3</sup> /本	7.9	$0.7854 \times 10.0$	$= 7.9$
取壊コンクリート	m <sup>3</sup> /本	1.3	$0.7854 \times 1.7$	$= 1.3$
掘削長	m/本	13.4		
掘削土量	m <sup>3</sup> /本	10.5	$0.7854 \times 13.4$	$= 10.5$
埋戻し土量	m <sup>3</sup> /本	1.3	$0.7854 \times (13.4 - 11.7)$	$= 1.3$
残土量	m <sup>3</sup> /本	9.2	$10.5 - 1.3$	$= 9.2$

- 3) 補強リング形鋼 (FB-8x65) (杭1本当り) (D38用) W= 77 kg  
N= 5 本
- 4) 固定金具Uボルト (杭1本当り) 補強リング用 (D38用) N= 100 本
- 5) 固定金具Uボルト (杭1本当り) スペーサー用 (D38用) N= 40 本
- 6) 土質係数

掘削区分別土質係数

掘削機	揺動式オールケーシング	全回転式オールケーシング		
	レキ質土 粘性土 砂及び砂質土	レキ質土 粘性土 砂及び砂質土	岩塊・玉石 軟岩	硬岩 中硬岩
土質係数	1.00	1.00	1.80	2.80

加重平均土質係数

$$\alpha = \frac{(\alpha_1 \times L_1) + (\alpha_2 \times L_2) + \dots}{L_1 + L_2 + \dots}$$

(1) 土質係数 L1+L2.....

土質区分	土質	代表N値	土質係数 $\alpha$	層厚 L(m)	$\alpha \times L$
盛土(シルト質礫)	砂質土	6	1.00	2.8	2.80
シルト質礫	砂質土	2	1.00	8.8	8.80
風化千枚岩	軟岩	300	1.80	1.8	3.24
合計				13.4	14.84
加重平均 $\alpha$				1.11	

## (1) 踏掛版工 数量総括表

工種	種別	細別	規格	単位	数量		摘要
					A1橋台	A2橋台	
	コンクリート	踏掛版	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	$\text{m}^3$	14.46	7.0	呼び強度30N/mm <sup>2</sup>
	型枠	踏掛版	一般型枠	$\text{m}^2$	9.2	4.9	
鉄筋工	普通鉄筋	D10	SD345	kg	3	3	
		D13	〃	〃	113	63	
		D16~D25	〃	〃	671	588	
		D29~D32	〃	〃	1818	654	
		合計	〃	〃	2605	1308	
鋼材	SGP	50A×230	個	5	5		
	PL(SS400)	φ70×3.2	〃	5	5		
	目地材		t=20mm	$\text{m}^2$	3.9	3.4	
	路盤紙			〃	30.1	20.0	
	敷き砂		t=30mm	$\text{m}^3$	0.9	0.6	

(2) A1橋台踏掛版数量集計表

工種	種別	細別	規格	単位	数量	摘要
	コンクリート	踏掛版	$\sigma_{ck}=24\text{N}/\text{mm}^2$	$\text{m}^3$	14.46	呼び強度30N/mm <sup>2</sup>
	型枠	踏掛版	一般型枠	$\text{m}^2$	9.2	
鉄筋工	普通鉄筋	D10	SD345	kg	3	踏掛版配筋図 参照
		D13	〃	〃	113	
		D16	〃	〃	-	
		D19	〃	〃	671	
		D22	〃	〃	-	
		D25	〃	〃	-	
		D16~D25	〃	〃	671	
		D29	〃	〃	570	
		D32	〃	〃	1248	
		D29~D32	〃	〃	1818	
		合計	〃	〃	2605	
鋼材	SGP	50A×230	個	5		
	PL(SS400)	$\phi 70 \times 3.2$	〃	5		
目地材		t=20mm	$\text{m}^2$	3.9		
路盤紙			〃	30.1		
敷き砂		t=30mm	$\text{m}^3$	0.9		

1. コンクリート

$$V1 = \left( \frac{1}{2} \times (4.00 + 2.90) \times 3.40 + 4.00 \times 4.60 \right) \times 0.48 = \underline{14.46 \text{ m}^3}$$

2. 型枠(一般型枠)

$$A = 0.48 \times (8.00 + 2.90 + 3.57 + 4.60) = \underline{9.2 \text{ m}^2}$$

3. 目地材

$$t = 20 \text{ mm}$$
$$A = (0.50 + 0.48) \times 4.00 = \underline{3.9 \text{ m}^2}$$

4. 路盤紙

$$A = \frac{1}{2} \times (4.00 + 2.90) \times 3.40 + 4.00 \times 4.60 = \underline{30.1 \text{ m}^2}$$

5. 敷き砂

$$t = 30 \text{ mm}$$
$$V = 30.1 \times 0.03 = \underline{0.9 \text{ m}^3}$$

(3) A2橋台踏掛版数量集計表

工種	種別	細別	規格	単位	数量	摘要
	コンクリート	踏掛版	$\sigma_{ck}=24\text{N}/\text{mm}^2$	$\text{m}^3$	7.0	呼び強度30N/mm <sup>2</sup>
	型枠	踏掛版	一般型枠	$\text{m}^2$	4.9	
鉄筋工	普通鉄筋	D10	SD345	kg	3	踏掛版配筋図 参照
		D13	〃	〃	63	
		D16	〃	〃	303	
		D19	〃	〃	-	
		D22	〃	〃	-	
		D25	〃	〃	285	
		D16~D25	〃	〃	588	
		D29	〃	〃	654	
		D32	〃	〃	-	
		D29~D32	〃	〃	654	
		合計	〃	〃	1308	
鋼材	SGP	50A×230	個	5		
	PL(SS400)	$\phi 70 \times 3.2$	〃	5		
目地材		t=20mm	$\text{m}^2$	3.4		
路盤紙			〃	20.0		
敷き砂		t=30mm	$\text{m}^3$	0.6		

1. コンクリート

$$V1 = 5.00 \times 4.00 \times 0.35 = \underline{7.0 \text{ m}^3}$$

2. 型枠(一般型枠)

$$A = 0.35 \times (5.00 + 4.00 + 5.00) = \underline{4.9 \text{ m}^2}$$

3. 目地材

$$t = 20 \text{ mm}$$
$$A = (0.50 + 0.35) \times 4.00 = \underline{3.4 \text{ m}^2}$$

4. 路盤紙

$$A = 5.00 \times 4.00 = \underline{20.0 \text{ m}^2}$$

5. 敷き砂

$$t = 30 \text{ mm}$$
$$V = 20.0 \times 0.03 = \underline{0.6 \text{ m}^3}$$

# 数 量 総 括 表

【仮設工】

種 別	細 別	規 格	数 量	単 位	摘 要
<b>A1橋台仮設工</b>					
橋台部					
	鋼矢板打込み	FSP-Ⅲ型(U-ス材) L=14.5m	49	枚	
		打込み長	14.0	m	
	鋼矢板打込み	FSP-Ⅳ型(U-ス材) L=13.5m	35	枚	
		打込み長	9.8	m	
	鋼矢板引抜き	FSP-Ⅲ型(U-ス材) L=14.5m	49	枚	
		引抜き長	14.0	m	
	鋼矢板引抜き	FSP-Ⅳ型(U-ス材) L=13.5m	35	枚	
		引抜き長	9.8	m	
	鋼矢板賃料	FSP-Ⅲ型 L=14.5m N=139日	49	枚	
	鋼矢板賃料	FSP-Ⅳ型 L=13.5m N=139日	35	枚	
	設置・撤去	火打ち有	16.5	t	
	H形鋼賃料	H-350×350×12×19 N=139日	20.8	t	
仮設材運搬					
	仮設材運搬	製品長L=12.0m以内 L=60km以内	20.1	t	H鋼 基地→現場→基地
	仮設材運搬	製品長L=12.0～15.0m以内 L=60km以内	42.6	t	鋼矢板Ⅲ型 基地→現場→基地
	仮設材運搬	製品長L=12.0～15.0m以内 L=60km以内	36.0	t	鋼矢板Ⅳ型 基地→現場→基地
水替工					
	排水ポンプ運転	0～40m3未満 供用日数36日	1	基	
<b>護岸部</b>					
	大型土のう 製作・設置・撤去		142	個	
	〃 設置		113	個	上流側より転用
	遮水シート		330.0	m2	
水替工					
	排水ポンプ運転	0～40m3未満 供用日数27日	2	基	
<b>A2橋台仮設工</b>					
	大型土のう 設置		99	個	A1橋台側より転用
	遮水シート		145.0	m2	
水替工					
	排水ポンプ運転	0～40m3未満 供用日数31日	1	基	

## 数 量 計 算 書 ( 仮 設 工 )

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単 位
<b>A1橋台仮設工</b>				
橋台部				
鋼矢板打込み	FSP-Ⅲ型 (リース材)	$L = 14.50 \text{ m}$	49	枚
	打込み長	硬質地盤専用圧入機による圧入施工(250<Nmax≤375)継施工あり $2.81 + 9.37 + 1.82$	14.0	m
鋼矢板打込み	FSP-Ⅳ型 (リース材)	$L = 13.50 \text{ m}$	35	枚
	打込み長	硬質地盤専用圧入機による圧入施工(250<Nmax≤375)継施工あり $8.03 + 1.79$	9.8	m
鋼矢板引抜き	FSP-Ⅲ型 (リース材)	油圧圧入引抜き工 $L = 14.50 \text{ m}$	49.0	枚
	引抜き長	14.00	14.0	m
鋼矢板引抜き	FSP-Ⅳ型 (リース材)	油圧圧入引抜き工 $L = 13.50 \text{ m}$	35.0	枚
	引抜き長	9.82	9.8	m
鋼矢板賃料	FSP-Ⅲ型 N=139日	$L = 14.50 \text{ m}$	49.0	枚
		橋台護岸土工 躯体 基礎 仮設 護岸 $17 + 26 + 19 + 68 + 9$	139	日
	FSP-Ⅳ型 N=139日	$L = 13.50 \text{ m}$	35.0	枚
		橋台護岸土工 躯体 基礎 仮設 護岸 $17 + 26 + 19 + 68 + 9$	139	日
腹起し	H-350×350 ×12×19	1本当たり L= 7.35 m W= 7.35 × 150kg/m × 6.0 = 6615 kg		
	H-350×350 ×12×19	1本当たり L= 8.21 m W= 8.21 × 150kg/m × 6.0 = 7385 kg		
		$( 6615 + 7385 ) / 1000$	14.0	t
火打ち	H-350×350 ×12×19	1本当たり L= 1.41 m W= 1.41 × 150kg/m × 12.0 = 2545 kg		
		$2545 / 1000$	2.5	t
副部材A		$16545 \times 0.22 / 1000$	3.6	t
副部材B		$16545 \times 0.04 / 1000$	0.7	t
腹起し 設置・撤去	火打ち有	$14.0 + 2.5$	16.5	t
H形鋼賃料	H-350 N=139日	$14.0 + 2.5 + 3.6 + 0.7$	20.8	t
仮設材運搬費				
製品長12m以内 L=60km以内	H形鋼運搬	$14.0 + 2.5 + 3.60$	= 20.1	t
基地→現場→基地				
製品長12～15m以内 L=60km以内	鋼矢板運搬	1枚当たり L= 14.50 m W= 14.50 × 60.0kg/m × 49.0 / 1000 = 42.6		
		1枚当たり L= 13.50 m W= 13.50 × 76.1kg/m × 35.0 / 1000 = 36.0		
基地→現場→基地	鋼矢板Ⅲ型	42.6	= 42.6	t
	鋼矢板Ⅳ型	36.0	= 36.0	t































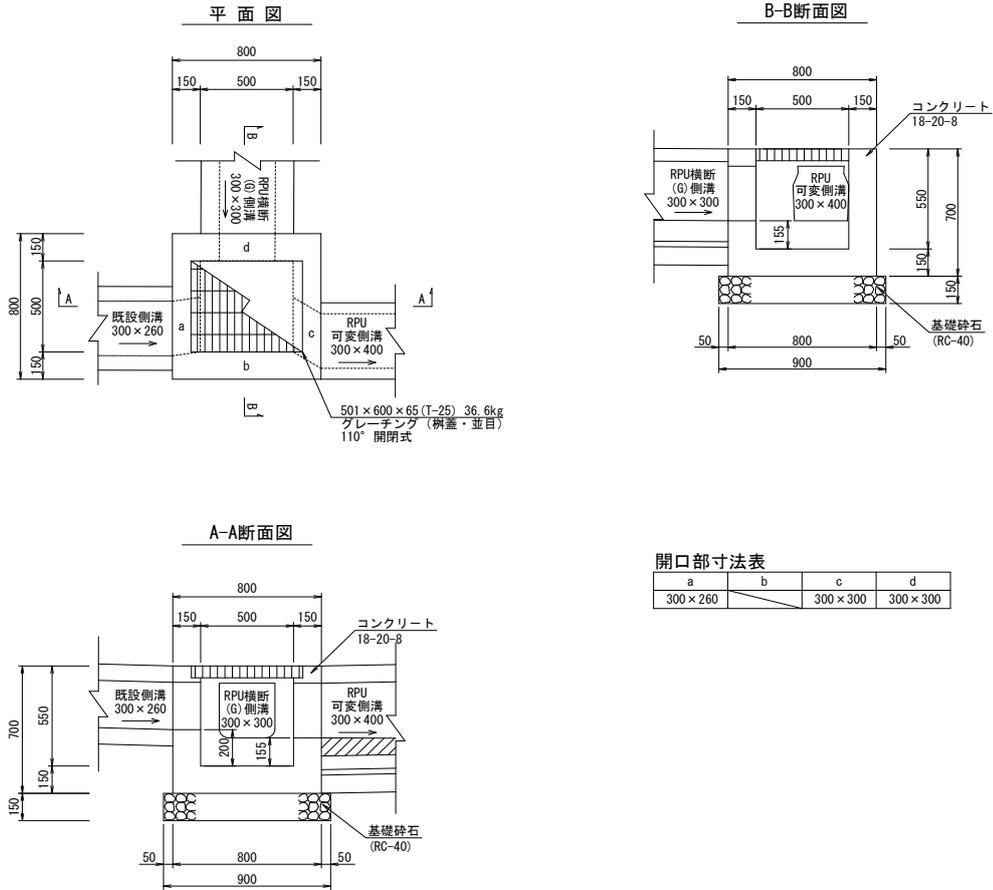






# 数量計算書

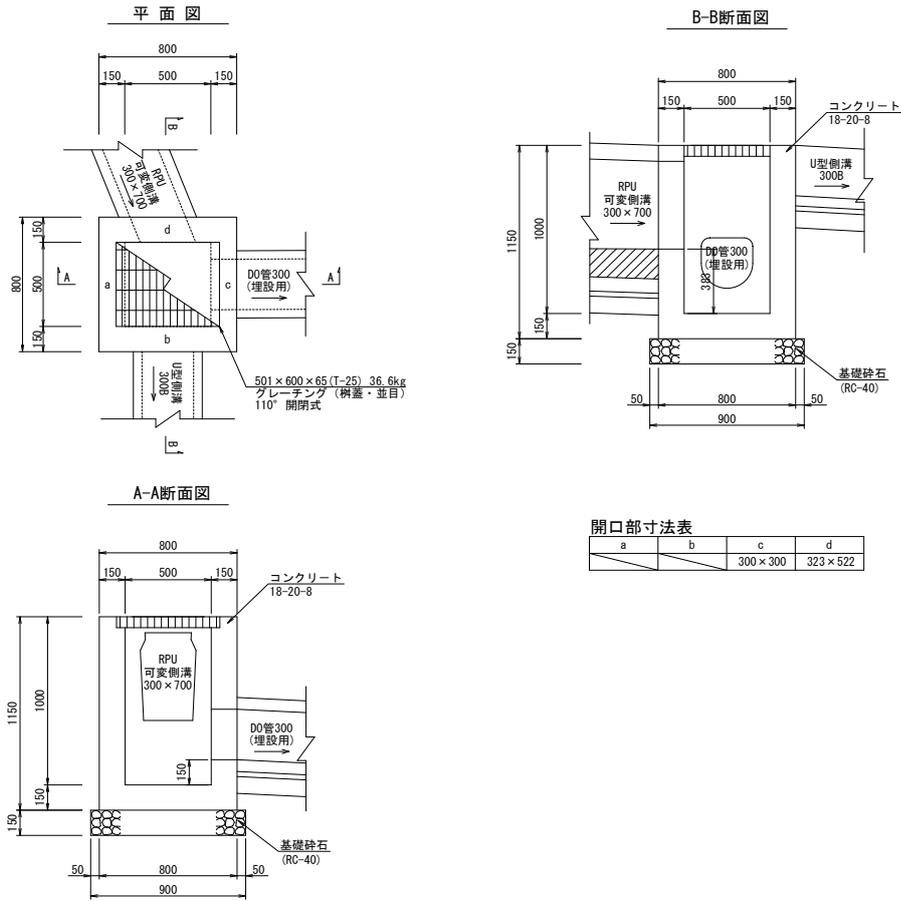
## 1号集水桝(H=0.55)



名称	材料	計算式	数量	単位
		1号集水桝(H=0.55)	1.0 箇所 当り	
基礎材	再生クラッシュラン t=15cm	0.900×0.900	0.81	m <sup>2</sup>
型枠	小型	(0.800+0.800)×2×0.700+(0.500+0.500)×2×0.550-0.260×2	2.82	m <sup>2</sup>
コンクリート	18-20-8	0.800×0.800×0.700-(0.500×0.500×0.550+0.260×0.150)	0.27	m <sup>3</sup>
グレーチング蓋	T-25 501*600*65 W=36.6kg	1.0	1.00	枚
控除	箱抜(a)	0.300 × 0.260	0.08	m <sup>2</sup>
	箱抜(b)			m <sup>2</sup>
	箱抜(c)	0.300 × 0.300	0.09	m <sup>2</sup>
	箱抜(d)	0.300 × 0.300	0.09	m <sup>2</sup>
		控除	0.26	m <sup>2</sup>

# 数量計算書

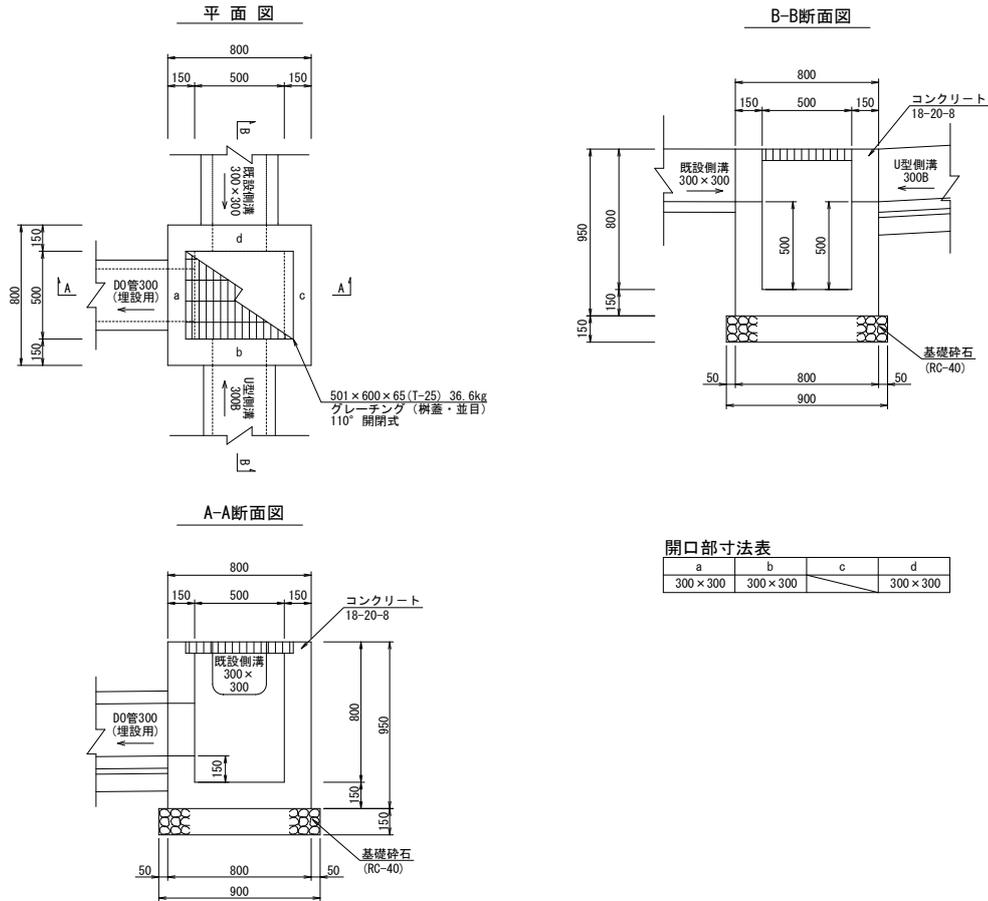
## 2号集水桝(H=1.00)



名称	材料	計算式	数量	単位
		2号集水桝(H=1.00)	1.0 箇所 当り	
基礎材	再生クラッシャーラン t=15cm	$0.900 \times 0.900$	0.81	m <sup>2</sup>
型枠	小型	$(0.800 + 0.800) \times 2 \times 1.150 + (0.500 + 0.500) \times 2 \times 1.000 - 0.260 \times 2$	5.16	m <sup>2</sup>
コンクリート	18-20-8	$0.800 \times 0.800 \times 1.150 - (0.500 \times 0.500 \times 1.000 + 0.260 \times 0.150)$	0.45	m <sup>3</sup>
グレーチング蓋	T-25 501*600*65 W=36.6kg	1.0	1.00	枚
控除	箱抜(a)			m <sup>2</sup>
	箱抜(b)			m <sup>2</sup>
	箱抜(c)	$0.300 \times 0.300$	0.09	m <sup>2</sup>
	箱抜(d)	$0.323 \times 0.522$	0.17	m <sup>2</sup>
		控除	0.26	m <sup>2</sup>

# 数量計算書

## 3号集水桝(H=0.80)



名称	材料	計算式	数量	単位
		3号集水桝(H=0.80)	1.0 箇所 当り	
基礎材	再生クラッシャーラン t=15cm	0.900×0.900	0.81	m <sup>2</sup>
型枠	小型	(0.800+0.800)×2×0.950+(0.500+0.500)×2×0.800-0.270×2	4.10	m <sup>2</sup>
コンクリート	18-20-8	0.800×0.800×0.950-(0.500×0.500×0.800+0.270×0.150)	0.37	m <sup>3</sup>
グレーチング蓋	T-25 501*600*65 W=36.6kg	1.0	1.00	枚
控除	箱抜(a)	0.300 × 0.300	0.09	m <sup>2</sup>
	箱抜(b)	0.300 × 0.300	0.09	m <sup>2</sup>
	箱抜(c)			m <sup>2</sup>
	箱抜(d)	0.300 × 0.300	0.09	m <sup>2</sup>
		控除	0.27	m <sup>2</sup>



# 数量総括表

【護岸工】

種 別	細 別	規 格	数 量	単 位	摘 要
<b>1号護岸工(左岸)</b>					
間知ブロック積護岸	標準部護岸	h=3.62~4.908m	33	m	
	橋梁部護岸	h=3.63m	5	〃	
	天端工		38	〃	
	基礎コンクリート工		38	〃	
	マットレス工	1号護岸標準部 B=1100	26	〃	
	〃	1号護岸橋梁部 B=1000	5	〃	
	〃	止壁部タイプ① B=1750	2	〃	
	〃	止壁部タイプ② B=1800	6	〃	
	止壁-1	h=4.261m	1	式	
	止壁-2	h=5.258m	1	式	
	止壁-3	h=4.963m	1	式	
	止壁-4	h=3.970m	1	式	
足場工			180	掛m2	
<b>2号護岸工(右岸)</b>					
間知ブロック積護岸	標準部護岸	h=3.64~4.083m	10	m	
	橋梁部護岸	h=3.63m	5	〃	
	天端工		15	〃	
	基礎コンクリート工		15	〃	
	マットレス工	2号護岸橋梁部 B=1000	5	〃	
	〃	止壁部タイプ③ B=1750	4	〃	
	〃	止壁部タイプ④ B=1800	7	〃	
	止壁-5	h=3.990m	1	式	
	止壁-6	h=4.375m	1	式	
	止壁-7	h=4.433m	1	式	
	止壁-8	h=4.050m	1	式	
足場工			64	掛m2	







# 数量計算書

	平均算出高			天端	基礎	
①	( 3.911 + 4.332 )	÷ 2	×	( 7.300 + 7.300 )	÷ 2	= 30.086
②	( 4.381 + 4.908 )	÷ 2	×	( 9.700 + 9.700 )	÷ 2	= 45.051
③	( 4.613 + 4.454 )	÷ 2	×	( 2.900 + 2.900 )	÷ 2	= 13.147
④	( 4.454 + 4.187 )	÷ 2	×	( 3.500 + 3.500 )	÷ 2	= 15.121
⑤	( 4.187 + 3.929 )	÷ 2	×	( 5.000 + 5.000 )	÷ 2	= 20.290
⑥	( 3.929 + 3.620 )	÷ 2	×	( 4.700 + 4.700 )	÷ 2	= 17.740
⑦	( + )	÷ 2	×	( + )	÷ 2	=
⑧	( + )	÷ 2	×	( + )	÷ 2	=
⑨	( + )	÷ 2	×	( + )	÷ 2	=
⑩	( + )	÷ 2	×	( + )	÷ 2	=
⑪	( + )	÷ 2	×	( + )	÷ 2	=
⑫	( + )	÷ 2	×	( + )	÷ 2	=
				33.100	33.100	141.435
	平均延長L					
	( 33.100 + 33.100 )	÷ 2	=	33.100		
	平均高さH					
	141.435 ÷ 33.100		=	4.273		



# 数量計算書

	平均算出高			天端		基礎		
①	( 3.630 + 3.630 )	÷ 2	×	( 5.460 + 5.460 )	÷ 2	=	19.819	
②	( + )	÷ 2	×	( + )	÷ 2	=		
③	( + )	÷ 2	×	( + )	÷ 2	=		
④	( + )	÷ 2	×	( + )	÷ 2	=		
⑤	( + )	÷ 2	×	( + )	÷ 2	=		
⑥	( + )	÷ 2	×	( + )	÷ 2	=		
⑦	( + )	÷ 2	×	( + )	÷ 2	=		
⑧	( + )	÷ 2	×	( + )	÷ 2	=		
⑨	( + )	÷ 2	×	( + )	÷ 2	=		
⑩	( + )	÷ 2	×	( + )	÷ 2	=		
⑪	( + )	÷ 2	×	( + )	÷ 2	=		
⑫	( + )	÷ 2	×	( + )	÷ 2	=		
	平均延長L			5.460		5.460		19.819
	( 5.460 + 5.460 )	÷ 2	=	5.460				
	平均高さH							
	19.819 ÷ 5.460		=	3.630				



# 数量計算書

	平均算出高				天端	基礎		
①	( 3.640 + 4.025 )	÷	2	×	( 3.670 + 3.670 )	÷	2	= 14.065
②	( 4.083 + 3.700 )	÷	2	×	( 5.900 + 5.900 )	÷	2	= 22.959
③	( + )	÷	2	×	( + )	÷	2	=
④	( + )	÷	2	×	( + )	÷	2	=
⑤	( + )	÷	2	×	( + )	÷	2	=
⑥	( + )	÷	2	×	( + )	÷	2	=
⑦	( + )	÷	2	×	( + )	÷	2	=
⑧	( + )	÷	2	×	( + )	÷	2	=
⑨	( + )	÷	2	×	( + )	÷	2	=
⑩	( + )	÷	2	×	( + )	÷	2	=
⑪	( + )	÷	2	×	( + )	÷	2	=
⑫	( + )	÷	2	×	( + )	÷	2	=
					9.570	9.570		37.024
	平均延長L							
	( 9.570 + 9.570 )	÷	2	=	9.570			
	平均高さH							
	37.024 ÷ 9.570	=			3.869			



# 数量計算書

	平均算出高			天端	基礎	
①	( 3.650 +	3.650 )	÷ 2 ×	( 5.460 +	5.460 )	÷ 2 = 19.929
②	( +	)	÷ 2 ×	( +	)	÷ 2 =
③	( +	)	÷ 2 ×	( +	)	÷ 2 =
④	( +	)	÷ 2 ×	( +	)	÷ 2 =
⑤	( +	)	÷ 2 ×	( +	)	÷ 2 =
⑥	( +	)	÷ 2 ×	( +	)	÷ 2 =
⑦	( +	)	÷ 2 ×	( +	)	÷ 2 =
⑧	( +	)	÷ 2 ×	( +	)	÷ 2 =
⑨	( +	)	÷ 2 ×	( +	)	÷ 2 =
⑩	( +	)	÷ 2 ×	( +	)	÷ 2 =
⑪	( +	)	÷ 2 ×	( +	)	÷ 2 =
⑫	( +	)	÷ 2 ×	( +	)	÷ 2 =
				5.460	5.460	19.929
	平均延長L					
	( 5.460 +	5.460 )	÷ 2 =	5.460		
	平均高さH					
	19.929 ÷	5.460	=	3.650		



































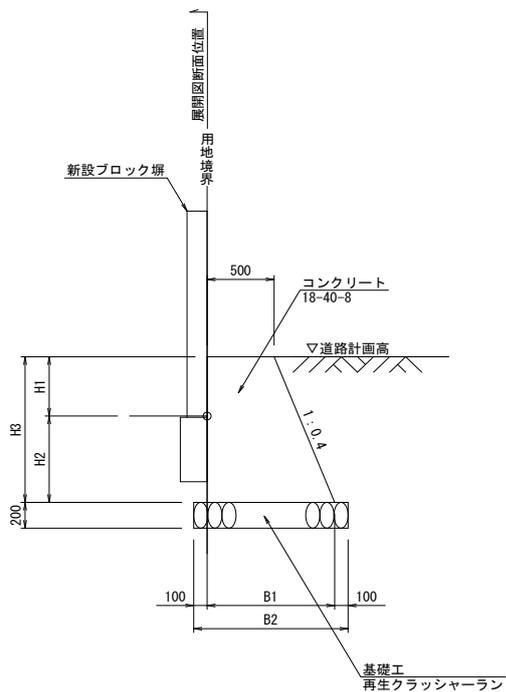






# 数量計算書

## 重力式擁壁①



寸法表(重力式擁壁)

記号 名称	H1	H2	H3	B1	B2	基礎工
①-1	73	710	783	813	1013	基礎材
①-2	460	540	1000	900	1100	
②-1	460	670	1130	952	1152	
②-2	695	460	1155	962	1162	
③-1	732	660	1392	1057	1257	
③-2	808	589	1397	1059	1259	
④-1	808	589	1397	1059	1259	
④-2	823	557	1380	1052	1252	
⑤-1	823	557	1380	1052	1252	
⑤-2	735	539	1274	1010	1210	
⑥-1	735	539	1274	1010	1210	
⑥-2	543	574	1117	947	1147	
⑦-1	543	574	1117	947	1147	
⑦-2	288	624	912	865	1065	
⑧-1	288	624	912	865	1065	
⑧-2	124	646	770	808	1008	

背面勾配 1: 0.400

平均高 = 0.892 m

天端幅 = 0.500

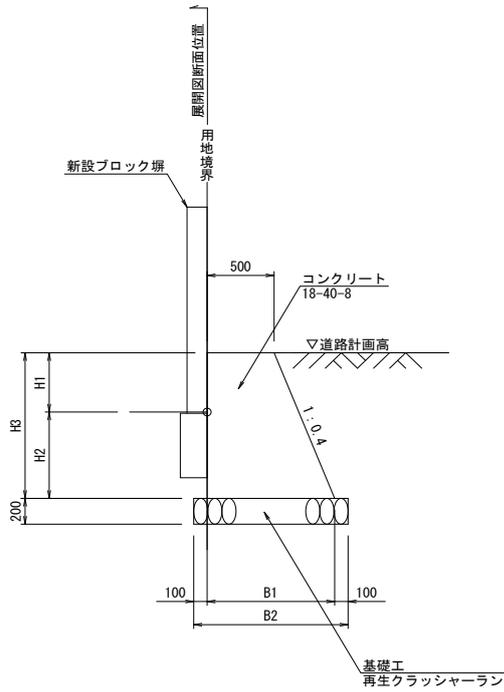
底版幅 = 0.857 (平均幅)

L = 10.009 m

名称	材料	計算式	数量	単位
		重力式擁壁①		
		1.0 式 当り		
基礎材	再生クラッシャーラン t=20cm	1.057 × 10.009	10.6	m <sup>2</sup>
コンクリート	18-40-8	$(0.5 + 0.857) / 2 \times 0.892 \times 10.009$	6.1	m <sup>3</sup>
型枠	小型	0.892 × 10.009 = 8.93		
		0.892 × 1.077 × 10.009 = 9.62		
		$(0.5 + 0.857) / 2 \times 0.892 \times 2 = 1.21$	19.8	m <sup>2</sup>
	基礎材平均幅	$(1.013 + 1.100) / 2 = 1.057$		
	平均高	$(0.783 + 1.000) / 2 = 0.892$		
	平均幅	$(0.813 + 0.900) / 2 = 0.857$		

# 数量計算書

## 重力式擁壁②



寸法表(重力式擁壁)

記号 名称	H1	H2	H3	B1	B2	基礎工
①-1	73	710	783	813	1013	基礎材
①-2	460	540	1000	900	1100	
②-1	460	670	1130	952	1152	
②-2	695	460	1155	962	1162	
③-1	732	660	1392	1057	1257	
③-2	808	589	1397	1059	1259	
④-1	808	589	1397	1059	1259	
④-2	823	557	1380	1052	1252	
⑤-1	823	557	1380	1052	1252	
⑤-2	735	539	1274	1010	1210	
⑥-1	735	539	1274	1010	1210	
⑥-2	543	574	1117	947	1147	
⑦-1	543	574	1117	947	1147	
⑦-2	288	624	912	865	1065	
⑧-1	288	624	912	865	1065	
⑧-2	124	646	770	808	1008	

背面勾配 1: 0.400

平均高 = 1.143 m

天端幅 = 0.500

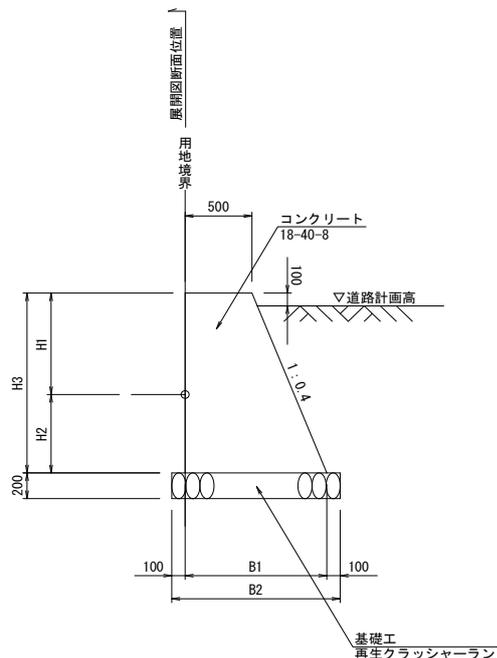
底版幅 = 0.957 (平均幅)

L = 2.941 m

名称	材料	計算式	数量	単位
		重力式擁壁②	1.0 式 当り	
基礎材	再生クラッシャーラン t=20cm	1.157 × 2.941	3.4	m <sup>2</sup>
コンクリート	18-40-8	(0.5 + 0.957) / 2 × 1.143 × 2.941	2.4	m <sup>3</sup>
型枠	小型	1.143 × 2.941 = 3.36		
		1.143 × 1.077 × 2.941 = 3.62		
		(0.5 + 0.957) / 2 × 1.143 = 0.83	7.8	m <sup>2</sup>
	基礎材平均幅	(1.152 + 1.162) / 2 = 1.157		
	平均高	(1.130 + 1.155) / 2 = 1.143		
	平均幅	(0.952 + 0.962) / 2 = 0.957		

# 数量計算書

## 重力式擁壁③



寸法表(重力式擁壁)

記号	H1	H2	H3	B1	B2	基礎工
①-1	73	710	783	813	1013	基礎材
①-2	460	540	1000	900	1100	
②-1	460	670	1130	952	1152	
②-2	695	460	1155	962	1162	
③-1	732	660	1392	1057	1257	
③-2	808	589	1397	1059	1259	
④-1	808	589	1397	1059	1259	
④-2	823	557	1380	1052	1252	
⑤-1	823	557	1380	1052	1252	
⑤-2	735	539	1274	1010	1210	
⑥-1	735	539	1274	1010	1210	
⑥-2	543	574	1117	947	1147	
⑦-1	543	574	1117	947	1147	
⑦-2	288	624	912	865	1065	
⑧-1	288	624	912	865	1065	
⑧-2	124	646	770	808	1008	

背面勾配 1: 0.400

平均高= 1.395 m

天端幅 = 0.500

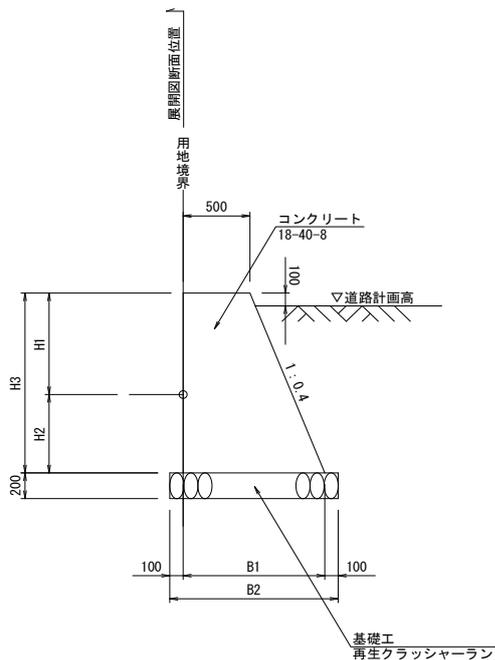
底版幅 = 1.058 (平均幅)

L= 0.928 m

名称	材料	計算式	数量	単位
		重力式擁壁③		
		1.0 式 当り		
基礎材	再生クラッシャーラン t=20cm	$1.258 \times 0.928$	1.2	m <sup>2</sup>
コンクリート	18-40-8	$(0.5 + 1.058) / 2 \times 1.395 \times 0.928$	1.0	m <sup>3</sup>
型枠	小型	$1.395 \times 0.928 = 1.29$		
		$1.395 \times 1.077 \times 0.928 = 1.39$		
		$(0.5 + 1.058) / 2 \times 1.395 = 1.09$	3.8	m <sup>2</sup>
	基礎材平均幅	$(1.257 + 1.259) / 2 = 1.258$		
	平均高	$(1.392 + 1.397) / 2 = 1.395$		
	平均幅	$(1.057 + 1.059) / 2 = 1.058$		

# 数量計算書

## 重力式擁壁④



寸法表(重力式擁壁)

記号 名称	H1	H2	H3	B1	B2	基礎工
①-1	73	710	783	813	1013	基礎材
①-2	460	540	1000	900	1100	
②-1	460	670	1130	952	1152	
②-2	695	460	1155	962	1162	
③-1	732	660	1392	1057	1257	
③-2	808	589	1397	1059	1259	
④-1	808	589	1397	1059	1259	
④-2	823	557	1380	1052	1252	
⑤-1	823	557	1380	1052	1252	
⑤-2	735	539	1274	1010	1210	
⑥-1	735	539	1274	1010	1210	
⑥-2	543	574	1117	947	1147	
⑦-1	543	574	1117	947	1147	
⑦-2	288	624	912	865	1065	
⑧-1	288	624	912	865	1065	
⑧-2	124	646	770	808	1008	

背面勾配 1: 0.400

平均高 = 1.389 m

天端幅 = 0.500

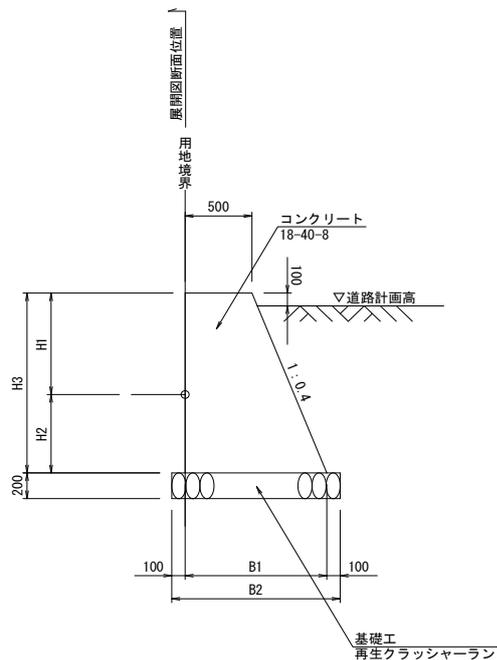
底版幅 = 1.056 (平均幅)

L = 2.372 m

名称	材料	計算式	数量	単位
		重力式擁壁④		
		1.0 式	当り	
基礎材	再生クラッシャーラン t=20cm	1.256 × 2.372	3.0	m <sup>2</sup>
コンクリート	18-40-8	$(0.5 + 1.056) / 2 \times 1.389 \times 2.372$	2.6	m <sup>3</sup>
型枠	小型	1.389 × 2.372 = 3.29		
		1.389 × 1.077 × 2.372 = 3.55		
		$(0.5 + 1.056) / 2 \times 1.389 = 1.08$	7.9	m <sup>2</sup>
	基礎材平均幅	$(1.259 + 1.252) / 2 = 1.256$		
	平均高	$(1.397 + 1.380) / 2 = 1.389$		
	平均幅	$(1.059 + 1.052) / 2 = 1.056$		

# 数量計算書

## 重力式擁壁⑤



寸法表(重力式擁壁)

記号	H1	H2	H3	B1	B2	基礎工
①-1	73	710	783	813	1013	基礎材
①-2	460	540	1000	900	1100	
②-1	460	670	1130	952	1152	
②-2	695	460	1155	962	1162	
③-1	732	660	1392	1057	1257	
③-2	808	589	1397	1059	1259	
④-1	808	589	1397	1059	1259	
④-2	823	557	1380	1052	1252	
⑤-1	823	557	1380	1052	1252	
⑤-2	735	539	1274	1010	1210	
⑥-1	735	539	1274	1010	1210	
⑥-2	543	574	1117	947	1147	
⑦-1	543	574	1117	947	1147	
⑦-2	288	624	912	865	1065	
⑧-1	288	624	912	865	1065	
⑧-2	124	646	770	808	1008	

背面勾配 1: 0.400

平均高 = 1.327 m

天端幅 = 0.500

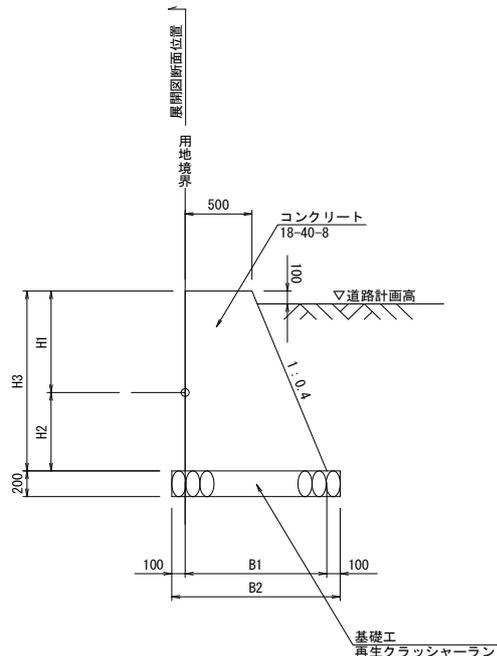
底版幅 = 1.031 (平均幅)

L = 1.845 m

名称	材料	計算式	数量	単位
		重力式擁壁⑤	1.0 式 当り	
基礎材	再生クラッシャーラン t=20cm	1.231 × 1.845	2.3	m <sup>2</sup>
コンクリート	18-40-8	$(0.5 + 1.031) / 2 \times 1.327 \times 1.845$	1.9	m <sup>3</sup>
型枠	小型	1.327 × 1.845 = 2.45		
		1.327 × 1.077 × 1.845 = 2.64		
		$(0.5 + 1.031) / 2 \times 1.327$ = 1.02	6.1	m <sup>2</sup>
	基礎材平均幅	$(1.252 + 1.210) / 2 = 1.231$		
	平均高	$(1.380 + 1.274) / 2 = 1.327$		
	平均幅	$(1.052 + 1.010) / 2 = 1.031$		

# 数量計算書

## 重力式擁壁⑥



寸法表(重力式擁壁)

記号 名称	H1	H2	H3	B1	B2	基礎工
①-1	73	710	783	813	1013	基礎材
①-2	460	540	1000	900	1100	
②-1	460	670	1130	952	1152	
②-2	695	460	1155	962	1162	
③-1	732	660	1392	1057	1257	
③-2	808	589	1397	1059	1259	
④-1	808	589	1397	1059	1259	
④-2	823	557	1380	1052	1252	
⑤-1	823	557	1380	1052	1252	
⑤-2	735	539	1274	1010	1210	
⑥-1	735	539	1274	1010	1210	
⑥-2	543	574	1117	947	1147	
⑦-1	543	574	1117	947	1147	
⑦-2	288	624	912	865	1065	
⑧-1	288	624	912	865	1065	
⑧-2	124	646	770	808	1008	

背面勾配 1: 0.400

平均高 = 1.196 m

天端幅 = 0.500

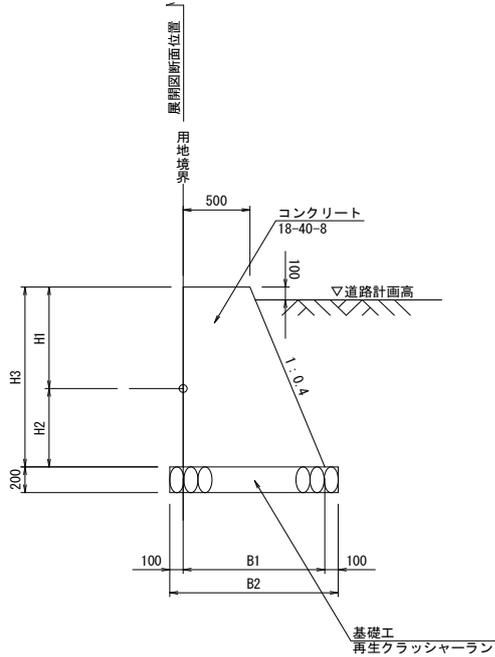
底版幅 = 0.979 (平均幅)

L = 3.502 m

名称	材料	計算式		数量	単位
		重力式擁壁⑥ 1.0 式 当り			
基礎材	再生クラッシャーラン t=20cm	1.179	× 3.502	4.1	m <sup>2</sup>
コンクリート	18-40-8	$(0.5 + 0.979) / 2 \times 1.196 \times 3.502$		3.1	m <sup>3</sup>
型枠	小型	1.196	× 3.502	= 4.19	
		1.196	× 1.077 × 3.502	= 4.51	
		$(0.5 + 0.979) / 2 \times 1.196$		= 0.88	9.6 m <sup>2</sup>
	基礎材平均幅	$(1.210 + 1.147) / 2$	= 1.179		
	平均高	$(1.274 + 1.117) / 2$	= 1.196		
	平均幅	$(1.010 + 0.947) / 2$	= 0.979		

# 数量計算書

## 重力式擁壁⑦



寸法表(重力式擁壁)

記号 名称	H1	H2	H3	B1	B2	基礎工
①-1	73	710	783	813	1013	基礎材
①-2	460	540	1000	900	1100	
②-1	460	670	1130	952	1152	
②-2	695	460	1155	962	1162	
③-1	732	660	1392	1057	1257	
③-2	808	589	1397	1059	1259	
④-1	808	589	1397	1059	1259	
④-2	823	557	1380	1052	1252	
⑤-1	823	557	1380	1052	1252	
⑤-2	735	539	1274	1010	1210	
⑥-1	735	539	1274	1010	1210	
⑥-2	543	574	1117	947	1147	
⑦-1	543	574	1117	947	1147	
⑦-2	288	624	912	865	1065	
⑧-1	288	624	912	865	1065	
⑧-2	124	646	770	808	1008	

背面勾配 1: 0.400

平均高 = 1.015 m

天端幅 = 0.500

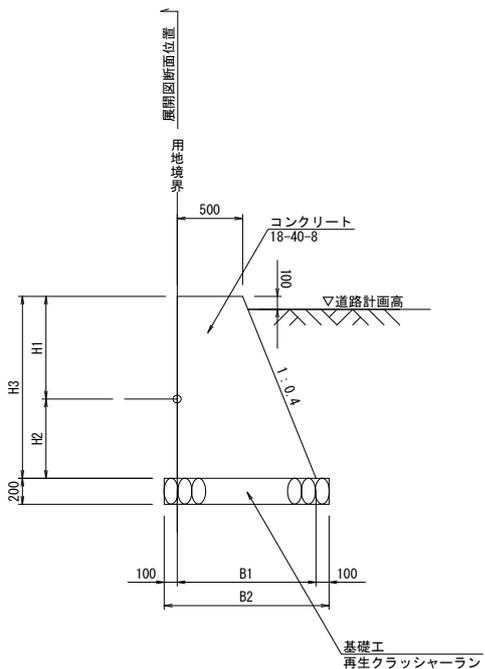
底板幅 = 0.906 (平均幅)

L = 5.004 m

名称	材料	計算式	数量	単位
		重力式擁壁⑦		
		1.0 式 当り		
基礎材	再生クラッシャーラン t=20cm	1.106 × 5.004	5.5	m <sup>2</sup>
コンクリート	18-40-8	(0.5 + 0.906) / 2 × 1.015 × 5.004	3.6	m <sup>3</sup>
型枠	小型	1.015 × 5.004 = 5.08		
		1.015 × 1.077 × 5.004 = 5.47		
		(0.5 + 0.906) / 2 × 1.015 = 0.71	11.3	m <sup>2</sup>
	基礎材平均幅	(1.147 + 1.065) / 2 = 1.106		
	平均高	(1.117 + 0.912) / 2 = 1.015		
	平均幅	(0.947 + 0.865) / 2 = 0.906		

# 数量計算書

## 重力式擁壁⑧



寸法表(重力式擁壁)

記号 名称	H1	H2	H3	B1	B2	基礎工
①-1	73	710	783	813	1013	基礎材
①-2	460	540	1000	900	1100	
②-1	460	670	1130	952	1152	
②-2	695	460	1155	962	1162	
③-1	732	660	1392	1057	1257	
③-2	808	589	1397	1059	1259	
④-1	808	589	1397	1059	1259	
④-2	823	557	1380	1052	1252	
⑤-1	823	557	1380	1052	1252	
⑤-2	735	539	1274	1010	1210	
⑥-1	735	539	1274	1010	1210	
⑥-2	543	574	1117	947	1147	
⑦-1	543	574	1117	947	1147	
⑦-2	288	624	912	865	1065	
⑧-1	288	624	912	865	1065	
⑧-2	124	646	770	808	1008	

背面勾配 1: 0.400

平均高 = 0.841 m

天端幅 = 0.500

底板幅 = 0.837 (平均幅)

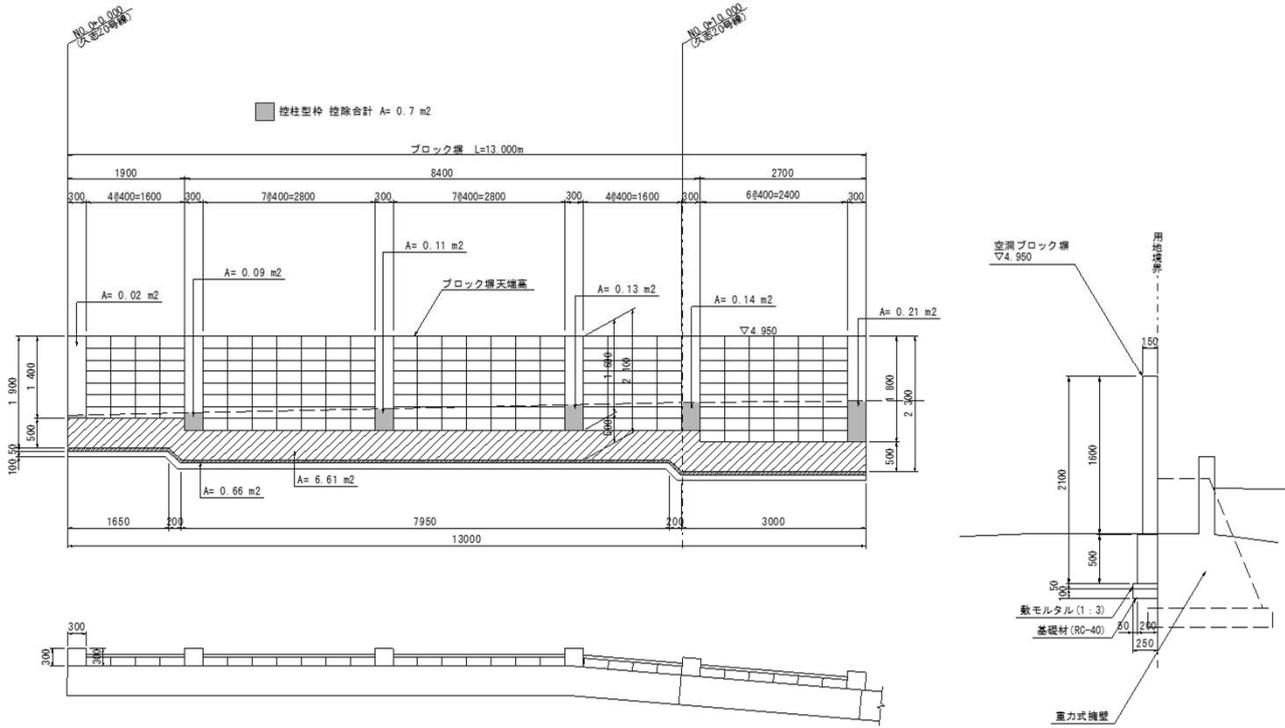
L = 2.210 m

名称	材料	計算式		数量	単位
重力式擁壁⑧ 1.0 式 当り					
基礎材	再生クラッシャーラン t=20cm	1.037	× 2.210	2.3	m <sup>2</sup>
コンクリート	18-40-8	$(0.5 + 0.837) / 2 \times 0.841 \times 2.21$		1.2	m <sup>3</sup>
型枠	小型	0.841	× 2.210 = 1.86		
		0.841	× 1.077 × 2.210 = 2.00		
		$(0.5 + 0.837) / 2 \times 0.841$ = 0.56		4.4	m <sup>2</sup>
	基礎材平均幅	$(1.065 + 1.008) / 2$	= 1.037		
	平均高	$(0.912 + 0.770) / 2$	= 0.841		
	平均幅	$(0.865 + 0.808) / 2$	= 0.837		

# 数 量 計 算 書

## ブロック塀工

L=13.0m



一式当たり

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
基礎材	t=10cm RC-40	0.25 × 13.0	3.3	m <sup>2</sup>
敷モルタル	1:3	0.25 × 0.66	0.2	m <sup>3</sup>
敷モルタル型枠	無筋	0.66 × 2	1.3	m <sup>2</sup>
布基礎コンクリート	鉄筋	6.61 × 0.20	1.3	m <sup>3</sup>
布基礎型枠	鉄筋	0.2 × 0.5 × 2 + 6.61	6.8	m <sup>2</sup>
控柱コンクリート	鉄筋	0.3 × 0.3 × (1.4 + 1.6 × 4 + 1.8)	0.9	m <sup>3</sup>
控柱型枠	鉄筋	0.3 × 4 × (1.4 + 1.6 × 4 + 1.8) - 0.7	10.8	m <sup>2</sup>
鉄筋	D13	擁壁工詳細図(3) 参照 鉄筋重量表より	183.0	kg
鉄筋	D10	擁壁工詳細図(3) 参照 鉄筋重量表より	47.0	kg
コンクリート ブロック塀	150*190*390	1.4 × 1.6 = 2.2		
	〃	1.6 × 2.8 = 4.5		
	〃	1.6 × 2.8 = 4.5		
	〃	1.6 × 1.6 = 2.6		
	〃	1.8 × 2.4 = 4.3	18.1	m <sup>2</sup>





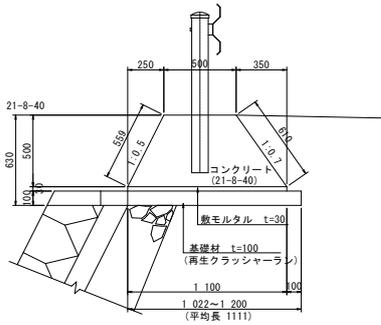




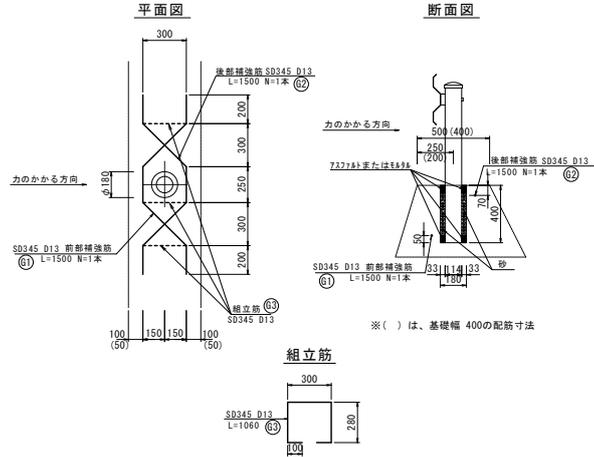
# 数量計算書

## ガードレール基礎工(1号護岸工箇所)

ガードレール基礎工  
(1号護岸工箇所)



ガードレール基礎配筋図  
(基礎幅 500)



鉄筋重量表 (1箇所当り)

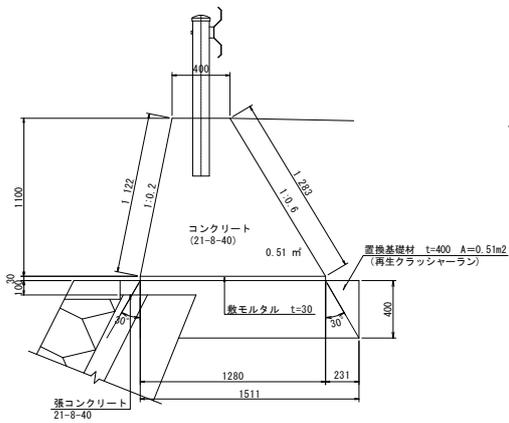
径	本数	長さ	単位質量	質量
① D13	1	1500	0.995	1
② D13	1	1500	0.995	1
③ D13	3	1060	0.995	3

名称	材料	計算式	数量	単位
		ガードレール基礎工(1号護岸工箇所) 10.0 m 当り		
基礎材	再生クワツンヤープ	幅 1.20m 12.60 + 16.70 = 29.30		
		幅 1.04m 5.0 = 5.00		
		加重平均 $(29.3 \times 1.20 + 5 \times 1.04) / 34.3 \times 10.0 =$	11.77	m <sup>2</sup>
コンクリート	21-8-40	$(0.50 + 1.10) / 2 \times 0.50 \times 10.0 =$	4.0	m <sup>3</sup>
型枠	小型	$(0.559 + 0.610) \times 10.00 =$	11.69	
		$(0.50 + 1.10) / 2 \times 0.50 =$	0.40	
		11.69 + 0.40	12.1	m <sup>2</sup>
鉄筋	D13	5 kg × 5 箇所 =	25	kg

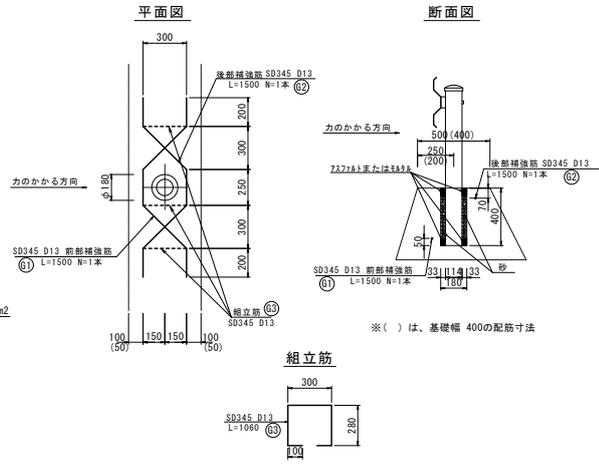
# 数量計算書

## ガードレール基礎工(2号護岸工箇所)

ガードレール基礎工  
(2号護岸工箇所)



ガードレール基礎配筋図  
(基礎幅 500)



鉄筋重量表 (1箇所当り)

径	本数	長さ	単位質量	質量
①) D13	1	1500	0.995	1
②) D13	1	1500	0.995	1
③) D13	3	1060	0.995	3

名称	材料	計算式	数量	単位
		ガードレール基礎工(2号護岸工箇所) 10.0 m 当り		
置換材	置換厚 H=0.4m 再生クラッシュヤード	$0.51 \times 10.00$	= 5.1	m <sup>3</sup>
コンクリート	21-8-40	$(0.40 + 1.28) / 2 \times 1.10 \times 10.0 =$	9.2	m <sup>3</sup>
型枠	小型	$(1.122 + 1.283) \times 10.00 = 24.05$		
		$(0.40 + 1.28) / 2 \times 0.50 = 0.42$		
		$24.05 + 0.42$	24.5	m <sup>2</sup>
鉄筋	D13	$5 \text{ kg} \times 5 \text{ 箇所}$	= 25	kg



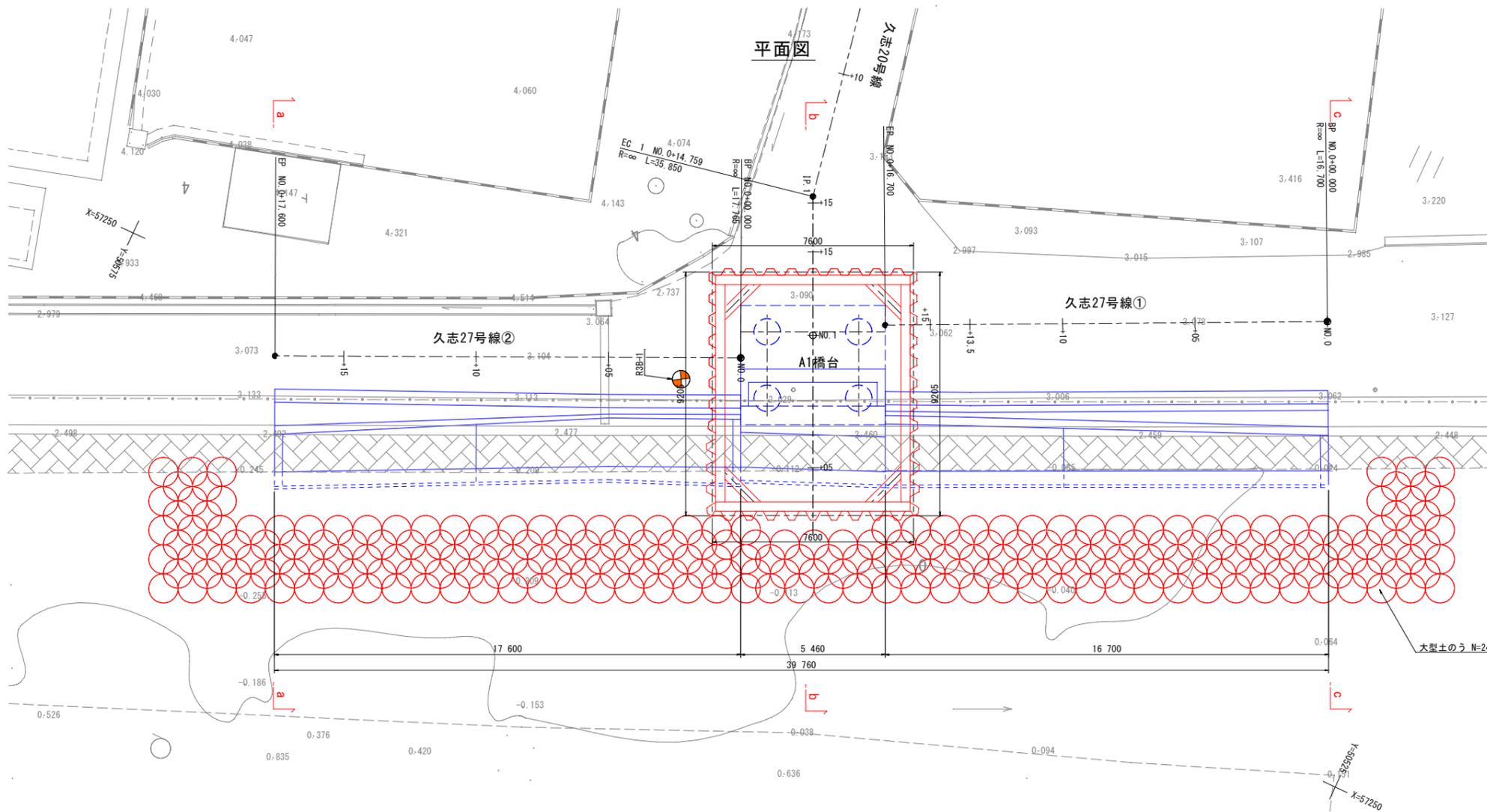
## 数 量 計 算 書 ( 撤 去 工 )

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単 位
撤去工				
車道舗装版切断	A1橋台側 t=50mm	撤去工平面図より $3.1 + 3.5 + 5.4 = 12.0$ m		
	A2橋台側 t=50mm	撤去工平面図より $7.0 + 7.1 = 14.1$ m	<b>26.1</b>	<b>m</b>
車道舗装版破碎	A1橋台側 t=50mm	撤去工平面図より 251.9 = 251.9 m <sup>2</sup>		
	A2橋台側 t=50mm	撤去工平面図より 117.4 = 117.4 m <sup>2</sup>	<b>369.3</b>	<b>m<sup>2</sup></b>
AS殻運搬・処分	(有)共生産業 L=3.1km	A1橋台側 $251.9 \times 0.05 = 12.6$ m <sup>3</sup>		
	(有)共生産業 L=3.1km	A2橋台側 $117.4 \times 0.05 = 5.9$ m <sup>3</sup>	<b>18.5</b>	<b>m<sup>3</sup></b>
Co取り壊し(無筋)				
既設護岸①撤去	A1橋台側	撤去工平面図より $2.2 \times 39.8 = 87.56$ m <sup>3</sup>		
	A2橋台側	撤去工平面図より $1.8 \times 16.2 = 29.16$ m <sup>3</sup>	116.7	m <sup>3</sup>
既設集水桝		撤去工平面図より 0.2	0.2	m <sup>3</sup>
張りコンクリート 撤去	A2橋台側	撤去工平面図より $15.4 \times 0.07 = 1.1$ m <sup>3</sup>	1.1	m <sup>3</sup>
既設ブロック塀 撤去		撤去工平面図より $0.15 \times 22.6 = 3.4$ m <sup>3</sup>	3.4	m <sup>3</sup>
		計	<b>121.4</b>	<b>m<sup>3</sup></b>
Co取り壊し(有筋)				
既設側溝撤去	側溝-1	撤去工平面図より $0.1 \times (22.7 + 12.1) = 3.5$ m <sup>3</sup>	3.5	m <sup>3</sup>
	側溝-2	撤去工平面図より $0.1 \times 16.2 = 1.6$ m <sup>3</sup>	1.6	m <sup>3</sup>
	(φ300) 既設ヒューム管	撤去工平面図より $0.03 \times 4.1 = 0.1$ m <sup>3</sup>	0.1	m <sup>3</sup>
		計	<b>5.2</b>	<b>m<sup>3</sup></b>
Co殻運搬・処分	(有)共生産業 L=3.1km	$121.4 + 5.2 = 126.6$ m <sup>3</sup>	<b>126.6</b>	<b>m<sup>3</sup></b>
既設フェンス 撤去工	A1橋台側	撤去工平面図より 39.8 = 39.8 m	<b>39.8</b>	<b>m</b>
既設ガードレール 撤去工	A2橋台側	撤去工平面図より 16.2 = 16.2 m	<b>16.2</b>	<b>m</b>

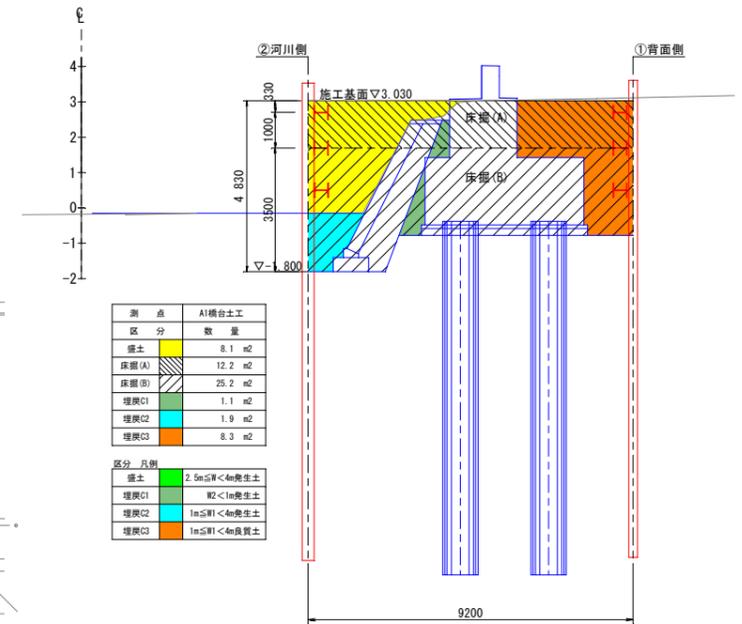


# A1橋台土工根拠図

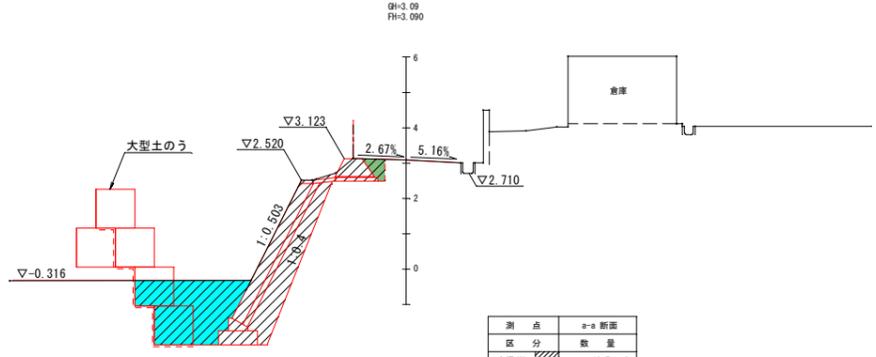
S=1/100



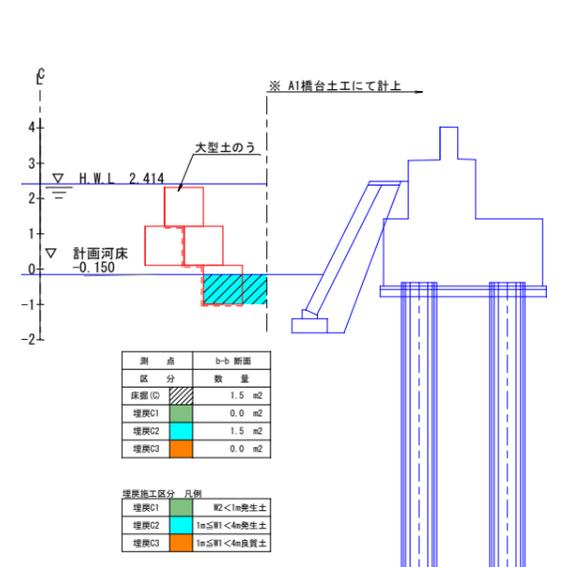
# A1橋台土工



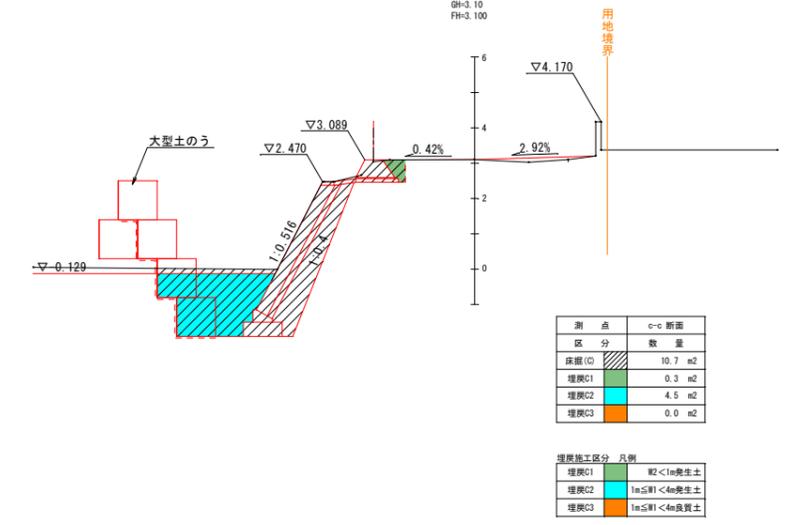
a-a 断面  
EP(27号②)



b-b 断面

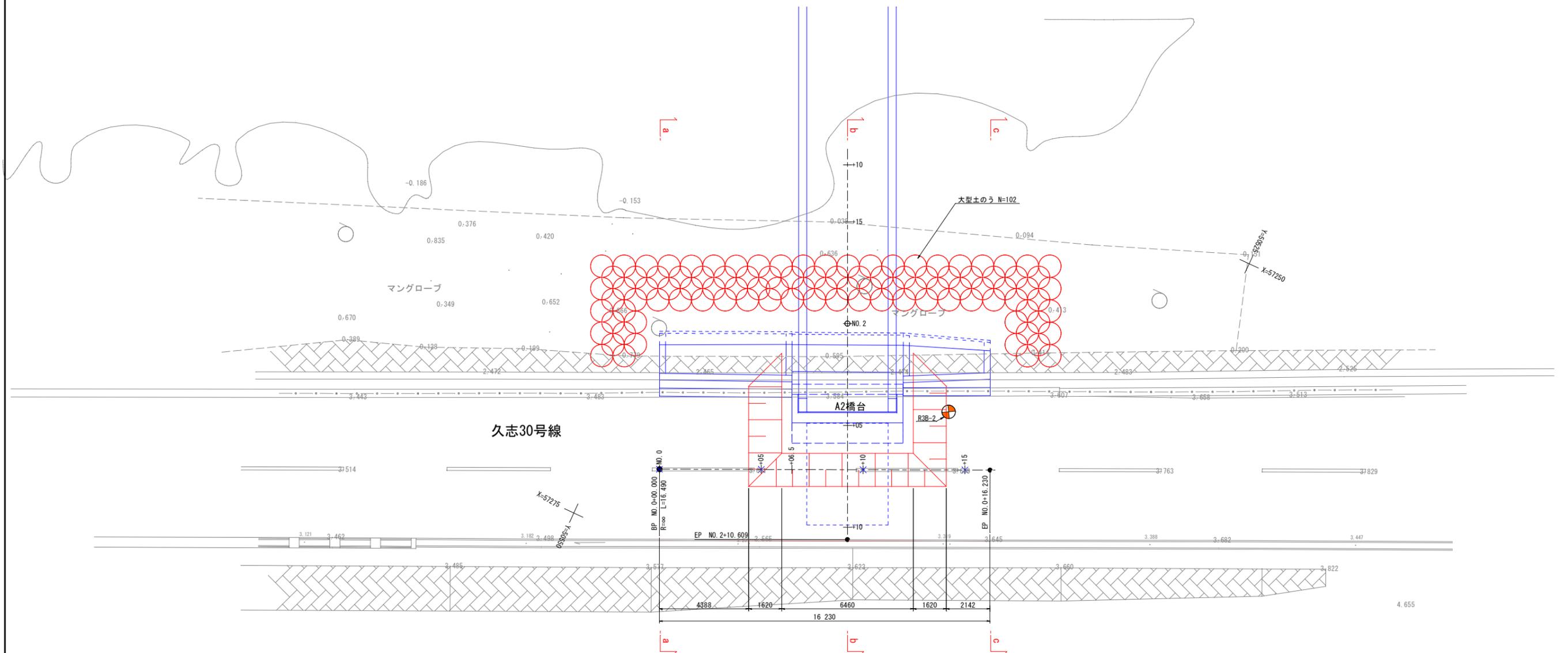


c-c 断面  
BP(27号①)



# A2橋台土工根拠図

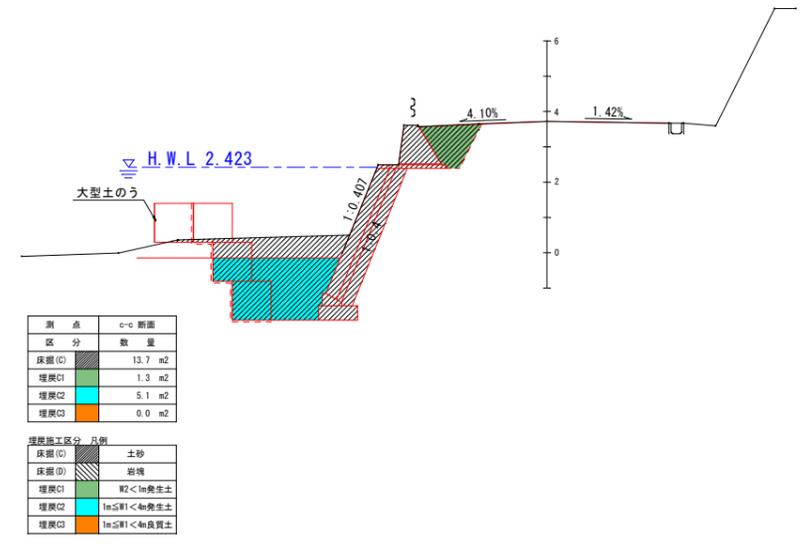
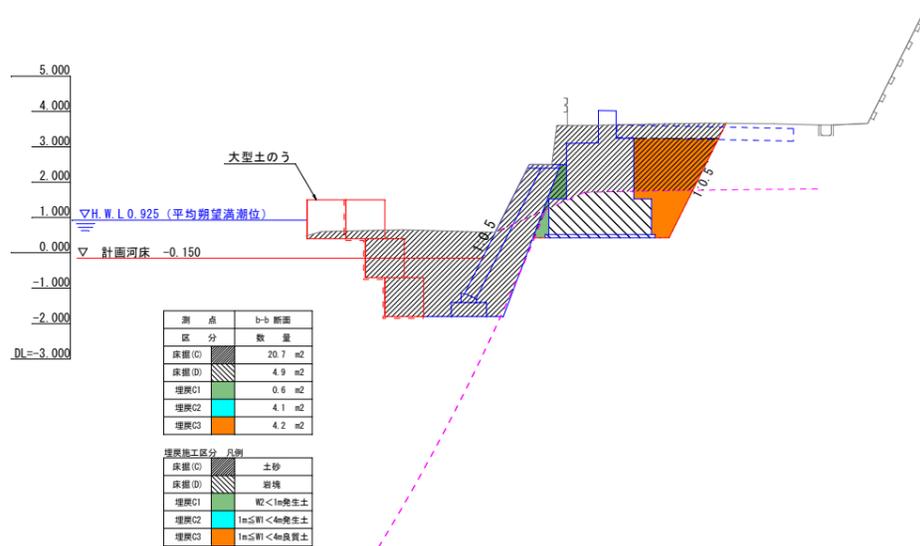
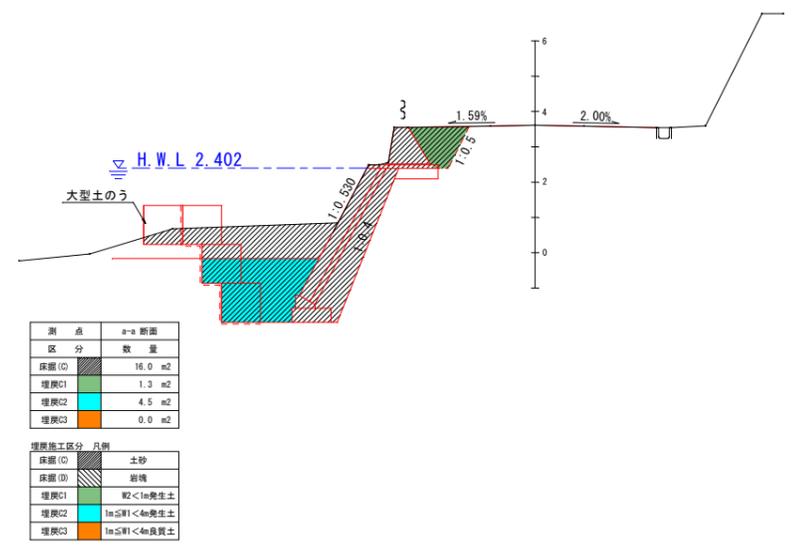
S=1/100



a-a 断面  
BP (30号)

b-b 断面

c-c 断面  
EP (30号)

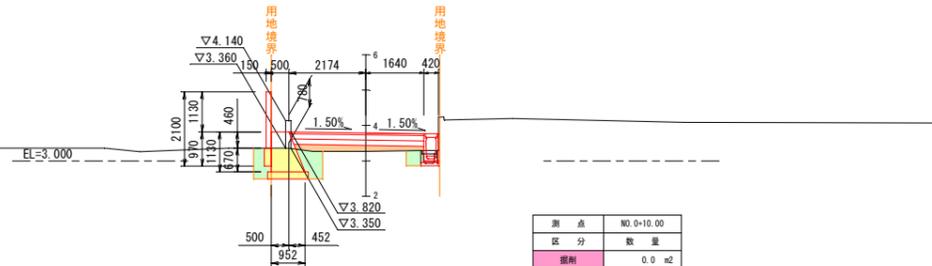


# 横断図

(久志20号線) S=1/100

NO. 0+10.00

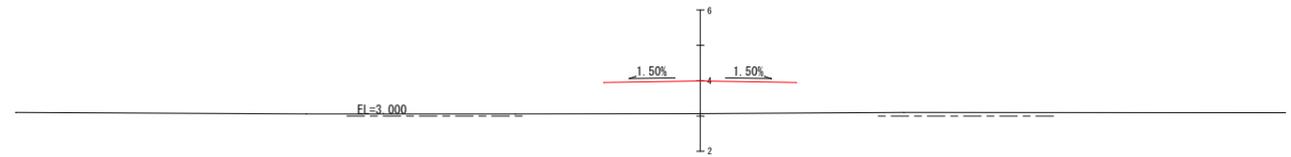
GH=3.27  
FH=3.788



測点	NO. 0+10.00
区分	数量
掘削	0.0 m <sup>2</sup>
盛土	0.6 m <sup>2</sup>
床掘 (E)	1.8 m <sup>2</sup>
埋戻し (G1)	1.0 m <sup>2</sup>

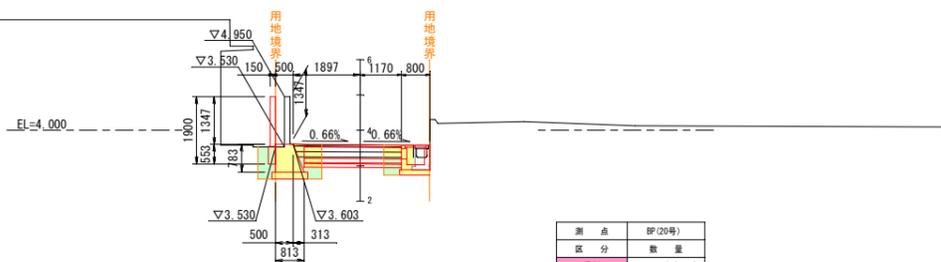
NO. 1

GH=3.07  
FH=3.988



BP (20号)

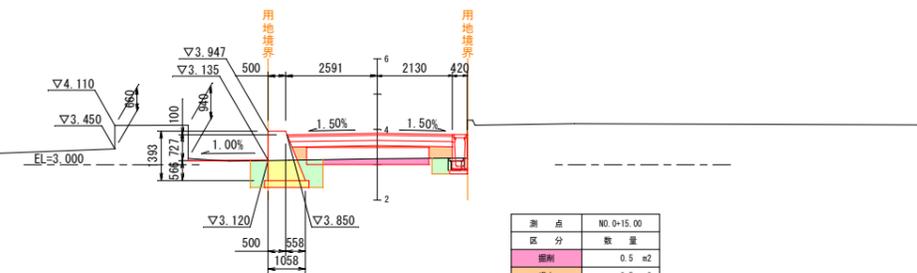
GH=3.59  
FH=5.588



測点	BP (20号)
区分	数量
掘削	0.0 m <sup>2</sup>
盛土	0.0 m <sup>2</sup>
床掘 (E)	2.5 m <sup>2</sup>
埋戻し (G1)	0.9 m <sup>2</sup>

NO. 0+15.00

GH=3.17  
FH=3.888

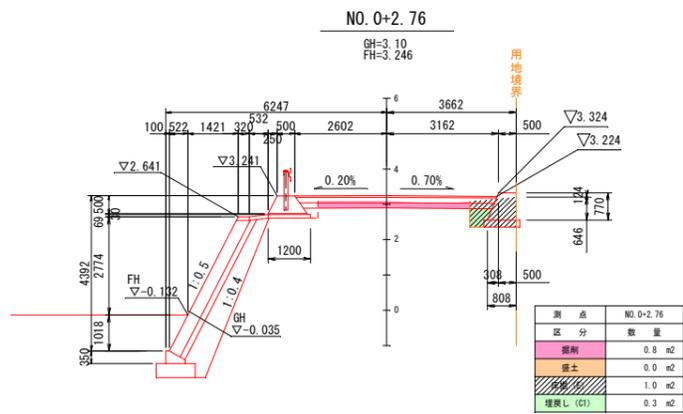


測点	NO. 0+15.00
区分	数量
掘削	0.5 m <sup>2</sup>
盛土	0.5 m <sup>2</sup>
床掘 (E)	1.8 m <sup>2</sup>
埋戻し (G1)	1.1 m <sup>2</sup>

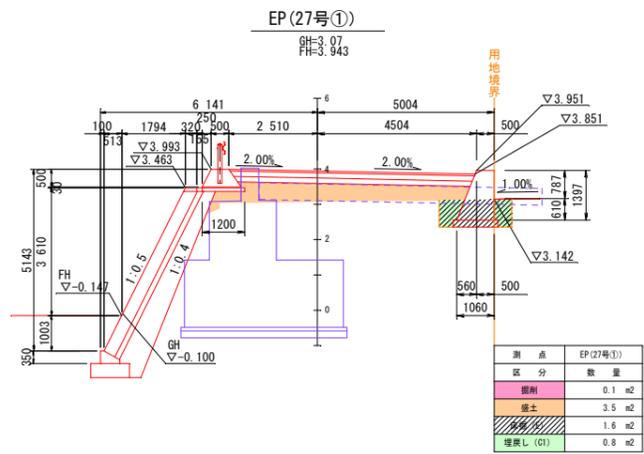
# 計画横断面図

(久志27号線①) S=1/100

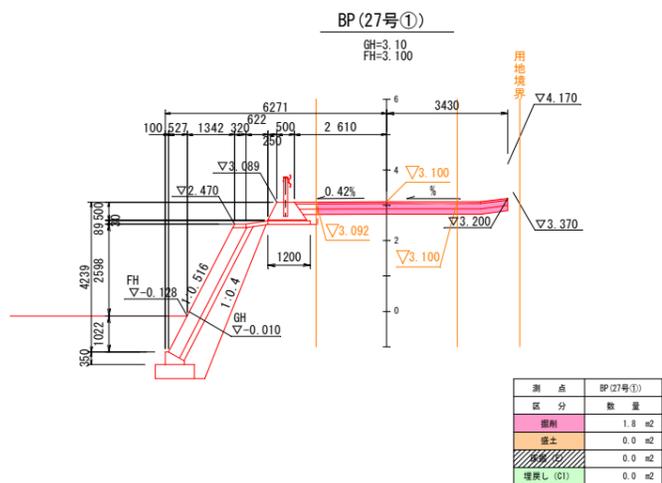
EL=2.000



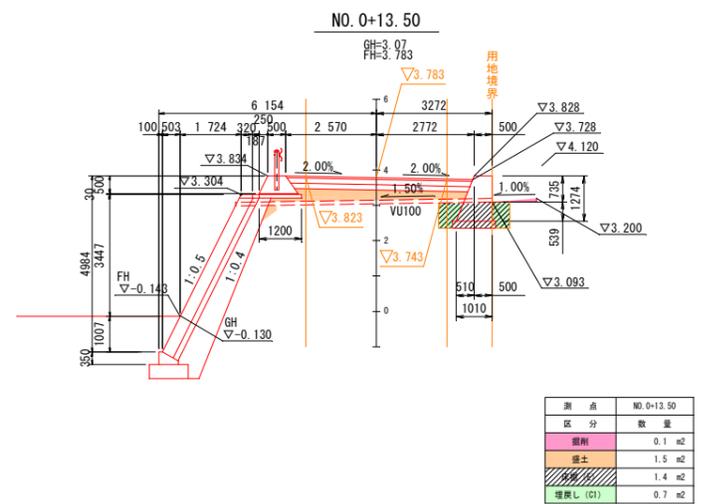
EL=2.000



EL=2.000

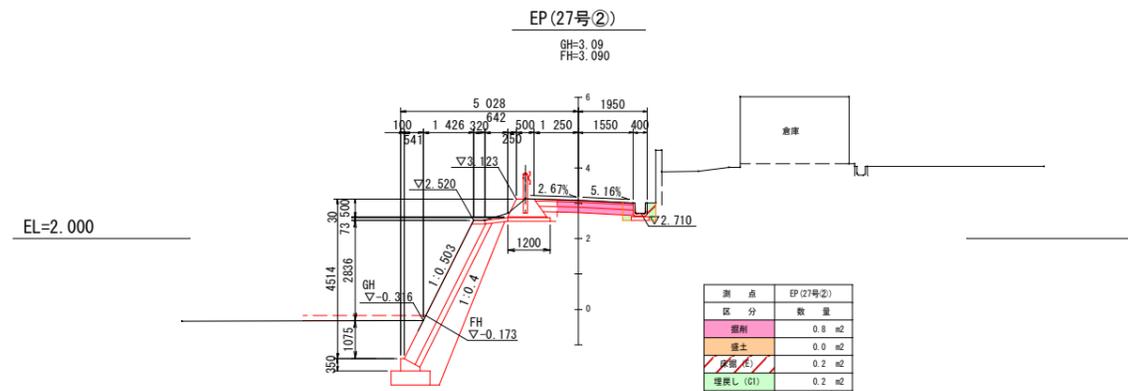
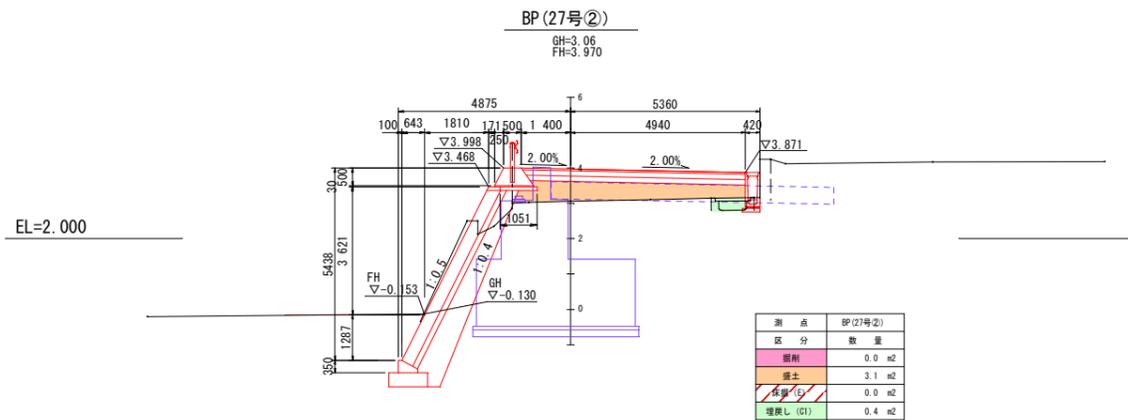
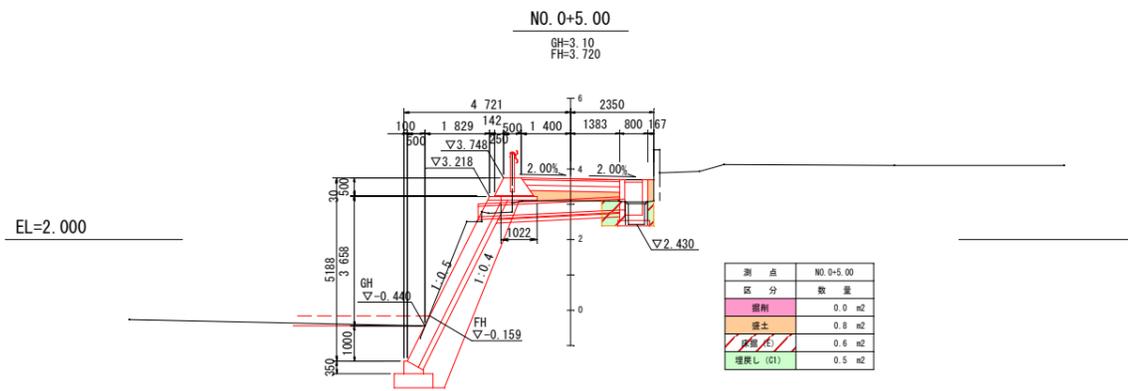


EL=2.000



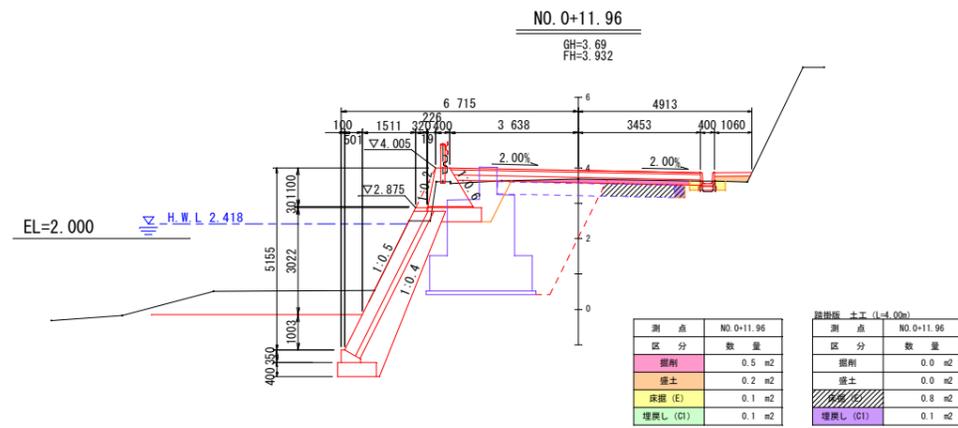
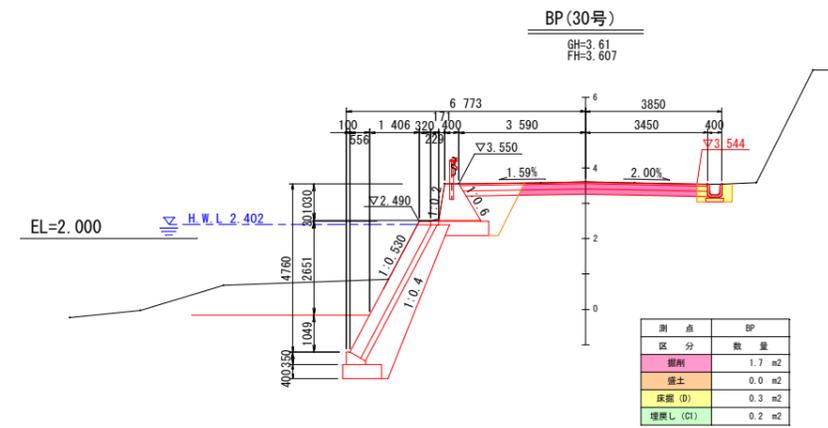
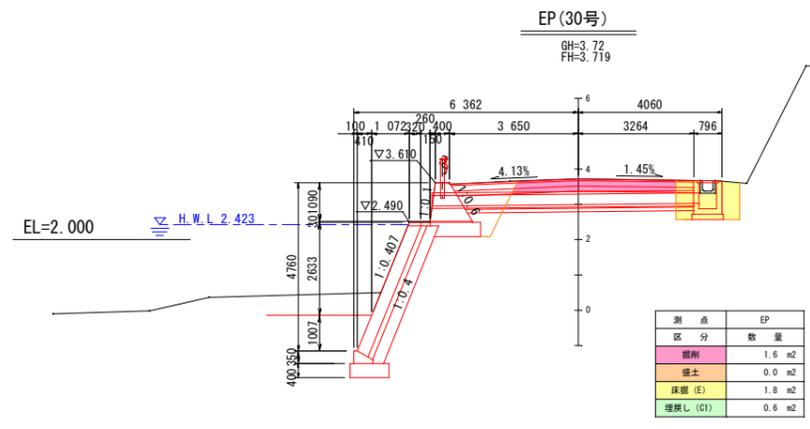
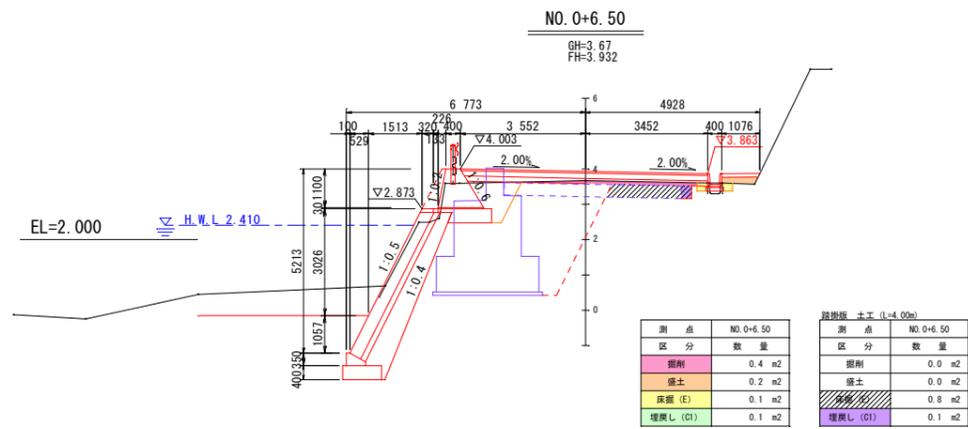
# 計画横断面図

(久志27号線②)  $S=1/100$

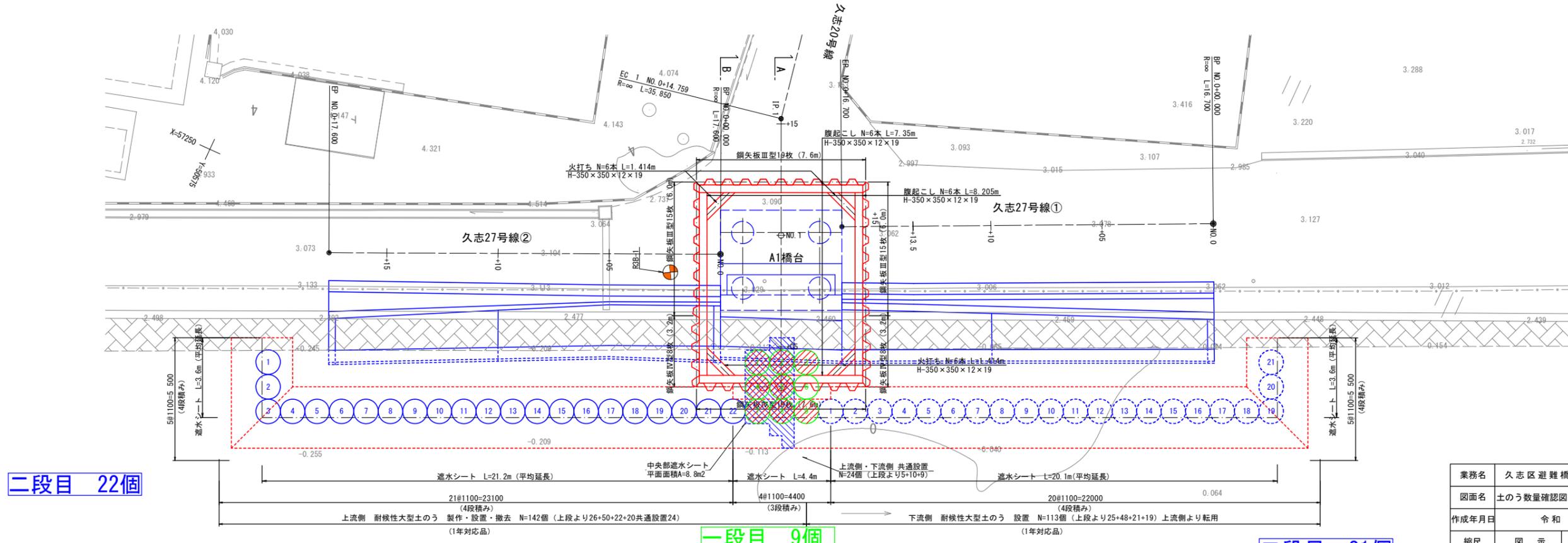
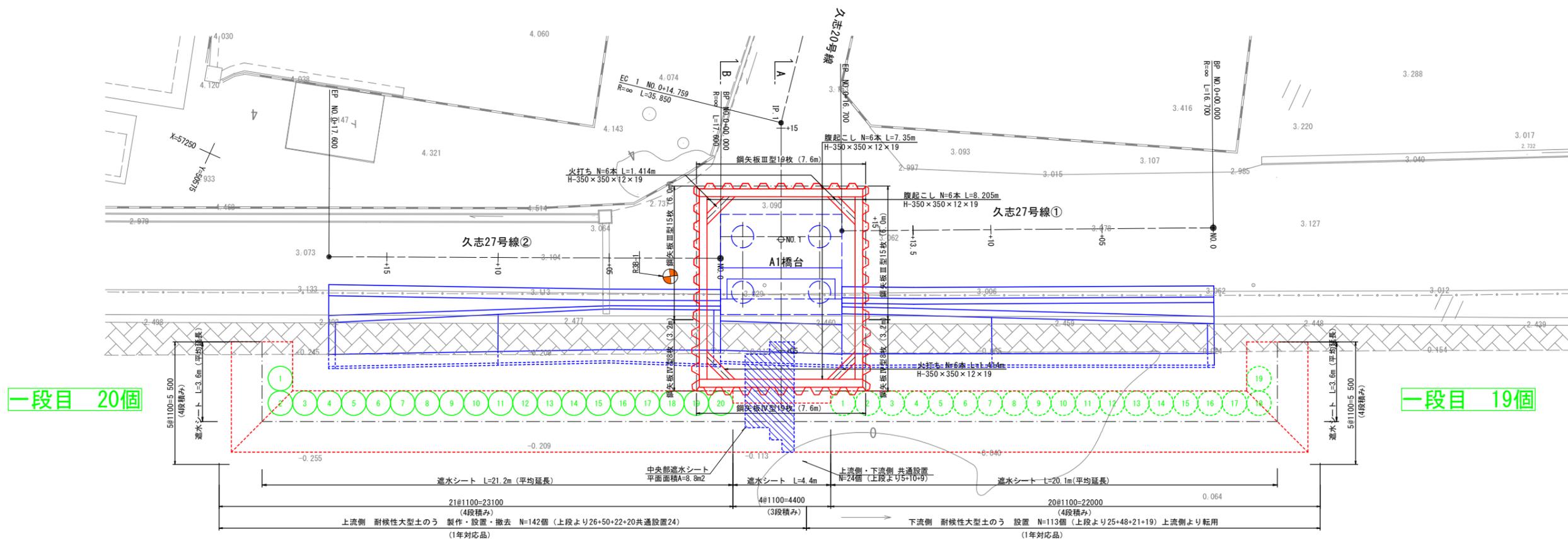


# 計画横断面図

(久志30号線) S=1/100

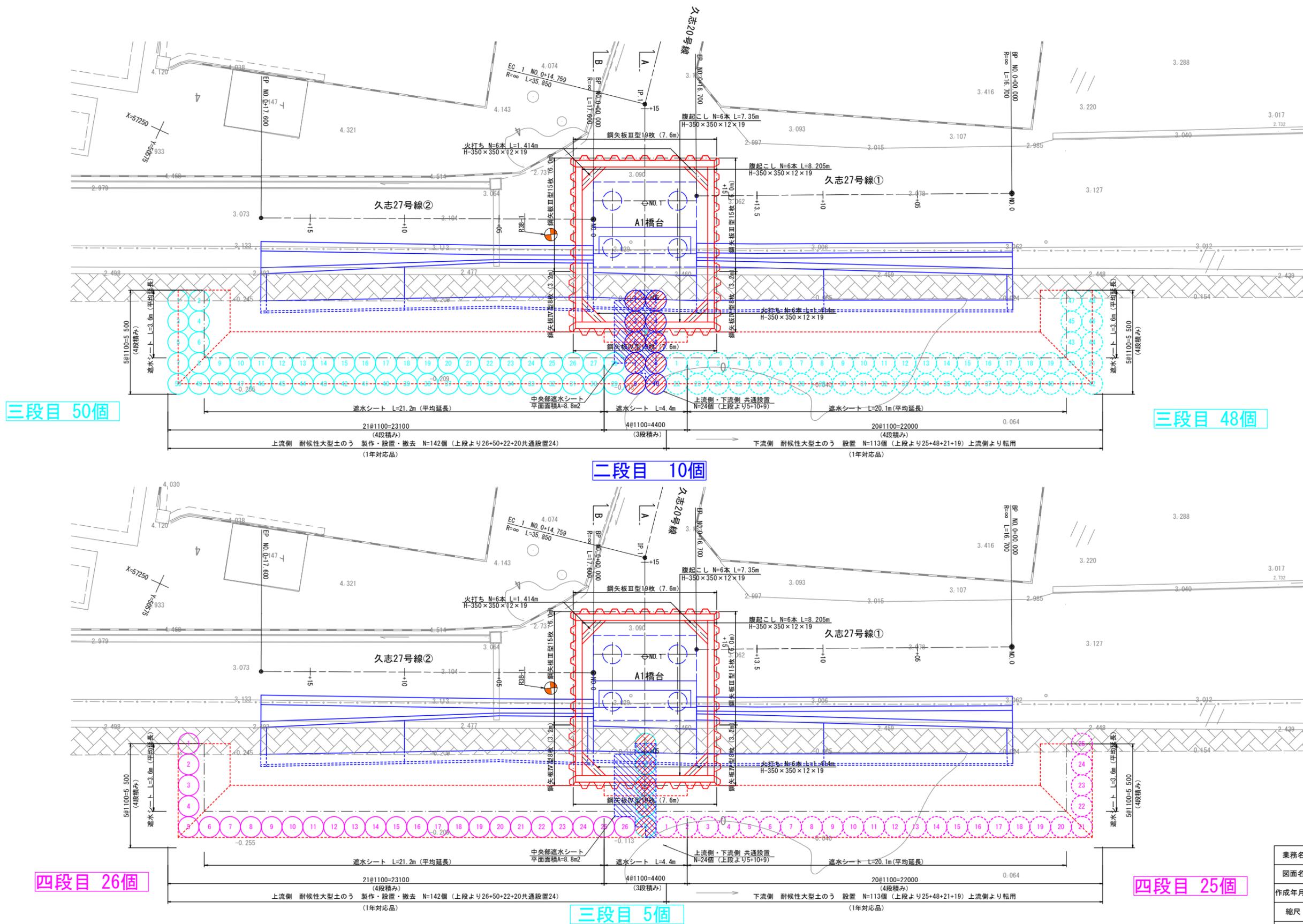


土のう数量確認図(1)  
(A1橋台側・仮締切工) S=1/100  
平面図



業務名	久志区避難橋実施設計業務委託		
図面名	土のう数量確認図(1) (A1橋台側・仮締切工)		
作成年月日	令和 4年 5月		
縮尺	図示	図面番号	
会社名	有限会社 国誠測量設計		
事業者名	名護市役所 建設部 建設土木課		

土のう数量確認図(2)  
(A1橋台側・仮締切工) S=1/100  
平面図



業務名	久志区避難橋実施設計業務委託		
図面名	土のう数量確認図(2) (A1橋台側・仮締切工)		
作成年月日	令和	4年	5月
縮尺	図示	図面番号	
会社名	有限会社 国誠測量設計		
事業者名	名護市役所 建設部 建設土木課		