

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
道路改良	道路土工					式		1.0			
						式		1.0			
						式		1.0			
		路体盛土工	路体(築堤)盛土			m3	272.0	270			
						m3	247.4	247			4.0m以上、20,000m3未満
						m3	24.6	25			2.5m未満 路外盛土
		土材料				m3	2,162.8	2,160			
						m3	2,162.8	2,163			
						式		1			
	擁壁工	作業土工				式		1			
						m3	346.6	350			
						m3	71.6	72			最大埋戻幅4m以上
		埋戻し		土砂	埋戻し	m3	275.1	275			最大埋戻幅1m以上4m未満
						m3	397.2	400			
						m3	397.2	397			土砂、土量50,000m3未満
		土砂等運搬		CB210020	積込(ルース)	m3	397.2	397			標準、0.3km以下
						m3	397.2	397			
						式		1			
		帯鋼補強土壁・アンカー補強土壁工	補強土壁基礎	土木(2)・港湾(5) 高炉 18-8-40	基礎砕石	m	42.7	43			
						m2	10.0	10.0			t=20cm、再生クラッシュラン 40~0
						m3	3.8	3.8			無筋・鉄筋構造物、パツホウ(クレーン機能付)打設、土木(2)・港湾(5) 高炉 18-8-40、一般養生
					コンクリート	m3	21.7	21.7			一般型枠、鉄筋・無筋構造物
						m2	0.02	0.02			SD345 D13
						t	1.7	1.7			
		補強土壁壁面材組立・設置	帯鋼補強土壁	CB222210	補強土壁壁面材組立・設置	m3	333.3	333			
						m2	223.4	223.4			帯鋼補強土壁
						m2	109.9	109.9			妻留部
		補強材取付	帯鋼補強土壁	CB222220	補強材取付	m	5,369.7	5,370			
						m	5,369.7	5,369.7			帯鋼補強土壁
						式	1.0	1.0			
		補強材材料費			補強土壁材料費	式	1.0	1.0			補強土壁
						式	1.0	1.0			妻留壁・起点部
						式	1.0	1.0			妻留壁・終点部
		まき出し・敷均し、締固め	帯鋼補強土壁	CB222230	まき出し・敷均し、締固め	m3	1,626.2	1,630			
						m3	1,626.2	1,626			帯鋼補強土壁
						m3	54.6	55			
		基礎フーチング工		CB226320	重力式擁壁	m3	54.6	54.6			2m以上5m以下、土木(3)・港湾(6) 18-8-40
						m3	27.5	27.5			再生クラッシュラン 40~0
						t	0.004	0.004			SD345 D13、一般構造物
		場所打工			鉄筋工[市場単価]	m3	3.9	4			
						m3	3.9	3.9			2m以上5m以下、土木(2)・港湾(5) 高炉 18-8-40
						m3	4.9	4.9			RC-40
		基盤排水層			裏込砕石	m3	169.2	169			
						m3	169.2	169.2			
						m3	169.2	169.2			
			CB224720		吸出し防止材設置	m2	264.5	264.5			
						m	32.8	32.8			
						m	63.5	64			
		地下排水工			水平・背面排水材	m	62.5	62.5			
						m	62.5	62.5			据付、直管、有孔管、VU-200

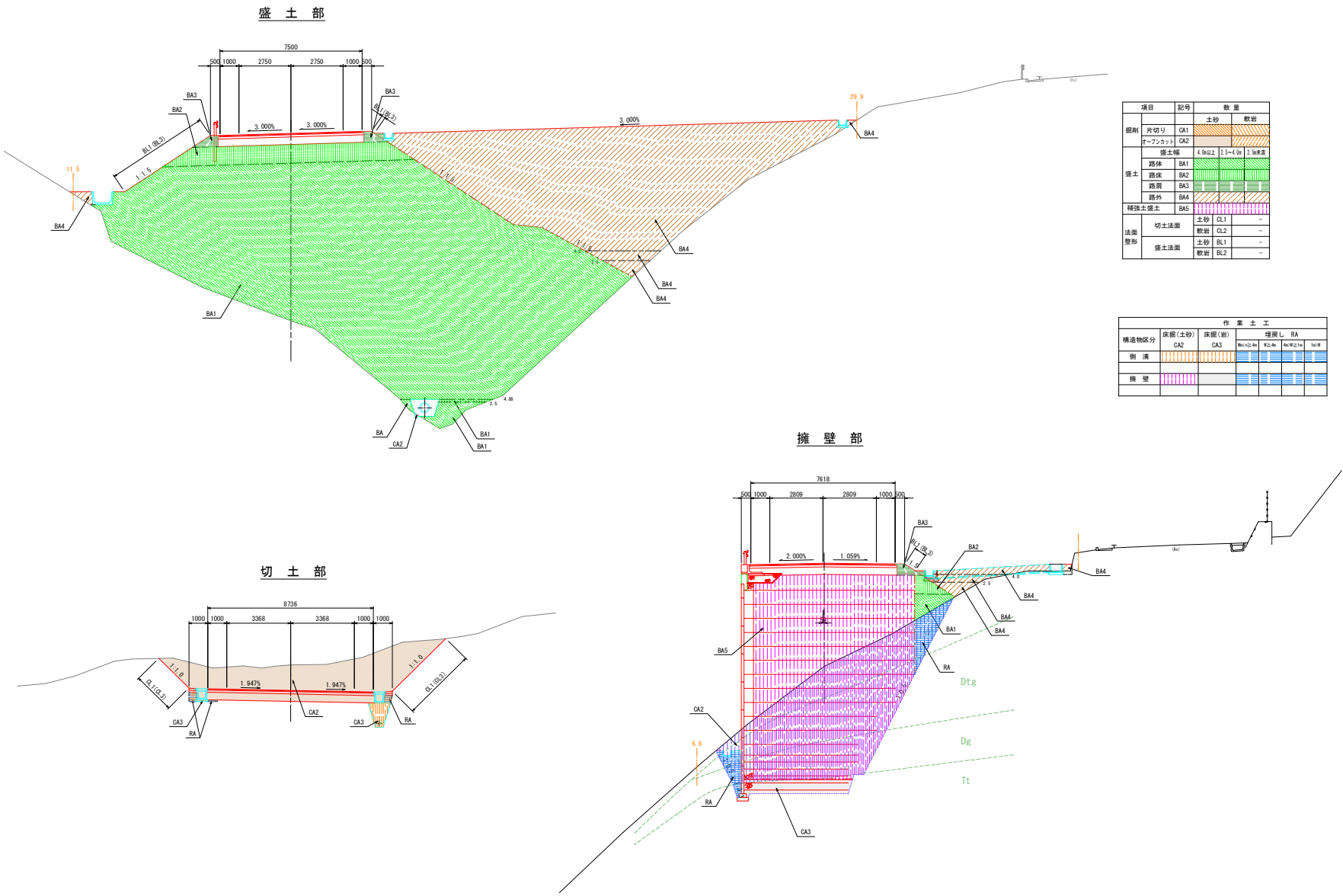
[illegible]

§ 2 道路土工

[illegible]

[illegible]

土工区分図



土量計算書

本線

[illegible]

土量計算書

本線

土 量 計 算 書							
						本線	
測 点	距 離 m	路外盛土	BA6	2.5～4.0	路外盛土	BA6	2.5m未満
		断 面 m ²	平 均 m ²	数 量 m ³	断 面 m ²	平 均 m ²	数 量 m ³
NO.114+16.965	0.000	0.0			0.0		
NO.115	3.035	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
BC.23(+ 9.558)	9.558	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO.116	10.442	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO.116+ 7.500	7.500	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
SP.23(+14.867)	7.367	0.0	0.00	0.00	3.2	1.60	11.79
NO.117	5.133	0.0	0.00	0.00	1.0	2.10	10.78
NO.117+2.000	2.000	0.0	0.00	0.00	1.0	1.00	2.00
合 計	45.035			0.000			24.570

土量計算書

本線

土　量　計　算　書							
							本線
測　　 点	距 離 m	埋戻 RA 4m以上			埋戻 RA 1m以上4m未満		
		断 面 ㎡	平 均 ㎡	数 量 ㎥	断 面 ㎡	平 均 ㎡	数 量 ㎥
NO.114+16.965	0.000	1.6			0.0		
NO.115	3.035	0.0	0.80	2.43	3.0	1.50	4.55
BC.23(+ 9.558)	9.558	0.0	0.00	0.00	3.0	3.00	28.67
NO.116	10.442	0.0	0.00	0.00	4.1	3.55	37.07
NO.116+ 7.500	7.500	9.3	4.65	34.88	0.0	2.05	15.38
SP.23(+14.867)	7.367	0.0	4.65	34.26	18.1	9.05	66.67
NO.117	5.133	0.0	0.00	0.00	16.7	17.40	89.31
NO.117+2.000	2.000	0.0	0.00	0.00	16.7	16.70	33.40
合　計	45.035			71.570			275.050

§ 4 カルバート工

[illegible]

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量																																																											
カルバート工	作業土工集計表																																																												
	<table><tr><th rowspan="2">位置</th><th colspan="2">床掘</th><th colspan="2">埋戻 (m3)</th></tr><tr><th>オープン掘削 (m3)</th><th>基面整正 (m2)</th><th>最大埋戻幅4m以上</th><th>最大埋戻幅1m以上4m未満</th></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>NO.116+ 9.55 2号横断工</td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>(下流側)</td><td>38.7</td><td>29.1</td><td>27.3</td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>合計</td><td>38.7</td><td>29.1</td><td>27.3</td><td>0.0</td></tr></table>	位置	床掘		埋戻 (m3)		オープン掘削 (m3)	基面整正 (m2)	最大埋戻幅4m以上	最大埋戻幅1m以上4m未満											NO.116+ 9.55 2号横断工										(下流側)	38.7	29.1	27.3																						合計	38.7	29.1	27.3	0.0	
	位置		床掘		埋戻 (m3)																																																								
		オープン掘削 (m3)	基面整正 (m2)	最大埋戻幅4m以上	最大埋戻幅1m以上4m未満																																																								
	NO.116+ 9.55 2号横断工																																																												
	(下流側)	38.7	29.1	27.3																																																									
合計	38.7	29.1	27.3	0.0																																																									

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
	<p>(下流側)</p> <p>NO. 116+9.55 FH=247.635</p> <p>6.000%</p> <p>6.000%</p> <p>10.000%</p> <p>8.96m²</p> <p>土工計算延長 = 2.90m H(平均掘削深さ)=8.96m²/2.90m=3.09m</p> <p>基面整正計算延長 = 14.70m</p> <p>5537 9563</p> <p>RCB-B1500-H1500 L=15.10m</p> <p>5870</p> <p>500 1780 500</p> <p>3090</p> <p>1820</p> <p>350</p> <p>1980</p> <p>1:0.5 1:0.5</p> <p>床掘 = 13.36m² 埋戻 = 9.43m²</p> <p>床掘 13.36 m² × 2.90 = 38.7 m³</p> <p>基面整正 1.98 m × 14.70 = 29.1 m²</p> <p>埋戻 最大埋戻幅4m以上 9.43 m² × 2.90 = 27.3 m³</p>	

[illegible]

§ 5 排水構造物工

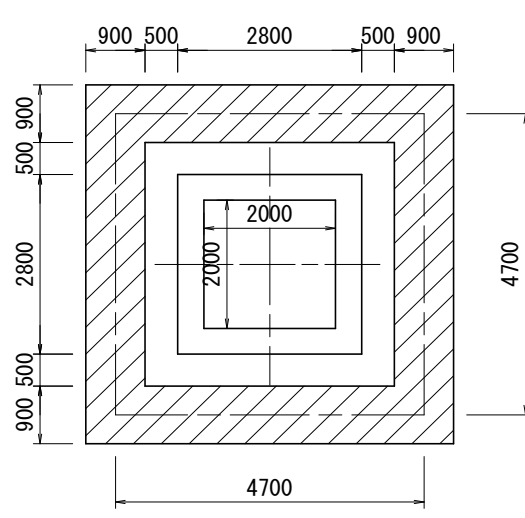
排水構造物工作業土工集計表

種別	床掘り	基面整正	埋戻し		摘要
			$1\text{m} \leq W < 4\text{m}$	$W < 1\text{m}$	
集水桝	73.8	13.4	58.9	1.3	
合計	73.8	13.4	58.9	1.3	

桷 数 量 集 計 表

種 別	細別	規格	単位					合 計	摘 要
						12号桧	13号桧		
						NO. 116+ 9.41 R	NO. 116+ 9.56 L		
集水桧			箇所			1	1	2	
作業土工	床掘	オープン	m3			72.5	1.3	73.8	
		基面整正	m2			8.4	5.0	13.4	
	埋戻	最大埋戻幅 1m以上4m未満	m3			58.9		58.9	
		最大埋戻幅 1m未満	m3				1.3	1.3	
再生砕石		t =150mm	m2					0.0	
		t =200mm	m2			8.41	5.00	13.4	
		参考体積	m3			1.68	1.00	2.7	
基礎コンクリート		②	m3			1.26		1.3	
基礎型枠			m2			1.7		1.7	
コンクリート		②	m3				3.34	3.3	
コンクリート		⑫-2	m3			19.65		19.7	
型枠			m2				27.8	27.8	
型枠			m2			87.0		87.0	
鉄筋		D13	kg			618		618	
		D16～D25	kg			120		120	
		D29	kg			1,576		1,576	
足掛金具			本			13	4	17	
グレーチング蓋		1500×2000	枚				1	1	
		2000×2000	枚			1		1	
足場工			掛m2			88.4		88.4	

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
13号桧	<div>く体寸法</div> <div>(m)</div> <div>B L H</div> <div>1.50 × 2.00 × 1.70</div> <div>側壁厚= 0.20</div> <div>底版厚= 0.15</div> <div>(底版後打ち)</div> <div>基礎碎石厚 = 0.20</div>	
作業土工	<div>床 掘</div> <div>0.39 × 3.400</div> <div>=</div> <div>1.3 m3</div> <div>基面整正</div> <div>2.000 × 2.500</div> <div>=</div> <div>5.0 m2</div> <div>埋戻し 最大埋戻幅1m未満</div> <div>0.39 × 3.400</div> <div>=</div> <div>1.3 m3</div>	
基礎碎石	<div>再生碎石</div> <div>t= 200 mm</div> <div>A= 2.000 × 2.500</div> <div>= 5.00 m2</div> <div>V= 2.000 × 2.500 × 0.200</div> <div>= 1.00 m3</div>	
コンクリート	<div>②</div> <div>1.900 × 2.400 × 1.850</div> <div>= 8.436</div> <div>- 1.500 × 2.000 × 1.700</div> <div>= - 5.100</div> <div>V =</div> <div>3.34 m3</div>	
型 枠	<div>(1.900 + 2.400) × 2 × 1.850</div> <div>= 15.91</div> <div>(1.500 + 2.000) × 2 × 1.700</div> <div>= 11.90</div> <div>A =</div> <div>27.8 m2</div>	
足掛金具	n = 4 本	
グレーチング蓋	<div>T- 2用</div> <div>1.500 × 2.000</div> <div>=</div> <div>1 枚</div>	

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
12号桷 鉄筋	(図面参照) D13 = 618 kg (D16) (D19) D16～D25 40 + 80 = 120 kg D29 = 1,576 kg <hr/> 合計 = 2,314 kg	
足掛金具	n =	13 本
グレーチング蓋	T- 2用 2.000 × 2.000 =	1 枚
足場工	 $(4.700 + 4.700) \times 2 \times 4.700 =$	88.4 掛m2

暗渠排水(本管 ϕ 300)		延長調書
位 置	距離	摘 要
NO. 117	24.40	
合計総延長 (m)	24.40	

暗渠排水(補助暗渠 ϕ 200)		延長調書
位 置	距離	摘 要
NO. 117 付近	9.60	
	7.40	
	11.10	
	7.60	
合計総延長 (m)	35.70	

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
ふとんかご	B1200-L2000-H500	
	左側流末部	
	4.00×2 (1箇所)	$= 8.00$
	$\Sigma L =$	<hr/> 8.0 m

BF2-B400		箇所調書	
左側		右側	
測点	距離	測点	距離
No. 114 + 15.77 ~ No. 115 + 14.09	18.00		
No. 116 + 3.97 ~ No. 116 + 8.24	4.00		
小計	22.00	小計	0.00
合計総延長 (m)			22.00

BF2-B1000		箇所調書	
左側		右側	
測点	距離	測点	距離
No. 116 + 10.88 ~ No. 117 + 4.31	12.20		
小計	12.20	小計	0.00
合計総延長 (m)			12.20

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
防水工	シールコンクリート (砕石無し)	
	(BF2-B400) NO. 114+15.77 ～ NO. 115+ 14.09 L= 18.00 m 0.50 × 18.00 =	9.00
	NO. 116+3.97 ～ NO. 116+ 8.24 L= 4.00 m 0.50 × 4.00 =	2.00
	(BF2-B1000) NO. 116+10.88 ～ NO. 117+ 4.31 L= 12.20 m 0.50 × 12.20 =	6.10
	Σ A=	17.1 m ²

§ 11 单位数量

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

§ 2 終点側

1. 補強土壁工数量表

(全体)

名 称		単 位	数 量	摘 要
壁面工 (補強土壁工)	補強土壁工最高壁高	m	7.5	コンクリートスキン範囲 (笠コンクリート含まず)
	補強土壁工延長	m	42.7	同上
	補強土壁工壁面積	m ²	223.4	同上
壁面工 (妻留部補強土壁工)	妻留部補強土壁最高壁高	m	7.0	メッシュパネル範囲 (起点部+終点部)
	妻留部補強土壁延長	m	20.5	同上
	妻留部補強土壁面積	m ²	109.9	同上
補強材取付け工		m	5,369.7	ストリップ 総延長(補強土壁工+妻留部補強土壁工)
基礎工 (敷砂)		m ³	1.7	妻留部補強土壁工 (起点部+終点部)
基礎工	コンクリート工	m ³	3.8	②, $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$
	型 枠 工	m ²	21.7	
	基礎砕石工	m ³	2.0	再生砕石(RC-40), A=10.0m ² (1.99/0.2)
	鉄 筋 工	kg	19.9	さし筋D13
基礎フーチング工	コンクリート工	m ³	54.6	②, $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$
	型 枠 工	m ²	65.0	
	目 地 材	m ²	8.3	t=20mm
	裏込砕石工	m ³	27.5	
	水抜きパイプ	m	30.0	VP ϕ 50
	吸出防止材	ヶ所	9	
	鉄 筋 工	kg	3.6	さし筋D13
	基面整正工	m ²	27.6	
	足 場 工	掛m ²	35.4	単管傾斜足場
場所打工	本体コンクリート工	m ³	3.9	②, $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$
	型 枠 工	m ²	23.6	
	目 地 材	m ²	0.9	t=20mm
	裏込砕石工	m ³	4.9	切込砕石(C-40)
	足 場 工	掛m ²	29.7	単管傾斜足場
壁面背面排水層	砕 石	m ³	90.1	補強土壁部, 切込砕石(C-40)
		m ³	91.5	棲止部補強土壁部, 切込砕石(C-40)
基盤排水層	砕 石	m ³	169.2	切込砕石(C-40)
	吸出防止材	m ²	264.5	吸出し防止材(不織布) t=10mm
	暗渠排水工	m	32.8	300×10以上
地下排水工	排 水 工	m	62.5	有孔管 ϕ 200
	排 水 工	m	1.0	無孔管 ϕ 200
	砕 石 工	m ³	15.2	フィルター材 切込砕石(C-40)
	不 織 布	m ²	39.3	吸出し防止材(不織布) t=10mm

2. 材料表

(薄型：t=140)

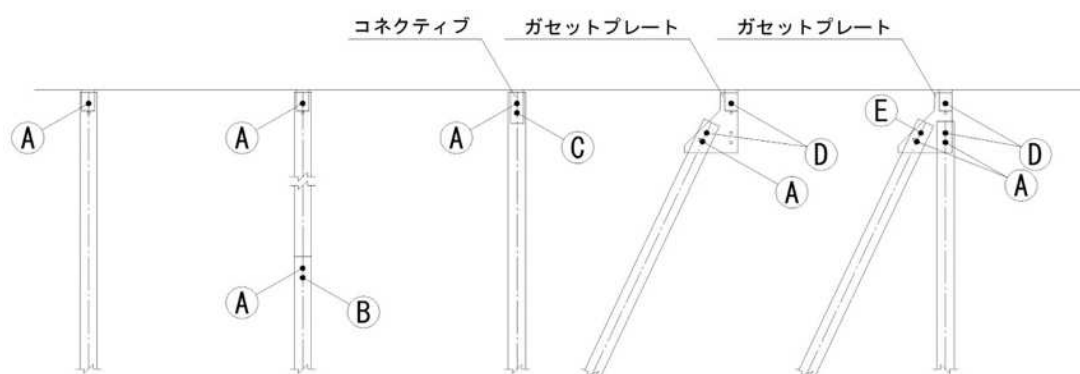
名 称	記号	形 状 ・ 寸 法	単位	数量	単位	延べ数量	備 考
標準スチン	A 3	1.500 × 1.500 = 2.2500 m2	枚	4	m2	9.0000	
	A 4	1.500 × 1.500 = 2.2500 "	"	23	"	51.7500	
	AL 4	1.350 × 1.500 = 2.0250 "	"	6	"	12.1500	
	AR 4	1.350 × 1.500 = 2.0250 "	"	3	"	6.0750	
	AaL 4	1.350 × 1.500 = 2.0250 "	"	2	"	4.0500	
	AaR 4	1.350 × 1.500 = 2.0250 "	"	2	"	4.0500	
	A 5	1.500 × 1.500 = 2.2500 "	"	8	"	18.0000	
	A 6	1.500 × 1.500 = 2.2500 "	"	16	"	36.0000	
	AL 6	1.350 × 1.500 = 2.0250 "	"	5	"	10.1250	
	AR 6	1.350 × 1.500 = 2.0250 "	"	5	"	10.1250	
	A 7	1.500 × 1.500 = 2.2500 "	"	3	"	6.7500	
	AR 7	1.350 × 1.500 = 2.0250 "	"	1	"	2.0250	
	A 8	1.500 × 1.500 = 2.2500 "	"	4	"	9.0000	
	AR 8	1.350 × 1.500 = 2.0250 "	"	1	"	2.0250	
	BbP 4	1.500 × 1.480 = 2.2200 "	"	1	"	2.2200	さし筋 b=300
	BR 6	1.350 × 1.480 = 1.9980 "	"	1	"	1.9980	
	C 2	1.500 × 0.750 = 1.1250 "	"	2	"	2.2500	
	CR 2	1.350 × 0.750 = 1.0125 "	"	1	"	1.0125	
	C 3	1.500 × 0.750 = 1.1250 "	"	4	"	4.5000	
	CL 3	1.350 × 0.750 = 1.0125 "	"	3	"	3.0375	
	C 4	1.500 × 0.750 = 1.1250 "	"	4	"	4.5000	
	DL 3	1.350 × 0.730 = 0.9855 "	"	1	"	0.9855	
孔あきスチン	AO 5	1.500 × 1.500 = 2.2500 m2	枚	1	m2	2.2500	φ 250
	AO 6	1.500 × 1.500 = 2.2500 "	"	1	"	2.2500	φ 250
異形スチン	ALE 4	1.140 × 1.500 = 1.7100 m2	枚	2	m2	3.4200	
	ALE 6	1.140 × 1.500 = 1.7100 "	"	1	"	1.7100	
	CLE 3	1.140 × 0.750 = 0.8550 "	"	1	"	0.8550	
	ARE 4	1.010 × 1.500 = 1.5150 "	"	4	"	6.0600	
	CRE 2	1.010 × 0.750 = 0.7575 "	"	1	"	0.7575	
目地用スチン	KA 2	0.300 × 1.500 = 0.4500 m2	枚	7	m2	3.1500	θ=180°, S
	KB 2	0.300 × 1.480 = 0.4440 "	"	1	"	0.4440	θ=180°, S
	KC 1	0.300 × 0.750 = 0.2250 "	"	1	"	0.2250	θ=180°, S
	KA 2	0.306 × 1.500 = 0.4590 "	"	1	"	0.4590	θ=180°, S
	KD 1	0.306 × 0.730 = 0.2234 "	"	1	"	0.2230	θ=180°, S
合 計			枚	122	m2	223.43	

名 称	記号	形 状 ・ 寸 法	単位	数量	単位	延べ数量	備 考
ストリップ° (SS400)	PL	80 × 4.0 × 6,160	本	2	m	12.32	L= 8.5 m
		〃 2,500	〃	2	〃	5.00	場所打ち取付き 2 本含む
		〃 8,000	〃	33	m	264.00	補助ストリップ° 2 本含む
		〃 7,500	〃	1	〃	7.50	場所打ち取付き 1 本含む
		〃 7,000	〃	167	〃	1,169.00	補助ストリップ° 7 本含む 場所打ち取付き 14 本含む
		〃 6,000	〃	185	〃	1,110.00	補助ストリップ° 5 本含む 場所打ち取付き 1 本含む
		〃 5,500	〃	102	〃	561.00	補助ストリップ° 6 本含む
		〃 5,000	〃	65	〃	325.00	
合 計			本	557	m	3,453.82	

名 称	記 号	形 状 ・ 寸 法	単位	数量	備 考
コネクティブ° ストリップ°	PL	60×6.0×570	本	18	
ガセツブ° レート	Sタイプ°	250×5.0×285	枚	23	
ボルト・ナット		M12×40	本	643	
水平目地材		85×20×600	枚	171	高密度コルテ
透水防砂材		420×4	m	171.0	
				最高壁高	7.500 m
				施工延長	42.656 m
				公称壁面積	223.43 m ²

・ボルト・ナット (M12×40)

	箇所当たり	数量	計
A : ストリップ (補助ストリップ 含む)	1	557	557
B : ストリップ (L=6.16m, 8.16m)	1	2	2
C : コネクティブストリップ	1	18	18
D : ガゼットプレート	2	23	46
E : 補助ストリップ	1	20	20
合 計			643 (本)



・水平目地材 (85×20×600)

スキン形状	箇所当たり	数量	計
b > 750mm	2	82	164
b ≤ 750mm (目地用スキン含む)	1	7	7
合 計			171 (枚)

※Aタイプスキン・Cタイプスキンの数量を計上。

Bタイプスキン・Dタイプスキンは、天端用につき水平目地材を設置しない。

・透水防砂材 (420×4)

公称壁高	数量	計	摘 要
6.00	5	30.00	
5.25	3	15.75	
4.50	5	22.50	
3.00	4	12.00	
3.75	2	7.50	
4.50	1	4.50	
5.25	2	10.50	
2.98	3	8.94	
6.00	2	12.00	
6.75	7	47.25	
合 計		171.00 (m)	

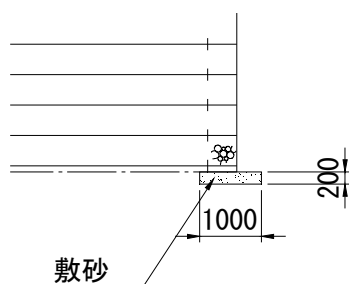
妻留部鋼製壁面材補強土壁 材料表
(起点部)

名 称	形 状		単位	数 量	備 考
壁 面 材	(MF)	フルタイプ°	枚	19	SR235 (φ 13・φ 9)
	(SF00)	最下段用フルタイプ°	枚	2	SR235 (φ 13・φ 9)
	(MH)	ハーフタイプ°	枚	18	SR235 (φ 13・φ 9)
	(MM)	750調整用	枚	4	SR235 (φ 9)
ダブルフック			個	138	SR235 (φ 16)
ストリップ° PL-80×4.0	L =	6.16 m	本	21	L=9.0m
	L =	3.00 m	本	21	補強用2本含む
	L =	8.00 m	本	36	補強用3本含む
	L =	7.00 m	本	37	補強用3本含む
	L =	6.00 m	本	29	補強用2本含む
	L =	5.00 m	本	27	補強用2本含む
	総延長		m	1,048.36	
カセットプレート	PL- 285×5.0× 250		個	12	スタイ°
ボルト・ナット	M12× 40		個	228	六角ボルト・ナット
透水防砂材	Aタイプ°	1050× 2.1	m	93.0	
	Bタイプ°	300× 300	枚	276	
公称壁面積				46.50 m ² (壁面材面積)	
壁 高				6.000 m	
施工延長				8.875 m	
壁面勾配				1:	0.00

妻留部鋼製壁面材補強土壁 材料表
(終点部)

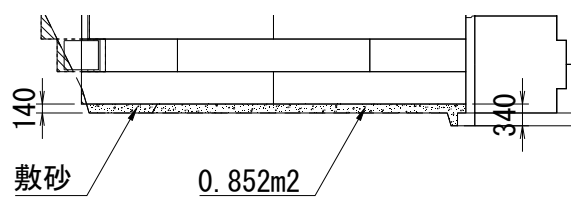
名 称	形 状		単位	数 量	備 考
壁 面 材	(MF)	フルタイプ°	枚	31	SR235(φ13・φ9)
	(SF00)	最下段用フルタイプ°	枚	2	SR235(φ13・φ9)
	(MH)	ハーフタイプ°	枚	15	SR235(φ13・φ9)
	(MM)	750調整用	枚	7	SR235(φ9)
ダブルフック			個	133	SR235(φ16)
ストリップ° PL-80×4.0	L =	6.50 m	本	99	補強用10本含む
	L =	6.00 m	本	11	補強用1本含む
	L =	5.00 m	本	10	補強用1本含む
	L =	4.00 m	本	27	補強用2本含む
	総延長		m	867.50	
カセットプレート	PL- 285×5.0× 250		個	14	スタイ°
ボルト・ナット	M12× 40		個	189	六角ボルト・ナット
透水防砂材	Aタイプ°	1050× 2.1	m	126.8	
	Bタイプ°	300× 300	枚	266	
公称壁面積				63.38 m ² (壁面材面積)	
壁 高				7.000 m	
施工延長				11.649 m	
壁面勾配				1:	0.00

敷砂(起点部)



$$\text{敷砂面積} = 0.852 \text{ m}^2$$

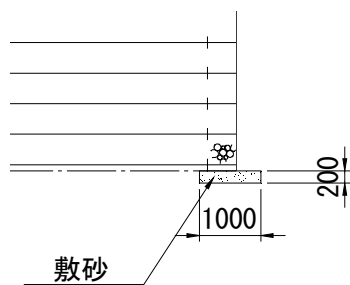
$$\text{奥行き} = 1.000 \text{ m}$$



$$\text{妻留部補強土壁 敷砂} = 0.852 \times 1.000 = 0.85 \text{ m}^3$$

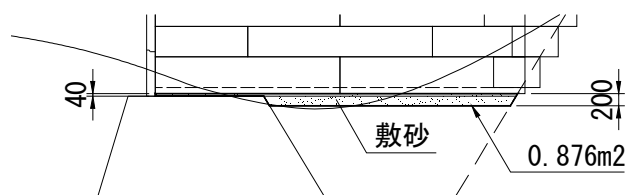
$$\text{合計} = 0.85 \text{ m}^3$$

敷砂(終点部)



$$\text{敷砂面積} = 0.876 \text{ m}^2$$

$$\text{奥行き} = 1.000 \text{ m}$$



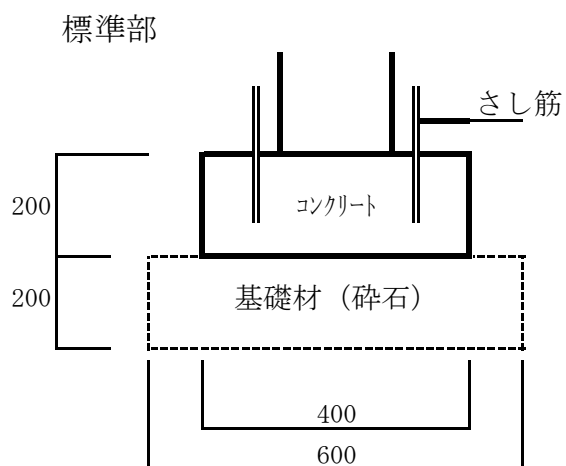
$$\text{敷砂} = 0.876 \times 1.000 = 0.88 \text{ m}^3$$

4. 基 礎 工

基礎工数量総括表

			コンクリート (m3)	型 枠 (m2)	基礎材(碎石) (m3)	鉄 筋 (kg)
400×200 (碎石あり)	標準部		1.51	7.55	2.27	10.3
	段上がり部	H=1.500m	0.29	2.03	-0.08	-
		H=0.750m	0.43	3.66	-0.20	-
400×200 (碎石なし)	標準部		1.42	7.19	-	9.6
	段上がり部	H=0.750m	0.13	1.24	-	-
合 計			3.78	21.67	1.99	19.9

a. 基礎工 (400×200)



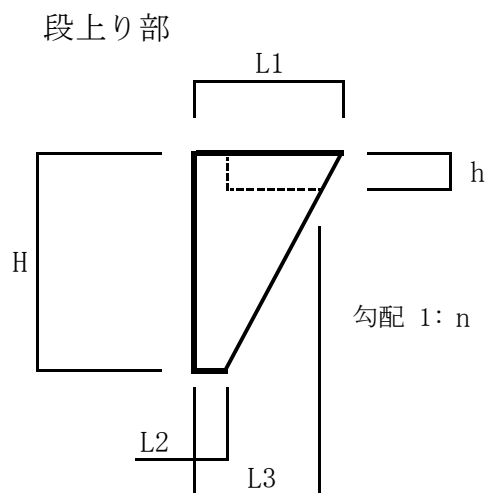
基礎工総延長	
コンクリート延長	L= 18.881 m
基礎材延長	L= 18.881 m
端部型枠数	なし
さし筋間隔	0.750 m

・コンクリート $0.400 \times 0.200 \times 18.881 = 1.51 \text{ m}^3$

・型 枠 $18.881 \times 0.200 \times 2 \text{ヶ所} = 7.55 \text{ m}^2$

・基礎材(砕石) $0.600 \times 0.200 \times 18.881 = 2.27 \text{ m}^3$

・さ し 筋 (2-D13x200) $(18.881 / 0.750 \times 2 \text{列} = 52 \text{本})$
 $0.200 \times 0.995 \times 52 = 10.3 \text{ kg}$



高さ (H)	数量 (箇所)	勾配 (n)	(L 1)	(L 2)	(L 3)	(h)
1.500	1	0.5	0.850	0.100	0.750	0.200
0.750	5	0.5	0.475	0.100	0.375	0.200

基礎コンクリートの幅 B1= 0.400 m

基礎材(砕石)の幅 B2= 0.600 m

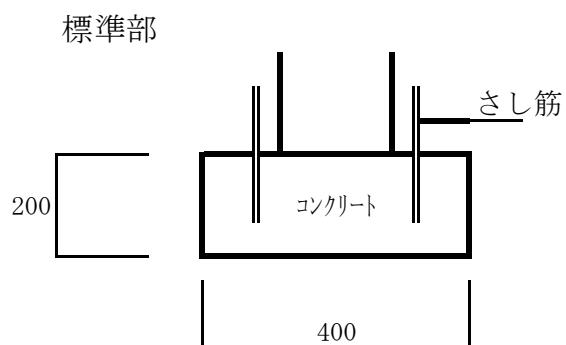
H= 1.500 m

・コンクリート	$\frac{1}{2} \times (0.850 + 0.100) \times 1.500$	$\times \frac{0.400}{1}$	ヶ所	=	0.29 m3
・型 枠	$(\frac{1}{2} \times (0.850 + 0.100) \times 1.500 \times 2$	$+ 0.400 \times 1.500) \times$	1 ヶ所	=	2.03 m2
・基礎材控除分	$\frac{1}{2} \times (0.850 + 0.750 - 0.200)$	$\times \frac{0.200}{0.600}$	$\times 1$ ヶ所	=	0.08 m3

H= 0.750 m

・コンクリート	$\frac{1}{2} \times (0.475 + 0.100) \times 0.750$	$\times \frac{0.400}{5}$	ヶ所	=	0.43 m3
・型 枠	$(\frac{1}{2} \times (0.475 + 0.100) \times 0.750 \times 2$	$+ 0.400 \times 0.750) \times$	5 ヶ所	=	3.66 m2
・基礎材控除分	$\frac{1}{2} \times (0.475 + 0.375 - 0.200)$	$\times \frac{0.200}{0.600}$	$\times 5$ ヶ所	=	0.20 m3

b. 基礎工 (400×200)

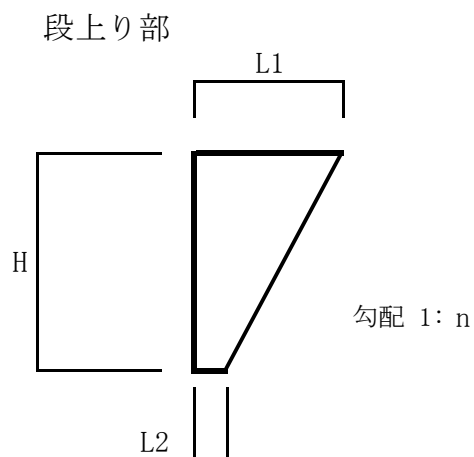


基礎工総延長 コンクリート延長	L= 17.775 m
端部型枠数	1 ヶ所
さし筋間隔	0.750 m

・コンクリート $0.400 \times 0.200 \times 17.775 = 1.42 \text{ m}^3$

・型 枠 $17.775 \times 0.200 \times 2 \text{ ヶ所} + 0.400 \times 0.200 \times 1 \text{ ヶ所} = 7.19 \text{ m}^2$

・さ し 筋 ($17.775 / 0.750 \times 2 \text{ 列} = 48 \text{ 本}$)
(2-D13x200) $0.200 \times 0.995 \times 48 = 9.6 \text{ kg}$



高さ (H)	数量 (箇所)	勾配 (n)	(L 1)	(L 2)	(L 3)	(h)
0.750	2	0.3	0.325	0.100	0.265	0.200

基礎コンクリートの幅 B1 = 0.400 m

H = 0.750 m

・コンクリート

$$\frac{1}{2} \times \left(0.325 + 0.100 \right) \times 0.750 \times \frac{0.400}{2} \text{ヶ所} = 0.13 \text{ m}^3$$

・型 枠

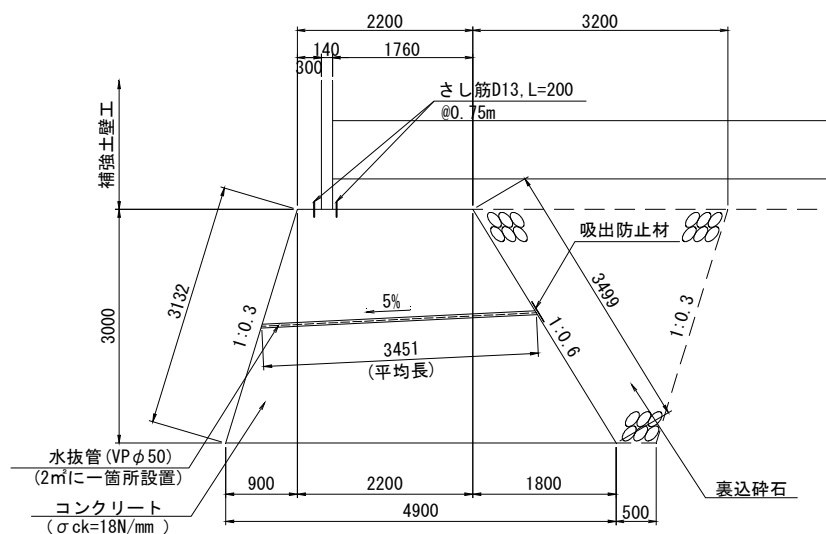
$$\left(\frac{1}{2} \times \left(0.325 + 0.100 \right) \times 0.750 \times 2 + 0.400 \times 0.750 \right) \times \frac{1}{2} \text{ヶ所} = 1.24 \text{ m}^2$$

5. 基礎フーチング工

基礎フーチング工数量総括表

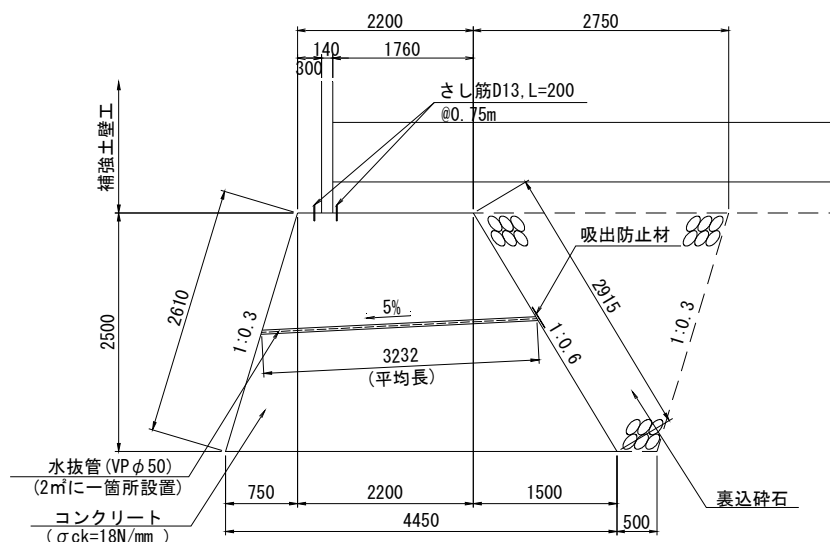
	基礎フーチング工 (H=3000)	基礎フーチング工 (H=2500)	合 計
コンクリート (m3)	22. 37	32. 24	54. 61
型 枠 (m2)	35. 23	29. 75	64. 98
目 地 材 (m2)	-	8. 31	8. 31
裏込砕石 (m3)	11. 70	15. 80	27. 50
水抜きパイプ (m)	13. 80	16. 20	30. 00
吸出防止材 (ヶ所)	4	5	9
さ し 筋 (kg)	1. 20	2. 40	3. 60
基面修正 (m2)	10. 29	17. 27	27. 56
足 場 工 (掛m2)	13. 93	21. 44	35. 37

a. 基礎フーチング工 (H=3000)



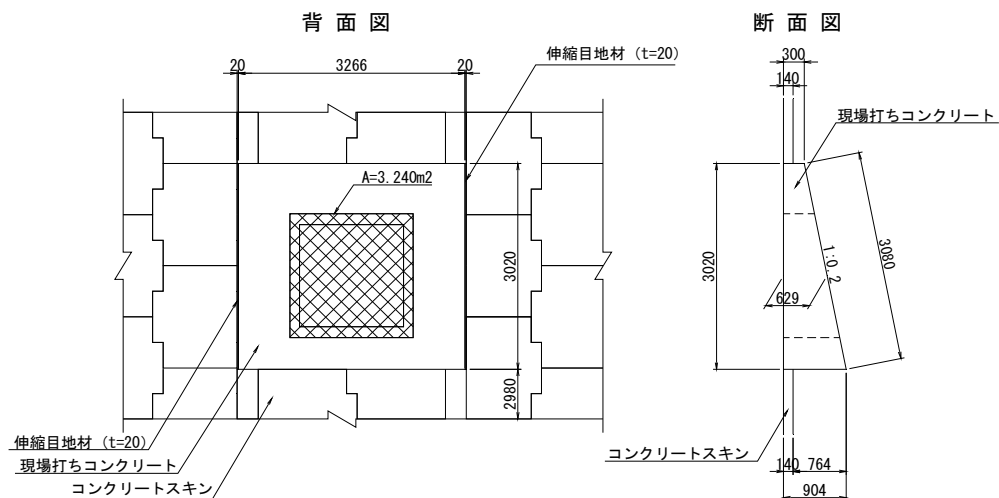
- ・ 設置延長 $L = 2.100 \text{ m}$
- ・ 断面積 $A = 3.000 \times (2.200 + 4.900) \times 1/2 = 10.65 \text{ m}^2$
- ・ コンクリート $V = 10.65 \times 2.100 = 22.37 \text{ m}^3$
- ・ 型 枠 $A = 2.100 \times (3.132 + 3.499) + 10.65 \times 2 \text{ ヶ所} = 35.23 \text{ m}^2$
- ・ 裏 込 砕 石 $V = 3.000 \times (3.200 + 0.500) \times 1/2 \times 2.100 = 11.7 \text{ m}^3$
- ・ 水抜パイプ (VP φ 50) $L = 3.460 \times 4 \text{ ヶ所} \quad (2\text{㎡に1ヶ所}) = 13.8 \text{ m}$
- ・ 吸出防止材 (水抜フィルター) $N = 4 = 4 \text{ ヶ所}$
- ・ さし筋 D13 $W = 0.200 \times 0.995 \times 6 = 1.2 \text{ kg}$
 ※ D13, @750, L=0.200, コンクリートスキンの前面背面の2列
 ($2.100 \div 0.750 \times 2 \text{ 列} = 6 \text{ 本}$)
- ・ 基面整正 $A = 4.90 \times 2.100 = 10.29 \text{ m}^2$
- ・ 足場工 $A = 2.100 \times (3.132 + 3.499) = 13.93 \text{ 掛m}^2$

b. 基礎フーチング工 (H=2500)



- | | | | | |
|----------------------|----|--|---|-----------------------|
| ・ 設置延長 | L= | 3.880 m | | |
| ・ 断面積 | A= | $2.500 \times (2.200 + 4.450) \times 1/2$ | = | 8.31 m ² |
| ・ コンクリート | V= | 8.31×3.880 | = | 32.24 m ³ |
| ・ 型 枠 | A= | $3.880 \times (2.610 + 2.915)$
+ $8.31 \times 1 \text{ヶ所}$ | = | 29.75 m ² |
| ・ 目地材(t=20) | A= | $8.31 \times 1 \text{ヶ所}$ | = | 8.31 m ² |
| ・ 裏 込 砕 石 | V= | $2.500 \times (2.750 + 0.500) \times 1/2 \times 3.880$ | = | 15.8 m ³ |
| ・ 水抜パイプ
(VP φ 50) | L= | $3.240 \times 5 \text{ヶ所}$ (2m ² に1ヶ所) | = | 16.2 m |
| ・ 吸出防止材
(水抜フィルター) | N= | 5 | = | 5 ヶ所 |
| ・ さし筋 D13 | W= | $0.200 \times 0.995 \times 12$
※ D13, @750, L=0.200, コンクリートスキャンの前面背面の2列
($3.880 \div 0.750 \times 2 \text{列} = 12 \text{本}$) | = | 2.4 kg |
| ・ 基面整正 | A= | 4.45×3.880 | = | 17.27 m ² |
| ・ 足場工 | A= | $3.880 \times (2.610 + 2.915)$ | = | 21.44 掛m ² |

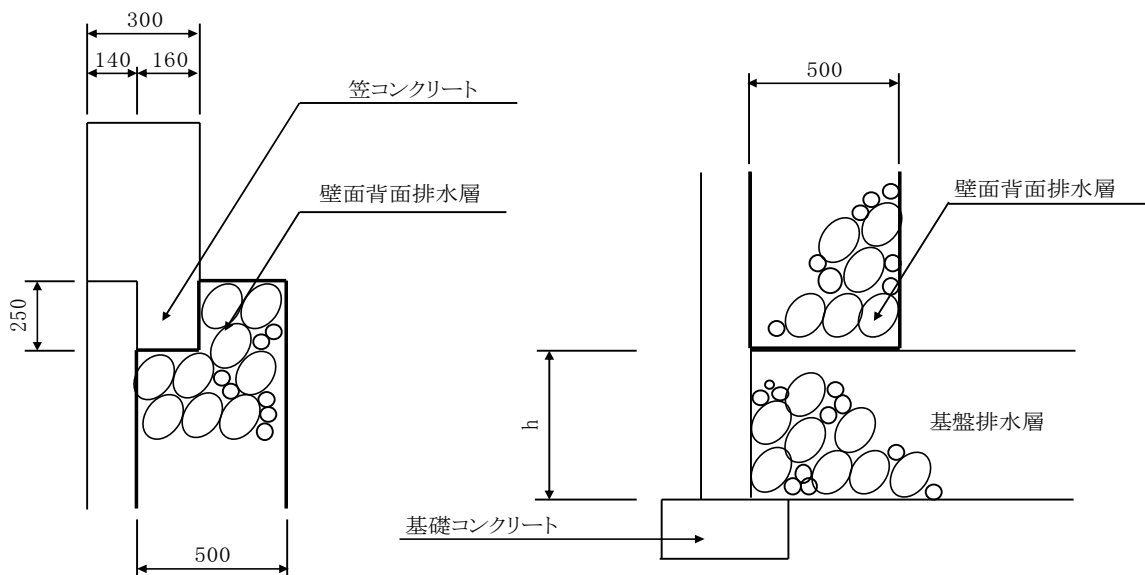
7. 現場打ちコンクリート工



- ・ 設置延長 $L = 3.266 \text{ m}$
- ・ 断面積 $A = 3.020 \times (0.300 + 0.904) \times 1/2 = 1.82 \text{ m}^2$
- ・ コンクリート $V = 1.82 \times 3.266 - (3.24 \times 0.629) = 3.91 \text{ m}^3$
- ・ 型 枠 $A = 3.266 \times (3.020 + 3.080) + 1.82 \times 2 \text{ ヶ所} = 23.56 \text{ m}^2$
- ・ 目地材 (t=20) $A = 0.140 \times (3.020 + 3.020) = 0.85 \text{ m}^2$
- ・ 裏込碎石 $V = 3.266 \times 3.020 \times 0.500 = 4.93 \text{ m}^3$
- ・ 足場工 $A = 3.266 \times (3.020 + 3.080 + 2.980) = 29.66 \text{ 掛m}^2$

8. 壁面背面排水層

a. 補強土壁部



・補強土壁工壁面積	A=	208.54 m ²
・壁面背面排水層の厚さ	b=	0.500 m
・コンクリートスキン厚さ	t=	0.140 m
・笠コンクリート幅	b=	0.300 m
・笠コンクリート延長	L=	0.000 m
・笠コンクリート控除高さ	h=	0.250 m

・控除数量

	b	h	L	V
基盤排水層部	0.500	0.640	32.306	10.338
	0.500	0.740	10.350	3.830
合 計				14.168 (m ³)

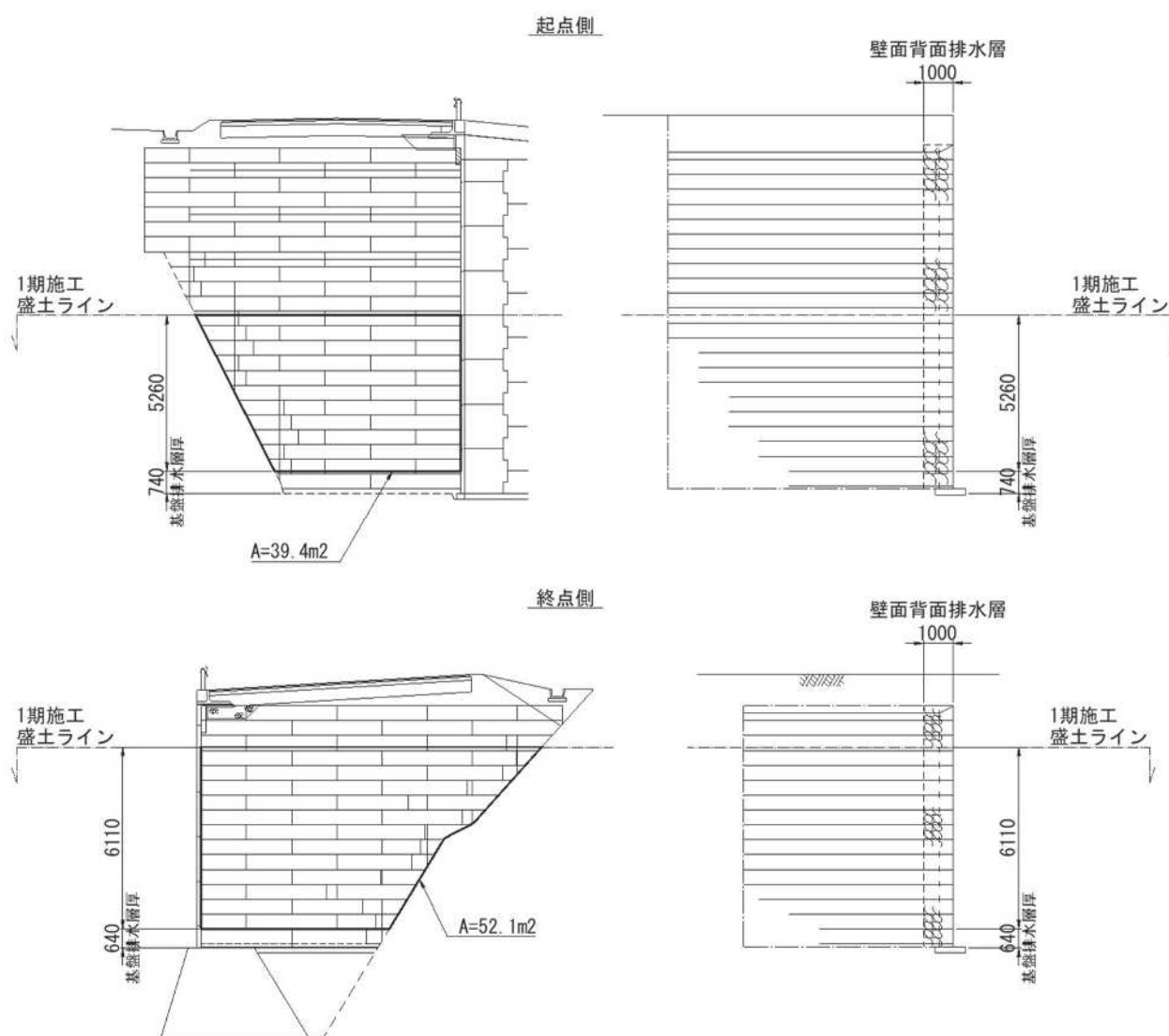
・壁面背面排水層

$$V = 208.535 \times 0.500 - 14.168$$

$$= 90.100$$

$$= 90.1 \text{ m}^3$$

b. 棲止部補強土壁工部



・壁面背面排水層

$$\begin{array}{rclcl}
 V = & 39.4 & \times & 1.000 & \\
 + & 52.1 & \times & 1.000 & \\
 = & 91.5 & & & = 91.5 \text{ m}^3
 \end{array}$$

9. 基盤排水層

a. 碎石

測 点	単距離	断面積	平均断面積	土量	摘 要
NO. 114+16.965		4.3			
NO. 115	3.035	4.2	4.25	12.9	
BC. 23	9.558	3.6	3.90	37.3	
NO. 116	9.711	4.8	4.20	40.8	
NO. 116+7.5	6.940	3.6	4.20	29.1	
SP. 23	6.814	3.6	3.60	24.5	
NO. 117	4.748	3.8	3.70	17.6	
NO. 117+2.0	1.850	3.8	3.80	7.0	NO. 117準用
合計				169.2 m3	

b. 吸出防止材

測 点	単距離	敷設長	平均敷設長	敷設面積	摘 要
NO. 114+16.965		6.2			
NO. 115	3.035	5.7	5.95	18.1	
BC. 23	9.558	5.7	5.70	54.5	
NO. 116	9.711	7.6	6.65	64.6	
NO. 116+7.5	6.940	5.8	6.70	46.5	
SP. 23	6.814	6.1	5.95	40.5	
NO. 117	4.748	6.1	6.10	29.0	
NO. 117+2.0	1.850	6.1	6.10	11.3	NO. 117準用
			合計	264.5 m2	

c. 暗渠排水材

測 点	単距離	敷設長	平均敷設長	敷設面積	摘 要
NO. 114+16.965		8.2			
NO. 115	3.035	11.4	9.80	29.7	
BC. 23	9.558	12.2	11.80	112.8	
NO. 116	9.711	8.4	10.30	100.0	
NO. 116+7.5	6.940	6.6	7.50	52.1	
SP. 23	6.814	5.2	5.90	40.2	
NO. 117	4.748	0.6	2.90	13.8	
NO. 117+2.0	1.850	0.6	0.60	1.1	NO. 117準用
$\Sigma L1 = 42.656 \text{ m}$			$\Sigma A = 349.700 \text{ m}^2$		

・ 平均設置長

$$L2 = \Sigma A \div \Sigma L1 = 8.2 \text{ m}$$

・ 設置箇所数 (設置間隔 @10.0m)

$$n = \Sigma L1 \div 10.0 \text{ m} = 42.656 \div 10.0 = 4.266 \approx 4 \text{ ヶ所}$$

・ 設置長

$$L = L2 \times n = 32.800 \text{ m}$$

10. 地下排水工

・有孔管 $\phi 200$

$$48.800 \quad \times \quad 1 \text{ヶ所}$$

$$= 48.80 \text{ m}$$

$$7.000 \quad \times \quad 1 \text{ヶ所}$$

$$= 7.00 \text{ m}$$

$$6.700 \quad \times \quad 1 \text{ヶ所}$$

$$= 6.70 \text{ m}$$

$$\text{計} \quad 62.50 \text{ m}$$

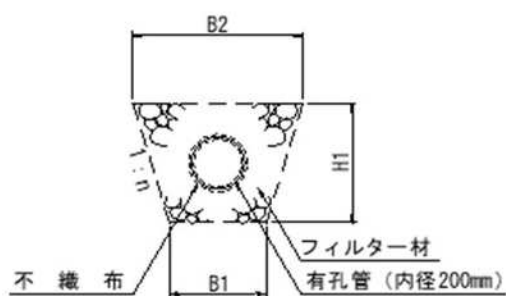
・無孔管 $\phi 200$

$$0.500 \quad \times \quad 2 \text{ヶ所}$$

$$= 1.00 \text{ m}$$

$$\text{計} \quad 1.00 \text{ m}$$

・フィルター材（碎石：有孔管部）



$$B1 = 0.400 \text{ m}$$

$$B2 = 0.700 \text{ m}$$

$$H1 = 0.500 \text{ m}$$

$$n = 0.3$$

$$\phi = 200 \text{ mm}$$

$$V = \left(\frac{1}{2} \times (0.700 + 0.400) \times 0.500 - \pi \times 0.100^2 \right) \times 62.500$$

$$= 15.22 \text{ m}^3$$

・不織布

$$L = 0.200 \times \pi \times 62.500$$

$$= 39.27 \text{ m}^2$$