

工事数量総括表

工 事 名	町道 升谷大泊線 (当 初)					
工事区分・工種・種別・細別	規 格	単 位	数量 (前回)	数量 (今回)	数量増減	摘 要
道路改良		式		1		
道路土工		式		1		
掘削工		式		1		
掘削 土砂 (人力併用片切掘削)		m3		420		
軟岩 I (人力併用片切掘削)		m3		1,010		
路体盛土工		式		1		
路体 発生土		m3		1,700		
路床盛土工		式		1		
路床 流用土又は購入土		m3		220		
盛土補強土		式		1		
ｼﾞｵｸﾞﾗﾌﾞﾙ補強土壁 流用土又は購入土		m3		590		(擁壁工 補強土壁 補強土盛土)

工事数量総括表

工 事 名	町道 升谷大泊線 (当 初)					
工事区分・工種・種別・細別	規 格	単位	数量 (前回)	数量 (今回)	数量増減	摘 要
法面整形工		式		1		
法面整形 切土部	土砂	m ²		310		
切土部	軟岩 I	m ²		750		
盛土部		m ²		330		
伐開除根工		式		1		
伐開除根	t=30cm	m ²		1,560		
残土処理工 残土処理		m ³		160		
地盤改良工		式		1		
路床安定処理工		式		1		
安定処理		m ²		381		
法面工		式		1		

工事数量総括表

工 事 名	町道 升谷大泊線 (当 初)					
工事区分・工種・種別・細別	規 格	単位	数量 (前回)	数量 (今回)	数量増減	摘 要
植生工		式		1		
種子吹付		m ²		640		
厚層基材吹付	t=3cm	m ²		750		
かご工		式		1		
ふとんかご	H=500 B=1200	m		16		
擁壁工		式		1		
作業土工		式		1		
床掘り	土砂	m ³		150		
	軟岩 I	m ³		140		
埋戻し	C	m ³		30		
	D	m ³		3		

工事数量総括表

工 事 名	町道 升谷大泊線 (当 初)					
工事区分・工種・種別・細別	規 格	単 位	数量 (前回)	数量 (今回)	数量増減	摘 要
場所打擁壁工		式		1		
重力式擁壁	コンクリート 18-8-40 平均高 H=2.2m	m ³		-		
補強土壁工		式		1		
補強土壁基礎	底幅 40cm 高さ 20cm	m		21		
補強土壁基礎 重力式基礎	底幅 0.6m/1.93m 高さ 1.9m	m		5		
補強土壁基礎 重力式基礎	底幅 0.8m/2.13m 高さ 1.9m	m		-		
ジオテキスタイル補強土壁面材	t=140mm	m ²		96		
笠石コンクリート工		式		1		
コンクリート		m ³		5		
型 枠		m ²		34		
目地材		m ²		0.9		

工事数量総括表

工 事 名	町道 升谷大泊線 (当 初)					
工事区分・工種・種別・細別	規 格	単 位	数量 (前回)	数量 (今回)	数量増減	摘 要
足場工		掛㎡		96		
鉄 筋		kg		346		
場所打コンクリート工		式		1		
コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3		1		
型 枠		㎡		6		
鉄 筋	D13 SD345	kg		2		
差し筋	D13 SD295	kg		2		
舗装工		式		1		
アスファルト舗装工		式		1		
路盤	粒度調整碎石 M-40 t=15cm	㎡		937		
表層	再生密粒度アスコン(20) t=5cm	㎡		934		

工事数量総括表

工 事 名	町道 升谷大泊線 (当 初)					
工事区分・工種・種別・細別	規 格	単位	数量 (前回)	数量 (今回)	数量増減	摘 要
排水構造物工		式		1		
作業土工		式		1		
床掘り	土砂	m ³		40		
	軟岩 I	m ³		20		
埋戻し	C	m ³		-		
	D	m ³		40		
側溝工		式		1		
プラスチックU型側溝	PU434 300×300	m		69		
側溝蓋	C2-B300	枚		20		
管渠工		式		1		
管渠	P4-D800	m		-		

工事数量総括表

工 事 名	町道 升谷大泊線 (当 初)					
工事区分・工種・種別・細別	規 格	単 位	数量 (前回)	数量 (今回)	数量増減	摘 要
	P4-D1000	m		1		
高耐圧ポリエチレン管	φ 800	m		-		
	φ 1000	m		23		
集水柵・マンホール工		式		1		
集水柵	1号 コンクリート 18-8-40	箇所		-		
	2号 コンクリート 18-8-40	箇所		-		
	3号 コンクリート 18-8-40	箇所		1		
	4号 コンクリート 18-8-40	箇所		1		
防護柵工		式		1		
路側防護柵工		式		1		
ガードレール	Gr-C-4E	m		45		

工事数量総括表

工 事 名	町道 升谷大泊線 (当 初)					
工事区分・工種・種別・細別	規 格	単位	数量 (前回)	数量 (今回)	数量増減	摘 要
	Gr-C-2B	m		-		
仮設工		式		1		
H鋼	300	t		11.2		
矢板	松材t=50mm	m ³		7		
横矢板設置		m ²		156		
基礎コンクリート		m ³		84		
構造物撤去工		式		1		
防護柵撤去工		式		1		
防護柵撤去 (ガードレール)	土中式	m		22		
	コンクリート建込式	m		4		
舗装版切断工		式		1		

工事数量総括表

工 事 名	町道 升谷大泊線 (当 初)					
工事区分・工種・種別・細別	規 格	単 位	数量 (前回)	数量 (今回)	数量増減	摘 要
舗装版切断	アスファルトカッター t=5cm	m		12		
構造物取壊し工		式		1		
舗装版取壊し	アスファルト舗装 t=5cm	m ²		483		
	1400×900×900	基		1		
U型側溝撤去	300×300	m		64		
運搬処理工		式		1		
殻運搬処理	無筋コンクリート殻	m ³		99		
殻運搬処理	アスファルト殻	m ³		24		

土工数量集計表

項目	種別	単位	数量	摘要	
土工	掘削工	片切	土砂	m3	307.9
			軟岩 I	m3	1011.9
		オープン	土砂	m3	121.4
			軟岩 I	m3	-
		掘削合計	土砂	m3	429.3
			軟岩 I	m3	1011.9
			合計	m3	1441.2
路体盛土工	路体	W < 1.0m	m3	33.3	
		1.0m ≤ W < 2.5m	m3	88.2	
		2.0m ≤ W < 4.0m	m3	95.4	
		4.0m ≤ W	m3	1532.3	
		路肩	m3	7.6	
		路体盛土合計	m3	1756.8	
路床盛土工	路床	W < 1.0m	m3	6.6	
		1.0m ≤ W < 2.5m	m3	0.7	
		2.0m ≤ W < 4.0m	m3	38.7	
		4.0m ≤ W	m3	174.3	
		路床盛土合計	m3	220.3	
法面整形工	法面整形	切土部(土砂部)	m2	311.7	
		切土部(軟岩 I)	m2	757.0	
		盛土部	m2	332.7	
伐開除根	t=30cm	m2	1568.0		
残土処理工	残土処理	m3	168.8		

残土処理工

土工区分		土工数量	擁壁工 作業土工	ブロック積 作業土工	排水工 作業土工	合計
		掘削	床掘			発生土
土砂	C=0.9	429.3	153.6	0.0	41.7	624.6
軟岩 I	C=1.15	1,011.9	149.7	0.0	25.9	1,187.5
		路体盛土	埋戻し			流用土
		1,756.8	34.7	0.0	45.8	1,837.3

残土

$$V = \text{軟岩 I 発生土} - \text{流用土} \times 1 / \text{土量変化率}$$

$$V = 1,187.5 - 1,837.3 \times 1 / 1.15 = -410.2$$

(不足土)

$$V = \text{土砂発生土} - \text{不足土} \times 1 / \text{土量変化率}$$

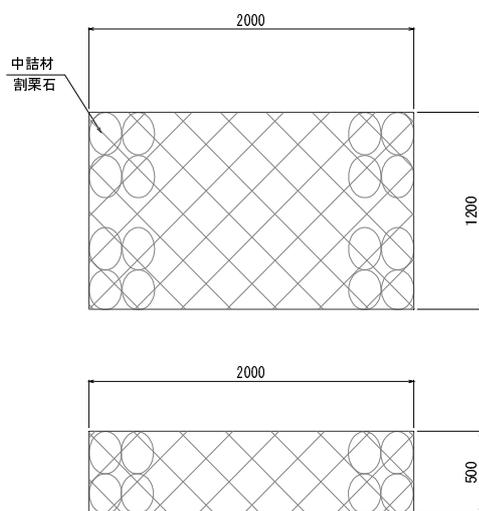
$$V = 624.6 - 410.2 \times 1 / 0.9 = 168.8$$

名 称

ふとんかご

10箇所当り

根 拠 図



名 称	計 算 式	単 位	数 量
ふとんかご 1200×2000×500	$N = 1 \times 10 =$	個	10.0
中詰材	$V = 1.20 \times 2.00 \times 0.50 \times 10 =$	m ³	12.0

補強土壁工数量集計表

項 目	種 別	単 位	数 量	摘 要
補強土壁工 作業土工	床掘 土砂	m3	153.6	
	軟岩 I	m3	149.7	
	埋戻し D	m3	3.5	
	C	m3	31.2	
補強土盛土		m3	594.9	(土工にて計上)
補強土壁工				
	壁面材 t=140mm	m2	96.5	
	補強材 4.0t×80	m	751.0	
	ボルトナット M12×40	本	306.0	
	水平目地材 20t×85×600	枚	83.0	
	透水防砂材 4×300×L	m	140.0	
	ガセットプレート 6.0×115×500	枚	14.0	
	ジベルピン	個	56.0	
	コネクティブ 6.0×60×428	本	3.0	
笠石コンクリート工	W=300			
	コンクリート $\sigma_{ck}=24\text{N}/\text{mm}^2$	m3	5.0	
	型 枠	m2	34.5	
	目地材 t=20mm	m2	0.9	
	足場工 ブラケット足場	m	27.0	
	鉄 筋 D13 SD345	kg	346.9	
基礎工			-	
	延 長 B=400 H=200	m	21.1	
	コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$	m3	2.6	
	型 枠	m2	16.1	
	差し筋 D13 SD295	kg	21.0	
	基礎材 C-40	m2	-	
	置換碎石 C-40	m2	-	

補強土壁工数量集計表

項 目	種 別	単 位	数 量	摘 要
重力式基礎工				
	延 長 600/1930×1900	m	5.9	
	延 長 800/2130×1900	m	-	
	コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m ³	14.2	
	型 枠	m ²	28.8	
	目地材	m ²	-	
	裏込材 C-40	m ³	14.1	
	差し筋 D13 SD295	kg	5.9	
地下排水工				
	排水管 有孔管 $\phi 200$	m	35.5	
	無孔管 $\phi 200$	m	5.0	
	排水マット 300×30	m	5.0	
	フィルター材 4号30～20	m ³	8.7	
	不織布	m ²	76.1	
	ソケット $\phi 200$ 用	個	7.0	
	ソケット $\phi 200$ 用	個	-	
	Tチーゾ	個	1.0	
	キャップ	個	2.0	
	背面フィルター層 M-40	m ³	47.2	
	排水ブラケット層 M-40	m ³	52.4	
場所打コンクリート工				
	コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m ³	1.4	
	型 枠	m ²	6.2	
	鉄 筋 D13 SD345	kg	2.3	
	差し筋 D13 SD295	kg	2.6	

補強土壁工数量集計表

項 目	種 別	単位	数 量				摘 要
			1号	2号	3号	合計	
作業土工							
床掘	土砂	m3	0	-	153.6	153.6	
	軟岩 I	m3	0	0	149.7	149.7	
埋戻し	D	m3	0	0	3.5	3.5	
	C	m3	0	0	31.2	31.2	
補強土盛土		m3	0	0	594.9	594.9	
補強土壁工							
壁面材	t=140mm	m2			96.5	96.513	
補強材	4.0t×80	m			751.0	751	
ボルトナット	M12×40	本			306	306	
水平目地材	20t×85×600	枚			83	83	
透水防砂材	4×300×L	m			140.0	140	
ガセットプレート	6.0×115×500	枚			14	14	
ジベルピン		個			56	56	
コネクティブ	6.0×60×428	本			3	3	
笠石コンクリート工	W=300						
コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m3			5.0	5.049	
型 枠		m2			34.5	34.519	
目地材	t=20mm	m2			0.9	0.935	エラストイト
足場工	ブラケット足場	m			27.0	27	
鉄 筋	D13 SD345	kg			346.9	346.9	
基礎工							
延 長	B=400 H=200	m			21.1	21.1	
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3			2.6	2.626	
型 枠		m2			16.1	16.092	
差し筋	D13 SD295	kg			21.0	21	
基礎材	C-40	m2			-	0	クラッシャーラン
置換碎石	C-40	m2			-	0	クラッシャーラン
重力式基礎工							
延 長	600/1930×1900	m			5.9	5.9	

土工数量

測点	距離 m	補強土盛土						摘要
		補強土盛土			面積 m ²	平均面積 m ²	体積 m ³	
		面積 m ²	平均面積 m ²	体積 m ³				
3号補強土								
No.124 + 6.529		21.3	10.65	0.0		0.00	0.0	
No.124 + 16.500	10.0	21.3	21.30	213.0		0.00	0.0	
No.125	3.5	22.2	21.75	76.1		0.00	0.0	
No.125 + 6.324	6.3	23.7	22.95	144.6		0.00	0.0	(EC.28)
No.125 + 13.100	6.8	23.7	23.70	161.2		0.00	0.0	
			3号合計	594.9			0.0	
合計				594.9			0.0	

土工数量

測点	距離 m	補強土壁工 床堀						摘要
		土砂			軟岩 I			
		面積	平均面積	体積	面積	平均面積	体積	
		m ²	m ²	m ³	m ²	m ²	m ³	
1号補強土								
No.112		7.6	3.80	0.0	4.7	2.35	0.0	
No.113		6.0	6.80	0.0	9.6	7.15	0.0	
No.113 + 6.057		12.7	9.35	0.0	8.4	9.00	0.0	(BC.25-1)
No.113 + 17.332		20.4	16.55	0.0	9.7	9.05	0.0	(SP.25-1)
No.114		22.5	21.45	0.0	10.5	10.10	0.0	
No.114 + 8.607		10.4	16.45	0.0	14.6	12.55	0.0	(EC.25-1BC.25-2)
No.114 + 16.000		14.4	12.40	0.0	14.3	14.45	0.0	
No.115		19.4	16.90	0.0	15.0	14.65	0.0	
No.115 + 9.594		27.2	23.30	0.0	10.5	12.75	0.0	(EC.25-2BC.26)
No.116		24.3	25.75	0.0	9.5	10.00	0.0	
No.116 + 12.383		24.3	24.30	0.0	9.5	9.50	0.0	
			1号合計	0.0			0.0	
2号補強土								
No.120 + 4.652		0.0	0.00	0.0	15.0	7.50	0.0	
No.120 + 16.032		0.0	0.00	0.0	15.0	15.00	0.0	(SP.27)
No.121		9.3	4.65	0.0	1.2	8.10	0.0	
No.121 + 17.838		9.9	9.60	0.0	9.9	5.55	0.0	(EC.27)
No.122		14.1	12.00	0.0	7.7	8.80	0.0	
No.122 + 3.300		14.1	14.10	0.0	7.7	7.70	0.0	
			2号合計	0.0			0.0	
3号補強土								
No.124 + 6.529		6.1	3.05	0.0	4.2	2.10	0.0	
No.124 + 16.500	10.0	6.1	6.10	61.0	4.2	4.20	42.0	
No.125	3.5	2.9	4.50	15.8	2.8	3.50	12.3	
No.125 + 6.324	6.3	6.8	4.85	30.6	8.7	5.75	36.2	(EC.28)
No.125 + 13.100	6.8	6.8	6.80	46.2	8.7	8.70	59.2	
			3号合計	153.6			149.7	
合計				153.6			149.7	

土工数量

測点	距離 m	補強土壁工 埋戻し						摘要
		D			C			
		面積 m ²	平均面積 m ²	体積 m ³	面積 m ²	平均面積 m ²	体積 m ³	
1号補強土								
No.112		0.5	0.25	0.0	0.0	0.00	0.0	
No.113		0.2	0.35	0.0	0.0	0.00	0.0	
No.113 + 6.057		0.0	0.10	0.0	0.6	0.30	0.0	(BC.25-1)
No.113 + 17.332		0.0	0.00	0.0	0.8	0.70	0.0	(SP.25-1)
No.114		0.0	0.00	0.0	0.5	0.65	0.0	
No.114 + 8.607		0.2	0.10	0.0	0.0	0.25	0.0	(EC.25-1BC.25-2)
No.114 + 16.000		0.0	0.10	0.0	1.0	0.50	0.0	
No.115		0.0	0.00	0.0	1.7	1.35	0.0	
No.115 + 9.594		0.0	0.00	0.0	2.1	1.90	0.0	(EC.25-2BC.26)
No.116		0.0	0.00	0.0	1.2	1.65	0.0	
No.116 + 12.383		0.0	0.00	0.0	1.2	1.20	0.0	
			1号合計	0.0			0.0	
2号補強土								
No.120 + 4.652		0.0	0.00	0.0	1.9	0.95	0.0	
No.120 + 16.032		0.0	0.00	0.0	1.9	1.90	0.0	(SP.27)
No.121		0.0	0.00	0.0	1.4	1.65	0.0	
No.121 + 17.838		0.7	0.35	0.0	0.0	0.70	0.0	(EC.27)
No.122		0.4	0.55	0.0	0.0	0.00	0.0	
No.122 + 3.300		0.4	0.40	0.0	0.0	0.00	0.0	
			2号合計	0.0			0.0	
3号補強土								
No.124 + 6.529		0.3	0.15	0.0	0.0	0.00	0.0	
No.124 + 16.500	10.0	0.3	0.30	3.0	0.0	0.00	0.0	
No.125	3.5	0.0	0.15	0.5	1.5	0.75	2.6	
No.125 + 6.324	6.3	0.0	0.00	0.0	2.4	1.95	12.3	(EC.28)
No.125 + 13.100	6.8	0.0	0.00	0.0	2.4	2.40	16.3	
			3号合計	3.5			31.2	
合計								
				3.5			31.2	

3号補強土壁工数量総括表

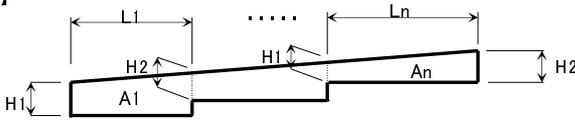
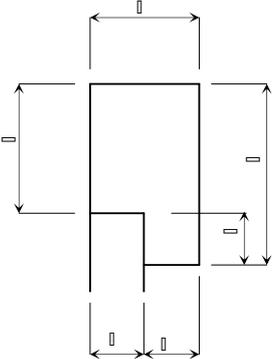
種 別	細 別	規格・寸法	単 位	数 量	摘 要
補強土壁工					
	壁面材(コンクリートパネル)	t=140mm	m ²	96.513	
	補強材(ストリップ)	4.0t×80	m	751.000	SS400 亜鉛メッキ付
	ボルトナット	M12×40	本	306	強度区分 8.8,8.0
	水平目地材	20t×85×600	枚	83	コルクプレート
	透水防砂材	4×300×L	m	140.0	
	ガセットプレート	6.0×115×500	枚	14	
	ジベルピン		個	56	
	コネクティブストリップ	6.0×60×428	本	3	
笠石コンクリート工		W=300mm			
(配筋式)	コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N}/\text{mm}^2$	m ³	5.049	
	型 枠		m ²	34.519	
	目地材	t=20mm	m ²	0.935	エラストイト
	足場工	ブラケット足場	m	27.000	
	鉄 筋	D13 SD345	kg	346.9	
基礎工					
	延 長		m	21.100	
	コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$	m ³	2.626	
	型 枠		m ²	16.092	
	差し鉄筋	D13 SD295	kg	21.0	
重力式基礎工					
	延 長		m	5.900	
	コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$	m ³	14.184	
	型 枠		m ²	28.774	
	裏込材	RC-40	m ³	14.125	クラッシュラン
	差し鉄筋	D13 SD295	kg	5.9	
地下排水工					
	排水管(有孔管)	φ 200	m	35.500	
	排水管(無孔管)	φ 200	m	5.000	
	排水マット	300×30	m	5.000	
	フィルター材(単粒度碎石)	4号30～20	m ³	8.662	
	不 織 布		m ²	76.112	
	ソケット	φ 200用	個	7	有孔管用
	Tチーழ		個	1	
	キャップ		個	2	
	背面フィルター層	M-40	m ³	47.177	粒調碎石
	排水ブランケット層	M-40	m ³	52.390	粒調碎石
現場打ちコンクリート工					
	コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$	m ³	1.425	
	型 枠		m ²	6.191	
	鉄 筋	D13 SD345	kg	2.3	
	差し鉄筋	D13 SD295	kg	2.6	

補強土壁工数量

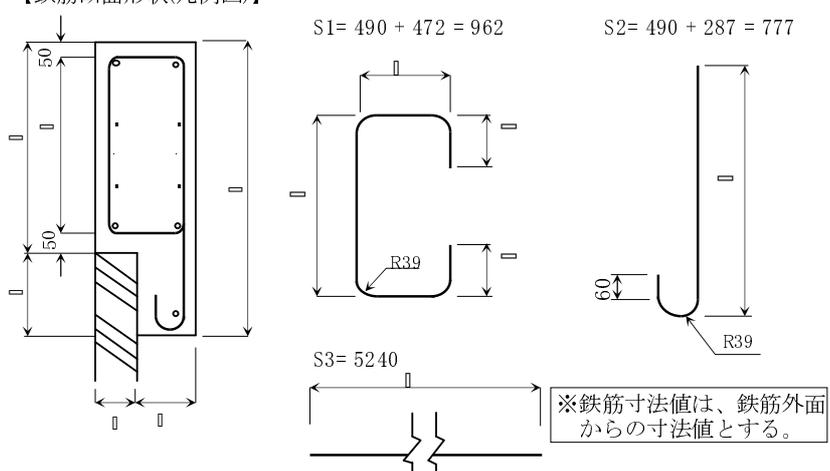
細別	規格	計算式				数量
壁面材 コンクリートパネル	t=140mm	No.	記号	m ² /枚	枚	面積
		1	A4	3.240	× 10	32.400 m ²
		2	B2-0.60	1.620	× 3	4.860 m ²
		3	B4-1.20	3.240	× 3	9.720 m ²
		4	B5-1.20	3.240	× 1	3.240 m ²
		5	U2-0.58P	アンカー筋付 1.566	× 2	3.132 m ²
		6	U4-1.18P	アンカー筋付 3.186	× 5	15.930 m ²
		7	TA2-1.20	0.240	× 4	0.960 m ²
		8	TB1-0.60	0.120	× 2	0.240 m ²
		9	TU2-1.18	0.236	× 2	0.472 m ²
		10	CL2-1.35	1.620	× 2	3.240 m ²
		11	CL4-2.15	2.580	× 3	7.740 m ²
		12	BCL2-1.20-1.35	1.620	× 1	1.620 m ²
		13	BCL2-0.60-2.15	1.290	× 1	1.290 m ²
		14	UCL1-0.58-1.35P	アンカー筋付 0.783	× 1	0.783 m ²
		15	UCL2-0.58-2.15P	アンカー筋付 1.247	× 1	1.247 m ²
		16	CR2-1.35	1.620	× 2	3.240 m ²
		※	17 BCR2-1.20-1.35	1.620	× 2	3.240 m ²
		18	UCR1-0.58-1.35P	アンカー筋付 0.783	× 2	1.566 m ²
		19	UBCL2-1.18-1.35P	アンカー筋付 1.593	× 1	1.593 m ²
				Σn・ΣS=	48 枚	96.513 m ²
※ 17. BCR2-1.20-1.35				穴開加工パネル φ250を1枚含む。		
補強材(ストリップ)	4.0t×80 SS400	ストリップ長さ (m)	ストリップ継手内訳 (m)	本数	長さ	751.00 m
		【L= 3.50m】	(3.50)	× 3	= 10.50 m	
		【L= 4.00m】	(4.00)	× 6	= 24.00 m	
		【L= 4.50m】	(4.50)	× 33	= 148.50 m	
		【L= 5.00m】	(5.00)	× 40	= 200.00 m	
		【L= 5.50m】	(5.50)	× 54	= 297.00 m	
		【L= 6.00m】	(6.00)	× 6	= 36.00 m	
		【L= 7.00m】	(7.00)	× 5	= 35.00 m	

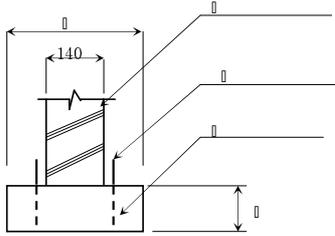
補強土壁工数量																																																																																																																			
細別	規格	計算式	数量																																																																																																																
ボルトナット	M12×40	<table style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 50%;"></td> <td style="text-align: right;">箇所</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: center;">本</td> <td style="text-align: center;">=</td> <td style="width: 10%;"></td> <td style="text-align: right;">本</td> </tr> <tr> <td>補強材取付部</td> <td style="text-align: right;">133</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: center;">2</td> <td style="text-align: center;">=</td> <td></td> <td style="text-align: right;">266 本</td> </tr> <tr> <td>ガセット+補助ストリップ部</td> <td style="text-align: right;">8</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: center;">2</td> <td style="text-align: center;">=</td> <td></td> <td style="text-align: right;">16 本</td> </tr> <tr> <td>その他</td> <td style="text-align: right;">6</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: center;">4</td> <td style="text-align: center;">=</td> <td></td> <td style="text-align: right;">24 本</td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td style="text-align: center;">Σ</td> <td style="text-align: center;">=</td> <td style="text-align: right;">306 本</td> </tr> </table>		箇所	×	本	=		本	補強材取付部	133	×	2	=		266 本	ガセット+補助ストリップ部	8	×	2	=		16 本	その他	6	×	4	=		24 本					Σ	=	306 本	306 本																																																																													
	箇所	×	本	=		本																																																																																																													
補強材取付部	133	×	2	=		266 本																																																																																																													
ガセット+補助ストリップ部	8	×	2	=		16 本																																																																																																													
その他	6	×	4	=		24 本																																																																																																													
				Σ	=	306 本																																																																																																													
水平目地材	20t×85×600 コルクプレート	<table style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 50%;"></td> <td style="text-align: right;">箇所</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: center;">枚</td> <td style="text-align: center;">=</td> <td style="width: 10%;"></td> <td style="text-align: right;">枚</td> </tr> <tr> <td>パネル幅 1800 ≤ W</td> <td style="text-align: right;">21</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: center;">3</td> <td style="text-align: center;">=</td> <td></td> <td style="text-align: right;">63 枚</td> </tr> <tr> <td>パネル幅 1200 ≤ W < 1800</td> <td style="text-align: right;">7</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: center;">2</td> <td style="text-align: center;">=</td> <td></td> <td style="text-align: right;">14 枚</td> </tr> <tr> <td>パネル幅 W=500(Tコーナー部)</td> <td style="text-align: right;">6</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: center;">1</td> <td style="text-align: center;">=</td> <td></td> <td style="text-align: right;">6 枚</td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td style="text-align: center;">Σ_n</td> <td style="text-align: center;">=</td> <td style="text-align: right;">83 枚</td> </tr> </table>		箇所	×	枚	=		枚	パネル幅 1800 ≤ W	21	×	3	=		63 枚	パネル幅 1200 ≤ W < 1800	7	×	2	=		14 枚	パネル幅 W=500(Tコーナー部)	6	×	1	=		6 枚					Σ _n	=	83 枚	83 枚																																																																													
	箇所	×	枚	=		枚																																																																																																													
パネル幅 1800 ≤ W	21	×	3	=		63 枚																																																																																																													
パネル幅 1200 ≤ W < 1800	7	×	2	=		14 枚																																																																																																													
パネル幅 W=500(Tコーナー部)	6	×	1	=		6 枚																																																																																																													
				Σ _n	=	83 枚																																																																																																													
透水防砂材	4×300×L	<p>【鉛直方向】</p> <table style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 30%;">壁高</td> <td style="width: 10%;"></td> <td style="width: 10%; text-align: right;">箇所</td> <td style="width: 10%;"></td> <td style="width: 10%; text-align: center;">=</td> <td style="width: 20%;"></td> <td style="width: 10%; text-align: right;">m</td> </tr> <tr> <td>H=2.38m</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: right;">1</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td style="text-align: right;">2.38 m</td> </tr> <tr> <td>H=3.58m</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: right;">1</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td style="text-align: right;">3.58 m</td> </tr> <tr> <td>H=4.78m</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: right;">1</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td style="text-align: right;">4.78 m</td> </tr> <tr> <td>H=5.38m</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: right;">2</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td style="text-align: right;">10.76 m</td> </tr> <tr> <td>H=4.18m</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: right;">4</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td style="text-align: right;">16.72 m</td> </tr> <tr> <td>H=4.78m</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: right;">2</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td style="text-align: right;">9.56 m</td> </tr> <tr> <td>H=3.58m</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: right;">1</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td style="text-align: right;">3.58 m</td> </tr> <tr> <td>H=2.38m</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: right;">1</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td style="text-align: right;">2.38 m</td> </tr> </table> <p>【水平方向】</p> <table style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 30%;">パネル幅</td> <td style="width: 10%;"></td> <td style="width: 10%; text-align: right;">箇所</td> <td style="width: 10%;"></td> <td style="width: 10%; text-align: center;">=</td> <td style="width: 20%;"></td> <td style="width: 10%; text-align: right;">m</td> </tr> <tr> <td>L=2.70m</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: right;">17</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td style="text-align: right;">45.90 m</td> </tr> <tr> <td>L=2.15m</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: right;">4</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td style="text-align: right;">8.60 m</td> </tr> <tr> <td>L=1.35m</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: right;">7</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td style="text-align: right;">9.45 m</td> </tr> <tr> <td>L=0.50m</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: right;">6</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td style="text-align: right;">3.00 m</td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td style="text-align: center;">ΣL</td> <td style="text-align: center;">=</td> <td style="text-align: right;">120.69 m</td> </tr> </table> <p>※ ΣL×ロス率(10%)を割り増し、10m単位に切上げる。</p> <table style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 30%;"></td> <td style="width: 10%;"></td> <td style="width: 10%; text-align: right;">120.69</td> <td style="width: 10%; text-align: center;">×</td> <td style="width: 10%; text-align: right;">1.1</td> <td style="width: 10%; text-align: center;">=</td> <td style="width: 10%; text-align: right;">140.00 m</td> </tr> </table>	壁高		箇所		=		m	H=2.38m	×	1				2.38 m	H=3.58m	×	1				3.58 m	H=4.78m	×	1				4.78 m	H=5.38m	×	2				10.76 m	H=4.18m	×	4				16.72 m	H=4.78m	×	2				9.56 m	H=3.58m	×	1				3.58 m	H=2.38m	×	1				2.38 m	パネル幅		箇所		=		m	L=2.70m	×	17				45.90 m	L=2.15m	×	4				8.60 m	L=1.35m	×	7				9.45 m	L=0.50m	×	6				3.00 m					ΣL	=	120.69 m			120.69	×	1.1	=	140.00 m	140.0 m
壁高		箇所		=		m																																																																																																													
H=2.38m	×	1				2.38 m																																																																																																													
H=3.58m	×	1				3.58 m																																																																																																													
H=4.78m	×	1				4.78 m																																																																																																													
H=5.38m	×	2				10.76 m																																																																																																													
H=4.18m	×	4				16.72 m																																																																																																													
H=4.78m	×	2				9.56 m																																																																																																													
H=3.58m	×	1				3.58 m																																																																																																													
H=2.38m	×	1				2.38 m																																																																																																													
パネル幅		箇所		=		m																																																																																																													
L=2.70m	×	17				45.90 m																																																																																																													
L=2.15m	×	4				8.60 m																																																																																																													
L=1.35m	×	7				9.45 m																																																																																																													
L=0.50m	×	6				3.00 m																																																																																																													
				ΣL	=	120.69 m																																																																																																													
		120.69	×	1.1	=	140.00 m																																																																																																													
ガセットプレート	6.0×115×500	<table style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 50%;">補助ストリップ取付部</td> <td style="width: 10%;"></td> <td style="width: 10%;"></td> <td style="width: 10%; text-align: center;">=</td> <td style="width: 10%;"></td> <td style="width: 10%; text-align: right;">8 枚</td> </tr> <tr> <td>ガセット振り取付部</td> <td></td> <td></td> <td style="text-align: center;">=</td> <td></td> <td style="text-align: right;">6 枚</td> </tr> </table>	補助ストリップ取付部			=		8 枚	ガセット振り取付部			=		6 枚	14 枚																																																																																																				
補助ストリップ取付部			=		8 枚																																																																																																														
ガセット振り取付部			=		6 枚																																																																																																														
ジベルピン		<table style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 50%;"></td> <td style="width: 10%;"></td> <td style="width: 10%; text-align: right;">パネル1枚当り個数</td> <td style="width: 10%;"></td> <td style="width: 10%; text-align: center;">=</td> <td style="width: 10%;"></td> </tr> <tr> <td>パネル枚数</td> <td style="text-align: right;">28</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: right;">2</td> <td style="text-align: center;">=</td> <td style="text-align: right;">56 個</td> </tr> </table> <p>※天端パネル、コーナーパネルを除く。</p>			パネル1枚当り個数		=		パネル枚数	28	×	2	=	56 個	56 個																																																																																																				
		パネル1枚当り個数		=																																																																																																															
パネル枚数	28	×	2	=	56 個																																																																																																														
コネクティブストリップ	6.0×60×428		3 本																																																																																																																

笠石コンクリート工数量

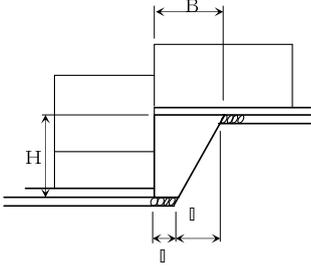
細別	規格	計算式	数量																																			
笠石コンクリート工 (配筋) コンクリート 型枠 目地材 足場 鉄筋	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$ 一般構造用型枠 $t=20\text{mm}$ ブラケット足場 D13(SD345)		5.049 m^3 34.519 m^2 0.935 m^2 27.000 m 346.9 kg																																			
	W=300mm	<p>【笠コン形状】</p>  <p>笠コン面積算出式 $\Sigma(H1+H2) \times Ln / 2$</p> <p>【平均H算出】</p> <table border="1" data-bbox="502 907 1300 1131"> <thead> <tr> <th></th> <th>H1</th> <th>H2</th> <th>L</th> <th></th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1)</td> <td>A1 = (0.735 + 0.566)</td> <td></td> <td>6.776</td> <td>∕ 2 = 4.408 m²</td> </tr> <tr> <td>2)</td> <td>A2 = (0.566 + 0.408)</td> <td></td> <td>6.324</td> <td>∕ 2 = 3.080 m²</td> </tr> <tr> <td>3)</td> <td>A3 = (0.408 + 0.320)</td> <td></td> <td>3.500</td> <td>∕ 2 = 1.274 m²</td> </tr> <tr> <td>4)</td> <td>A4 = (0.320 + 0.160)</td> <td></td> <td>6.350</td> <td>∕ 2 = 1.524 m²</td> </tr> <tr> <td>5)</td> <td>A5 = (0.760 + 0.659)</td> <td></td> <td>4.050</td> <td>∕ 2 = 2.873 m²</td> </tr> <tr> <td colspan="3"></td> <td>$\Sigma L = 27.000\text{ m}$</td> <td>$\Sigma A = 13.159\text{ m}^2$</td> </tr> </tbody> </table> <p>平均H = $\Sigma A / \Sigma L = 13.159 / 27.000 = 0.490\text{ m}$</p>		H1	H2	L		1)	A1 = (0.735 + 0.566)		6.776	∕ 2 = 4.408 m ²	2)	A2 = (0.566 + 0.408)		6.324	∕ 2 = 3.080 m ²	3)	A3 = (0.408 + 0.320)		3.500	∕ 2 = 1.274 m ²	4)	A4 = (0.320 + 0.160)		6.350	∕ 2 = 1.524 m ²	5)	A5 = (0.760 + 0.659)		4.050	∕ 2 = 2.873 m ²				$\Sigma L = 27.000\text{ m}$	$\Sigma A = 13.159\text{ m}^2$	
	H1	H2	L																																			
1)	A1 = (0.735 + 0.566)		6.776	∕ 2 = 4.408 m ²																																		
2)	A2 = (0.566 + 0.408)		6.324	∕ 2 = 3.080 m ²																																		
3)	A3 = (0.408 + 0.320)		3.500	∕ 2 = 1.274 m ²																																		
4)	A4 = (0.320 + 0.160)		6.350	∕ 2 = 1.524 m ²																																		
5)	A5 = (0.760 + 0.659)		4.050	∕ 2 = 2.873 m ²																																		
			$\Sigma L = 27.000\text{ m}$	$\Sigma A = 13.159\text{ m}^2$																																		
		<p>【断面形状】</p>  <p>全延長 L = 27.000 m 目地幅 = 20 mm 目地箇所数 = 5 箇所</p> <p>笠石コンクリート断面積(平均高さ) $S = 0.490 \times 0.300 + 0.250 \times 0.160 = 0.187\text{ m}^2$</p>																																				
コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	<p>断面積 延長</p> <p>V = 0.187 × 27.000 = 5.049 m³</p>	5.049 m^3																																			

笠石コンクリート工数量

細別	規格	計算式	数量																								
型枠		$\begin{aligned} \text{前背面 } A1 &= (\text{前面高 } 0.490 + \text{背面高 } 0.740) \times \text{延長 } 27.000 = 33.210 \text{ m}^2 \\ \text{妻部 } A2 &= \text{断面積 } 0.187 \times \text{箇所 } 7 = 1.309 \text{ m}^2 \\ \Sigma A &= 34.519 \text{ m}^2 \end{aligned}$	34.519 m ²																								
目地材	t=20mm エラストイト	$A = 0.187 \times 5 \text{ 箇所} = 0.935 \text{ m}^2$	0.935 m ²																								
足場	ブラケット足場	$L = 27.000 \text{ m}$	27.000 m																								
鉄筋	D13 SD345	$W = 69.373 \times 27 / 5.40 = 346.9 \text{ kg}$ <p>【鉄筋断面形状(凡例図)】</p>  <p>S1= 490 + 472 = 962 S2= 490 + 287 = 777</p> <p>S3= 5240</p> <p>※鉄筋寸法値は、鉄筋外面からの寸法値とする。</p> <p>5.4m当たり</p> <table border="0"> <tr> <td>(S1)</td> <td>0.962 m</td> <td>× 0.995 kg/m</td> <td>× 19 本</td> <td>=</td> <td>18.187 kg</td> </tr> <tr> <td>(S2)</td> <td>0.777 m</td> <td>× 0.995 kg/m</td> <td>× 19 本</td> <td>=</td> <td>14.689 kg</td> </tr> <tr> <td>(S3)</td> <td>5.240 m</td> <td>× 0.995 kg/m</td> <td>× 7 本</td> <td>=</td> <td>36.497 kg</td> </tr> <tr> <td colspan="5"></td> <td>ΣW = 69.373 kg</td> </tr> </table>	(S1)	0.962 m	× 0.995 kg/m	× 19 本	=	18.187 kg	(S2)	0.777 m	× 0.995 kg/m	× 19 本	=	14.689 kg	(S3)	5.240 m	× 0.995 kg/m	× 7 本	=	36.497 kg						ΣW = 69.373 kg	346.9 kg
(S1)	0.962 m	× 0.995 kg/m	× 19 本	=	18.187 kg																						
(S2)	0.777 m	× 0.995 kg/m	× 19 本	=	14.689 kg																						
(S3)	5.240 m	× 0.995 kg/m	× 7 本	=	36.497 kg																						
					ΣW = 69.373 kg																						

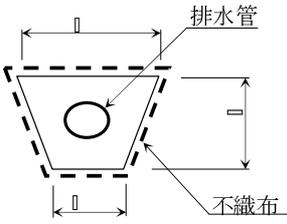
基礎工数量計算書			
細別	規格	計算式	数量
基礎工 延長 コンクリート 型枠 差し鉄筋	$\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$ D13(SD295)		21.100 m 2.626 m ³ 16.092 m ² 21.0 kg
		<p>200t×400W 勾配 1: 0.3</p> <p>【断面形状】</p>  <p>基礎コンクリート断面積 $S = 0.400 \times 0.200 = 0.080 \text{ m}^2$</p>	
延長		L = 21.100 m	21.100 m
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$	<p>一般部 断面積 延長</p> $V1 = 0.080 \times 21.100 = 1.688 \text{ m}^3$ <p>段差部</p> <p>段差高さ コンクリート体積</p> <p>【H= 0.600 m】 V2 = 0.070 × 3 箇所 = 0.210 m³</p> <p>【H= 1.200 m】 V2 = 0.182 × 4 箇所 = 0.728 m³</p> $\Sigma V2 = 0.938 \text{ m}^3$ <p>※ コンクリート体積は、段差部数量を参照</p> <p>一般部 段差部</p> <p>合計 $\Sigma V = 1.688 + 0.938 = 2.626 \text{ m}^3$</p>	2.626 m ³
型枠		<p>高さ 延長</p> <p>前背面部 A1 = (0.200 × 21.100) × 2 = 8.440 m²</p> <p>断面積 箇所</p> <p>妻部 A2 = 0.080 × 4 = 0.320 m²</p> <p>段差部 段差高さ 型枠面積</p> <p>【H= 0.600 m】 A3 = 0.588 × 3 箇所 = 1.764 m²</p> <p>【H= 1.200 m】 A3 = 1.392 × 4 箇所 = 5.568 m²</p> $\Sigma A2 = 7.332 \text{ m}^2$ <p>※ 型枠面積は、段差部数量を参照</p> <p>前背面部 妻部 段差部</p> <p>合計 $\Sigma A = 8.440 + 0.320 + 7.332 = 16.092 \text{ m}^2$</p>	16.092 m ²
差し鉄筋	D13(SD295)	W = 21.100 / 0.600 × 0.300 × 0.995 × 2 = 21.0 kg	21.0 kg

基礎工数量計算書

細別	規格	計算式	数量																																																						
		<p>段差部数量</p>  <table border="1" data-bbox="539 582 1120 728"> <thead> <tr> <th>タイプ名</th> <th>H (m)</th> <th>B (m)</th> <th>0.3×H</th> <th>段差部面積</th> <th>箇所数</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>タイプA</td> <td>0.600</td> <td>0.380</td> <td>0.180</td> <td>0.174</td> <td>3</td> </tr> <tr> <td>タイプB</td> <td>1.200</td> <td>0.560</td> <td>0.360</td> <td>0.456</td> <td>4</td> </tr> <tr> <td>タイプC</td> <td>1.800</td> <td>0.740</td> <td>0.540</td> <td>0.846</td> <td></td> </tr> <tr> <td>タイプD</td> <td>2.400</td> <td>0.920</td> <td>0.720</td> <td>1.344</td> <td></td> </tr> </tbody> </table> <p>段差部面積 $S = (B + 0.20) \times H / 2$</p> <p>1) コンクリート体積 段差部面積 × 基礎幅</p> <table data-bbox="566 873 957 996"> <tbody> <tr> <td>タイプA</td> <td>0.174 × 0.40</td> <td>= 0.070 m³</td> </tr> <tr> <td>タイプB</td> <td>0.456 × 0.40</td> <td>= 0.182 m³</td> </tr> <tr> <td>タイプC</td> <td>0.846 × 0.40</td> <td>= 0.338 m³</td> </tr> <tr> <td>タイプD</td> <td>1.344 × 0.40</td> <td>= 0.538 m³</td> </tr> </tbody> </table> <p>2) 型枠面積 段差部面積前背面 × 2 + 段差部妻型面積</p> <table data-bbox="566 1075 1117 1198"> <tbody> <tr> <td>タイプA</td> <td>0.174 × 2 + 0.600 × 0.40</td> <td>= 0.588 m²</td> </tr> <tr> <td>タイプB</td> <td>0.456 × 2 + 1.200 × 0.40</td> <td>= 1.392 m²</td> </tr> <tr> <td>タイプC</td> <td>0.846 × 2 + 1.800 × 0.40</td> <td>= 2.412 m²</td> </tr> <tr> <td>タイプD</td> <td>1.344 × 2 + 2.400 × 0.40</td> <td>= 3.648 m²</td> </tr> </tbody> </table>	タイプ名	H (m)	B (m)	0.3×H	段差部面積	箇所数	タイプA	0.600	0.380	0.180	0.174	3	タイプB	1.200	0.560	0.360	0.456	4	タイプC	1.800	0.740	0.540	0.846		タイプD	2.400	0.920	0.720	1.344		タイプA	0.174 × 0.40	= 0.070 m ³	タイプB	0.456 × 0.40	= 0.182 m ³	タイプC	0.846 × 0.40	= 0.338 m ³	タイプD	1.344 × 0.40	= 0.538 m ³	タイプA	0.174 × 2 + 0.600 × 0.40	= 0.588 m ²	タイプB	0.456 × 2 + 1.200 × 0.40	= 1.392 m ²	タイプC	0.846 × 2 + 1.800 × 0.40	= 2.412 m ²	タイプD	1.344 × 2 + 2.400 × 0.40	= 3.648 m ²	
タイプ名	H (m)	B (m)	0.3×H	段差部面積	箇所数																																																				
タイプA	0.600	0.380	0.180	0.174	3																																																				
タイプB	1.200	0.560	0.360	0.456	4																																																				
タイプC	1.800	0.740	0.540	0.846																																																					
タイプD	2.400	0.920	0.720	1.344																																																					
タイプA	0.174 × 0.40	= 0.070 m ³																																																							
タイプB	0.456 × 0.40	= 0.182 m ³																																																							
タイプC	0.846 × 0.40	= 0.338 m ³																																																							
タイプD	1.344 × 0.40	= 0.538 m ³																																																							
タイプA	0.174 × 2 + 0.600 × 0.40	= 0.588 m ²																																																							
タイプB	0.456 × 2 + 1.200 × 0.40	= 1.392 m ²																																																							
タイプC	0.846 × 2 + 1.800 × 0.40	= 2.412 m ²																																																							
タイプD	1.344 × 2 + 2.400 × 0.40	= 3.648 m ²																																																							

重力式基礎工数量計算書

細別	規格	計算式	数量																											
重力式基礎工 コンクリート 型枠 裏込材 差し鉄筋	$\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$ クラッシュラン D13(SD295)		14.184 m ³ 28.774 m ² 14.125 m ³ 5.87 kg																											
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$	<p>【断面形状】</p> <p>重力式基礎断面寸法表</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>基礎高 (m)</th> <th>B1 (m)</th> <th>B2 (m)</th> <th>W1 (m)</th> <th>W2 (m)</th> <th>1:n1</th> <th>1:n2</th> <th>1:n3</th> <th>延長 (m)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>H=1.90m</td> <td>0.600</td> <td>1.930</td> <td>0.500</td> <td>2.020</td> <td>0.20</td> <td>0.50</td> <td>0.30</td> <td>5.900</td> </tr> <tr> <td colspan="8">合計</td> <td>5.900</td> </tr> </tbody> </table> <p> $\text{【H=1.90m】} \frac{A=2.404\text{m}^2}{V1=(0.600 + 1.930) \times 1.900 / 2} \times \frac{5.900}{\Sigma V} = \frac{14.184 \text{ m}^3}{14.184 \text{ m}^3}$ </p>	基礎高 (m)	B1 (m)	B2 (m)	W1 (m)	W2 (m)	1:n1	1:n2	1:n3	延長 (m)	H=1.90m	0.600	1.930	0.500	2.020	0.20	0.50	0.30	5.900	合計								5.900	14.184 m ³
基礎高 (m)	B1 (m)	B2 (m)	W1 (m)	W2 (m)	1:n1	1:n2	1:n3	延長 (m)																						
H=1.90m	0.600	1.930	0.500	2.020	0.20	0.50	0.30	5.900																						
合計								5.900																						
型枠		<p> $\text{【H=1.90m】} \text{ 妻部 箇所数 斜距離(前面+背面) 延長}$ $A1= 2.404 \times 2 + (1.938 + 2.124) \times \frac{5.900}{\Sigma A} = \frac{28.774 \text{ m}^2}{28.774 \text{ m}^2}$ </p>	28.774 m ²																											
裏込材	クラッシュラン	<p> $\text{【H=1.90m】} \frac{A=2.394\text{m}^2}{V1=(0.500 + 2.020) \times 1.900 / 2} \times \frac{5.900}{\Sigma V} = \frac{14.125 \text{ m}^3}{14.125 \text{ m}^3}$ </p>	14.125 m ³																											
差し鉄筋	D13(SD295)	<p> 総延長 $W= 5.900 / 0.600 \times 0.300 \times 0.995 \times 2 = 5.87 \text{ kg}$ </p>	5.87 kg																											

地下排水工数量			
細別	規格	計算式	数量
地下排水工			
有孔管	φ 200	(4号30~20)	35.500 m
無孔管	φ 200		5.000 m
排水マット	300×30		5.000 m
フィルター材	単粒度碎石		8.662 m ³
不織布			76.112 m ²
継ぎ手材	(有孔管用)		7 個
継ぎ手材			1 個
継ぎ手材			2 個
壁背面フィルター	粒調碎石		47.177 m ³
排水ブランケット	粒調碎石		52.390 m ³
		各種1m当り数量	
		 <p>1 地下排水工 $L = 1.000 \text{ m}$</p> <p>2 フィルター材 (単粒度碎石4号30~20mm)</p> $\{ (0.70 + 0.40) \times 0.50 / 2 \} \times 1.00 = 0.275$ $0.20 \times 0.20 \times 3.14 / 4 = 0.0314 \dots \text{管の面積}$ $0.275 - 0.0314 \quad V = 0.244 \text{ m}^3$ <p>3 不織布</p> $\{ 0.70 + 0.40 + \sqrt{(0.50^2 + 0.15^2)} \times 2 \} \times 1.0$ $A = 2.144 \text{ m}^2$	
有孔管	φ 200	$L = 35.500$	$= 35.500 \text{ m}$
無孔管	φ 200	$L = 5.000$	$= 5.000 \text{ m}$
排水マット	300×30	$L = 5.000$	$= 5.000 \text{ m}$

地下排水工数量										
細別	規格	計算式							数量	
排水ブランケット	粒調碎石 M-40	No	壁高さ	延長 (m)	n 勾配	L1 (m)	L2 (m)	層厚 (m)	断面積 (m ²)	体積 (m ³)
		1	H=1.18m	1.350	0.5	3.500	3.800	0.600	2.190	2.957
		2	H=2.38m	2.700	0.5	3.500	3.800	0.600	2.190	5.913
		3	H=3.58m	2.700	0.5	4.000	4.300	0.600	2.490	6.723
		4	H=4.78m	2.700	0.5	4.500	4.800	0.600	2.790	7.533
		5	H=5.38m	2.720	0.5	4.500	4.800	0.600	2.790	7.589
		6	H=4.78m	2.180	0.5	4.500	4.800	0.600	2.790	6.082
		7	H=4.18m	2.700	0.5	4.000	4.300	0.600	2.490	6.723
		8	H=2.38m	2.700	0.5	3.500	3.800	0.600	2.190	5.913
		9	H=1.78m	1.350	0.5	3.500	3.800	0.600	2.190	2.957
		合計		21.100						
<p>【算定式】</p> <p>断面積 = (L1 + L2) × H / 2</p> <p>体積 = 断面積 × 延長</p> <p>※ H :排水ブランケット層厚</p>										
									52.390 m ³	

現場打ちコンクリート工数量計算書

細 別	規 格	計 算 式	数 量
現場打ちコンクリート工 コンクリート 型 枠 鉄 筋 差し鉄筋	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ D13(SD345) D13(SD295)		1.425 m ³ 6.191 m ² 2.3 kg 2.6 kg
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V = \left(\frac{\text{断面積}}{2} + \frac{\text{断面積}}{2} \right) \times \text{幅} = 1.425 \text{ m}^3$ $V = (2.203 + 2.548) \times 0.5 \times 0.600 = 1.425 \text{ m}^3$ <p>※ コンクリート断面積は、3号補強土壁工詳細図(2)を参照</p>	1.425 m ³
型 枠		$\text{前背面部 } A1 = 2.203 + 2.548 = 4.751 \text{ m}^2$ $\text{妻部 } A2 = \frac{\text{幅}}{2} \times \text{高さ} \times 2 = 1.440 \text{ m}^2$ $\text{合計 } \Sigma A = 4.751 + 1.440 = 6.191 \text{ m}^2$	6.191 m ²
鉄 筋	D13 SD345	$W = 2.338 = 2.3 \text{ kg}$ <p>※ 3号補強土壁工詳細図(2)を参照</p>	2.3 kg
差し鉄筋	D13(SD295)	$W = 2.640 \text{ } / \text{ } 0.600 \times 0.300 \times 0.995 \times 2 = 2.6 \text{ kg}$	2.6 kg

舗装工数量集計表

項 目	種 別	単 位	数 量	摘 要
舗装工 舗装準備工	不陸整正	m2	937.7	
アスファルト舗装工	路盤 粒度調整碎石	m2	937.7	M-40 t=15cm
	表層 再生密粒度アスコ	m2	934.7	20 t=5cm

名 称 舗装工			
名 称	計 算 式	単 位	数 量
表 層	A= 舗装工平面図より A= 934.7	=	m2 934.7
路盤	A= 934.7+60×0.05	=	m2 937.7

高耐圧ポリエチレン管 φ 800			高耐圧ポリエチレン管 φ 1000					
LR	測 点	延 長	LR	測 点	延 長	LR	測 点	個
L	No.120 + 18.000 ~ No.121 + 9.000		CL	No.125 + 6.500	23.9			
合 計		0.0	合 計		23.9	合 計		0

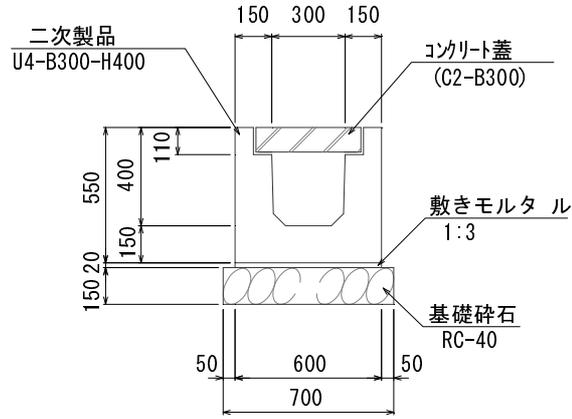
ヒューム管 P4-D800			ヒューム管 P4-D1000					
LR	測 点	延 長	LR	測 点	延 長	LR	測 点	延 長
L	No.120 + 18.000		R	No.125 + 10.000	1.6			
合 計		0.0	合 計		1.6	合 計		0.0

1号集水桝			2号集水桝			3号集水桝		
LR	測 点	箇所	LR	測 点	箇所	LR	測 点	箇所
R	No.121 + 5.000		L	No.120 + 18.000		R	No.125 + 8.000	1
合 計		0	合 計		0	合 計		1

4号集水桝								
LR	測 点	箇所	LR	測 点	延長	LR	測 点	延長
R	No.125 + 11.000	1						
合 計		1	合 計		0.0	合 計		0.0

名 称	ロングU水路	10m当り
-----	--------	-------

根 拠 図



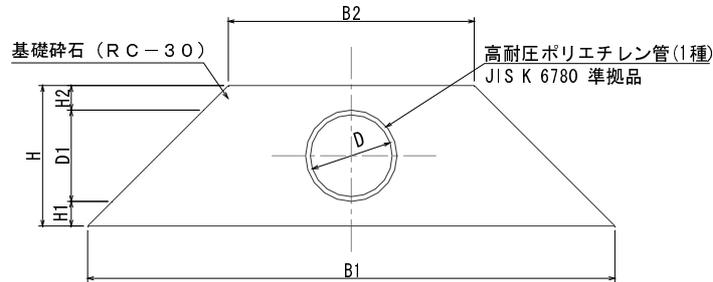
名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャスト側溝 PU434	$N = 10.00 / 2.00 =$	本	5.0
敷モルタル 1 : 3	$V = 0.60 \times 0.02 \times 10.00 =$	m ³	0.12
基礎碎石 RC-40 t=15cm	$A = 0.70 \times 10.00 =$	m ²	7.0

名 称

高耐圧ポリエチレン管 φ1000

10m当り

根 拠 図



(mm)

呼称 (D)	D1	B1	B2	H1	H2	H
φ800	892	3792	2400	200	300	1392
φ1000	1132	4732	3000	300	300	1732

名 称

計 算 式

単 位

数 量

高耐圧ポリエチレン管
1種 φ1000

$$L = 10.00 =$$

m

10.0

基礎碎石
RC-30

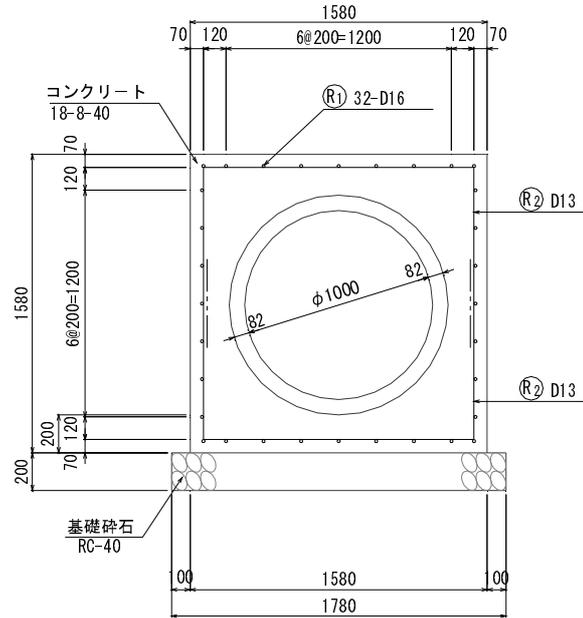
$$V = (1/2 \times (3.00 + 4.732) \times 1.732 - \pi \times 1.132^2 / 4) \times 10.00 =$$

m³

56.9

名 称	ヒューム管 P4-D1000	10m当り
-----	----------------	-------

根 拠 図



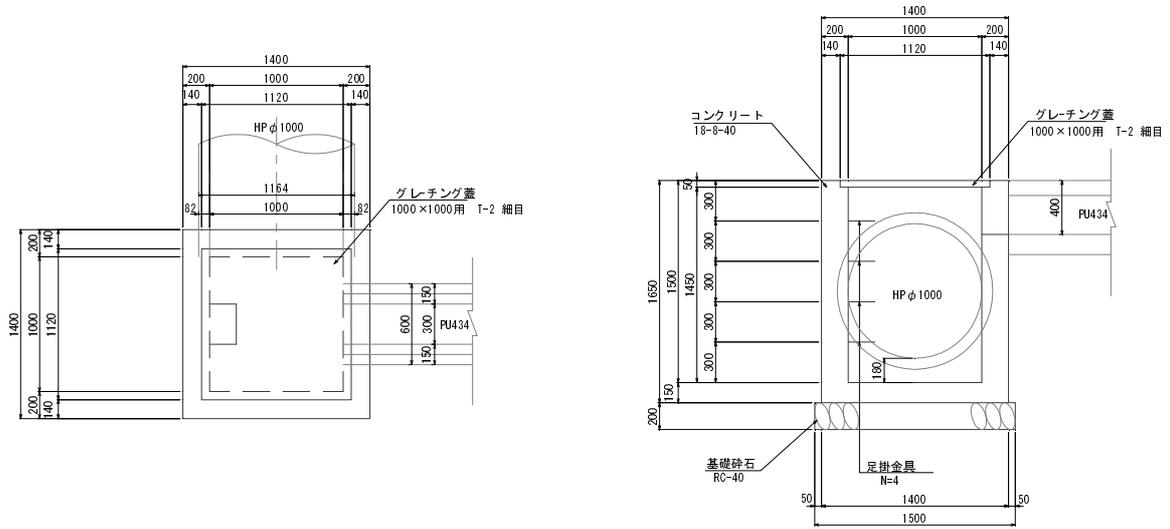
名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート管 φ 1000	N= 建設省標準図集より =	本	4.1
コンクリート 18-8-40	V= 建設省標準図集より =	m ³	14.3
型 枠	A= 建設省標準図集より =	m ²	31.6
基礎砕石 RC-40 t=20cm	A= 建設省標準図集より =	m ²	17.8
鉄筋 D13	W= 建設省標準図集より = 33.333	kg	
	W= 33.333 × 10.00 =	kg	333.330
D16	W= 建設省標準図集より = 49.920	kg	
	W= 49.920 × 10.00 =	kg	499.200
	合計 =	kg	832.530

名 称

3号集水桝

10箇所当り

根 拠 図



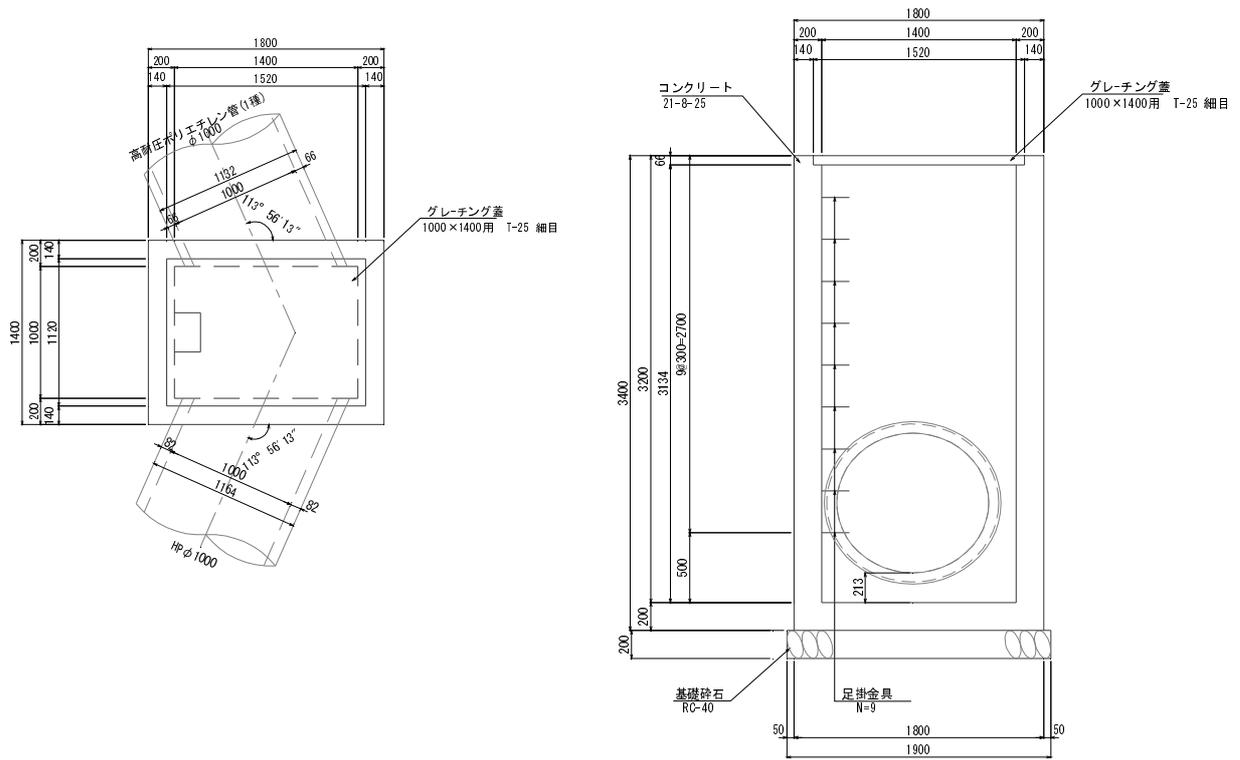
名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート 18-8-40	$V = (1.40 \times 1.40 \times 1.65 - 1.00 \times 1.00 \times 1.45 - 1.12 \times 1.12 \times 0.05 - (0.40 \times 0.30 + \pi \times 1.164^2 / 4) \times 0.20) \times 10 =$	m3	14.80
型 枠	$A = ((1.40 \times 1.65 + 1.00 \times 1.60) \times 4 + 0.40 \times 0.20 \times 2 - (0.30 \times 0.40 + \pi \times 1.164^2 / 4) \times 2) \times 10 =$	m2	134.3
基礎砕石 RC-40 t=20cm	$A = 1.50 \times 1.50 \times 10 =$	m2	22.5
足掛金具	$N = 4 \times 10 =$	本	40
グレーチング蓋 1000×1000用 T-2 細目	$N = 1 \times 10 =$	組	10
床 堀	$V = (1/2 \times ((1.40 + 1.00) + (2.40 + 1.85)) \times 1.85 - 1.30 \times 1.80 \times 1.10) \times 10 =$	m3	35.8
埋戻し C	$V = 35.8 - (1.50 \times 1.50 \times 0.20 + 1.40 \times 1.40 \times 1.65) \times 10 =$	m3	-1.0

名 称

4号集水桝

10箇所当り

根 拠 図



名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート 18-8-40	$V = (1.80 \times 1.40 \times 3.40 - 1.40 \times 1.00 \times 3.134 - 1.52 \times 1.12 \times 0.066 - (\pi \times 1.164^2 / 4 + \pi \times 1.132^2 / 4) \times 0.20) \times 10 =$	m3	36.5
型 枠	$A = (((1.80 + 1.40) \times 3.40 + (1.40 + 1.00) \times 3.134) \times 2 - (\pi \times 1.164^2 / 4 + \pi \times 1.132^2 / 4) \times 2) \times =$	m2	326.6
基礎砕石 RC-40 t=20cm	$A = 1.90 \times 1.50 \times 10 =$	m2	28.5
足掛金具	$N = 9 \times 10 =$	本	90
グレーチング蓋 1000×1400用 T-25 細目	$N = 1 \times 10 =$	組	10
鉄 筋 D13	$W = \text{鉄筋加工図より}$ $W = 182.69 \times 10 =$	kg	1826.9

名 称		ガードレール Gr-C-4E		10m当り	
		根 拠 図			
名 称	計 算 式	単 位	数 量		
ガードレール 土中用 C種	L= 10.00	=	m	10.0	

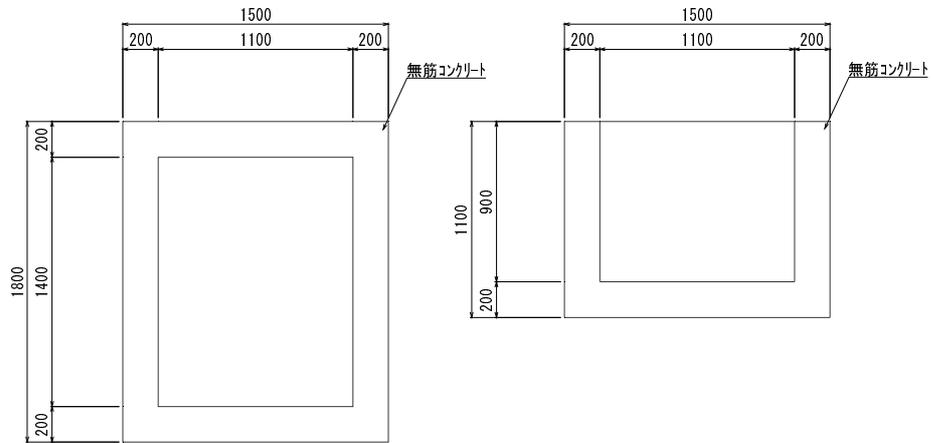
名 称		U型側溝撤去		10m当り	
		根 拠 図			
名 称	計 算 式	単 位	数 量		
コンクリート取壊し	$V = (0.60 \times 0.45 - 0.30 \times 0.30) \times 10.00 =$	m3	1.8		

名 称

樹撤去 1400×1100×900

10箇所当り

根 拠 図



名 称

計 算 式

単 位

数 量

コンクリート取壊し

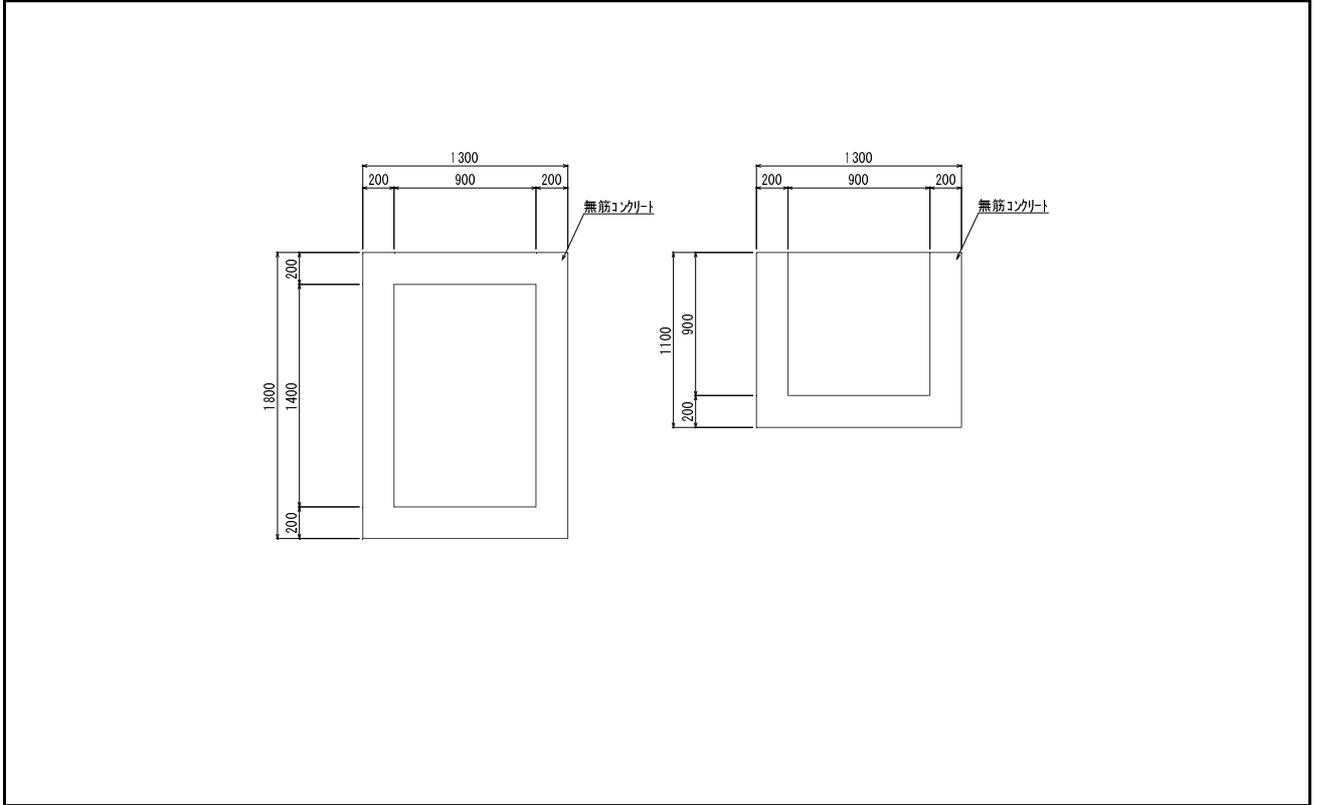
$$V = (1.50 \times 1.80 \times 1.10 - 1.10 \times 1.40 \times 0.90) \times 10 =$$

m³

15.84

名 称	柵撤去 1400×900×900	10箇所当り
-----	------------------	--------

根 拠 図



名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート取壊し	$V = (1.30 \times 1.80 \times 1.10 - 0.90 \times 1.40 \times 0.90) \times 10$ $=$	m3	14.4

名 称 殻運搬処理			
名 称	計 算 式	単 位	数 量
アスファルト殻	$V = 483.4 \times 0.05 =$	m3	24.2
コンクリート殻	U型側溝 $V = 1.80/10.00 \times 64.0 = 11.520$ 柵 $1400 \times 1100 \times 900$ $V = 15.84/10 \times 1 = 1.584$ 柵 $1400 \times 900 \times 900$ $V = 14.40/10 \times 1 = 1.440$ 仮設工基礎 $V = 1.0 \times 1.4 \times 60 = 84.000$		
	コンクリート殻合計 =	m3	98.5

仮設防護柵工								
LR	測 点	延 長	LR	測 点	延 長	LR	測 点	延 長
R	No.121 + 10.000 ~ No.124 + 10.000	60.0						
合 計		60.0	合 計		0.0	合 計		0.0

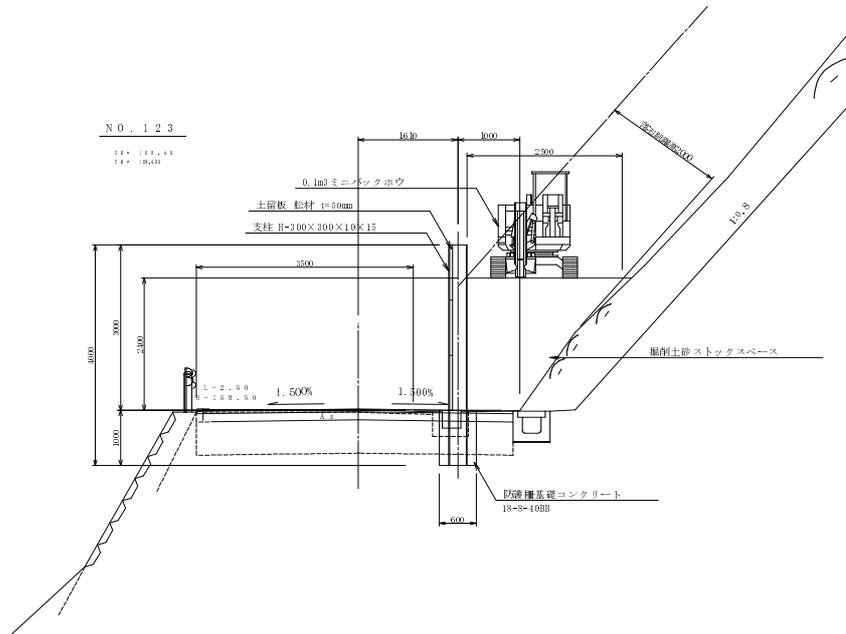
LR	測 点	延 長	LR	測 点	延 長	LR	測 点	延 長
合 計		0.0	合 計		0.0	合 計		0.0

名 称

仮設防護柵工

一式当り

根 拠 図



名 称	計 算 式	単位	数 量
土工 床堀 (軟岩)	$V = 1.0 \times 1.4 \times 60 = 84.000$	m	84.0
基礎コンクリート 18-8-40BB	$V = 1.0 \times 1.4 \times 60 = 84.000$	m ³	84.0
支柱 1本当り	$w = 93 \times 4 = 372.000$	kg	372.0
本数	$N = 30.000$	本	30.0
総重量	$W = 372 \times 30 / 1000 = 11.200$	t	11.2
土留め板 松材 t=50mm	$A = 3.0 \times 1.8 \times 29 = 156.600$	m ²	156.6