

# 工事数量総括表

工 事 名	町道 升谷大迫線 (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		m3		16		
軟岩		m3		11		
路体盛土工		式		1		
路体 発生土		m3		270		
盛土補強土		式		1		
ジオテキスタイル補強土壁 流用土又は購入土		m3		2,500		(擁壁工 補強土壁 補強土盛土)
伐開除根工		式		1		
伐開除根	t=30cm	m2		980		
搬入土		m3		540		

# 工事数量総括表

工 事 名	町道 升谷大迫線 (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
擁壁工		式		1		
作業土工		式		1		
床掘り	土砂	m3		1,500		
	軟岩 I	m3		940		
埋戻し	C	m3		70		
	D	m3		9		
補強土壁工		式		1		
補強土壁基礎	底幅 40cm 高さ 20cm	m		11		
補強土壁基礎 重力式基礎	底幅 0.8m/2.13m 高さ 1.9m	m		88		
ジオキスタル補強土壁面材	t=140mm	m2		434		
構造物撤去工		式		1		
防護柵撤去工		式		1		

# 工事数量総括表

工 事 名	町道 升谷大迫線 (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
防護柵撤去 (ガードレール)	土中式	m		25		
	コンクリート建込式	m		24		
舗装版切断工		式		1		
舗装版切断	アスファルトカッター t=5cm	m		30		
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	m2		29		
排水構造物撤去工		式		1		
FP管撤去	FP φ 150	m		4		0.15*3.14*4*0.026=0.049
運搬処理工		式		1		
殻運搬処理	アスファルト殻	m3		1		
仮設工						
掘削工		式		1		

# 工事数量総括表

工 事 名	町道 升谷大迫線 (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
掘削 土砂		m3		140		
路体盛土工		式		1		
路体 発生土	W<1.0	m3		1		
	1.0≦W<2.5	m3		10		
	2.5≦W<4.0	m3		190		
法面整形		式		1		
法面整形 切土		m2		97		











伐開除根								
LR	測 点	面積	LR	測 点	延長	LR	測 点	延長
L	No.112 + 0.000 ~ No.116 + 12.384	983.1						
合 計		983.1	合 計		0.0	合 計		0.0

LR	測 点	延長	LR	測 点	面積	LR	測 点	延長
合 計		0.0	合 計		0.0	合 計		0.0

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	仮設道	合計
		掘削	床掘			掘削	発生土
土砂	C=0.9	16.0	1531.6			142.7	1690.3
軟岩 I	C=1.15	11.7	945.1				956.8
		盛土	埋戻し・盛土			盛土	流用土
		272.7	2681.4			211.3	3165.4

残土

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

$$V = 3,165.4 - 956.8 \times 1.15 = 2065.1$$

(不足土)

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

$$V = 2,065.1 - 1690.3 \times 0.9 = 543.8$$











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	1,531.6	
	軟岩 I	m3	945.1	
	埋戻し D	m3	9.2	
	C	m3	73.1	
補強土盛土		m3	2,599.1	(土工にて計上)
補強土壁工				
	壁面材 t=140mm	m2	434.0	
	補強材 4.0t×80	m	3,528.0	
	ボルトナット M12×40	本	1,288.0	
	水平目地材 20t×85×600	枚	370.0	
	透水防砂材 4×300×L	m	550.0	
	ガセットプレート 6.0×115×500	枚	16.0	
	ジベルピン	個	234.0	
	コネクティブ 6.0×60×428	本	-	
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	19.7	
	型 枠	m2	130.1	
	目地材 t=20mm	m2	3.7	
	足場工 ブラケット足場	m	100.6	
	鉄 筋 D13 SD345	kg	1,313.1	
基礎工			-	
	延 長 B=400 H=200	m	11.9	
	コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	1.0	
	型 枠	m2	5.0	
	差し筋 D13 SD295	kg	11.8	
	基礎材 RC-40	m2	2.0	
	置換碎石 RC-40	m2	-	





補強土壁工数量集計表

項目	種別	単位	数量					摘要
			1号				合計	
作業土工								
床掘	土砂	m3	1531.6				1531.6	
	軟岩 I	m3	945.1				945.1	
埋戻し	D	m3	9.2				9.2	
	C	m3	73.1				73.1	
補強土盛土		m3	2599.1				2599.1	
補強土壁工								
壁面材	t=140mm	m2	434.0				434.029	
補強材	4.0t×80	m	3528.0				3528	
ボルトナット	M12×40	本	1288				1288	
水平目地材	20t×85×600	枚	370				370	
透水防砂材	4×300×L	m	550.0				550	
ガゼットプレート	6.0×115×500	枚	16				16	
ジベルピン		個	234				234	
コネクティブ	6.0×60×428	本	-				0	
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	19.7				19.712	
型 枠		m2	130.1				130.127	
目地材	t=20mm	m2	3.7				3.724	エラストイト
足場工	ブラケット足場	m	100.6				100.57	
鉄 筋	D13 SD345	kg	1313.1				1313.1	
基礎工								
延 長	B=400 H=200	m	11.9				11.88	
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	1.0				0.95	
型 枠		m2	5.0				4.992	
差し筋	D13 SD295	kg	11.8				11.8	
基礎材	RC-40	m2	2.0				2.04	クラッシャーラン
置換砕石	RC-40	m2	-				0	クラッシャーラン









## 1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 <sup>2</sup>	434.029	
	補強材(ストリップ)	4.0t×80	m	3528.00	SS400 亜鉛メッキ付
	ボルトナット	M12×40	本	1288	強度区分 8.8,8.0
	水平目地材	20t×85×600	枚	370	コルクプレート
	透水防砂材	4×300×L	m	550.0	
	ガセットプレート	6.0×115×500	枚	16	
	ジベルピン		個	234	
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 <sup>3</sup>	19.712	
	型 枠		m <sup>2</sup>	130.127	
	目地材	t=20mm	m <sup>2</sup>	3.724	エラストイト
	足場工	ブラケット足場	m	100.570	
	鉄 筋	D13 SD345	kg	1313.1	
基礎工					
	延 長		m	11.880	
	コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$	m <sup>3</sup>	0.950	
	型 枠		m <sup>2</sup>	4.992	
	差し鉄筋	D13 SD295	kg	11.8	
	基礎材	C-40	m <sup>2</sup>	2.040	クラッシャーラン
重力式基礎工					
	延 長		m	88.690	
	コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$	m <sup>3</sup>	246.913	
	型 枠		m <sup>2</sup>	388.099	
	目地材		m <sup>2</sup>	33.408	
	裏込材	C-40	m <sup>3</sup>	212.324	クラッシャーラン
	差し鉄筋	D13 SD295	kg	88.2	
地下排水工					
	排水管(有孔管)	φ 200	m	104.000	
	排水管(無孔管)	φ 200	m	27.000	
	排水マット	300×30	m	61.000	
	フィルター材(単粒度碎石)	4号30~20	m <sup>3</sup>	25.376	
	不 織 布		m <sup>2</sup>	222.976	
	ソケット	φ 200用	個	20	有孔管用
	Tチーズ		個	5	
	キャップ		個	2	
	背面フィルター層	M-40	m <sup>3</sup>	212.992	粒調碎石
	排水ブランケット層	M-40	m <sup>3</sup>	25.773	粒調碎石

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 <sup>2</sup> /枚	枚	面積	434.029 m <sup>2</sup>
		1 A4	3.240 ×	55	178.200 m <sup>2</sup>	
		2 A5	3.240 ×	4	12.960 m <sup>2</sup>	
		3 A6	3.240 ×	7	22.680 m <sup>2</sup>	
		4 B2-0.60	1.620 ×	9	14.580 m <sup>2</sup>	
		5 B3-0.60	1.620 ×	6	9.720 m <sup>2</sup>	
		※1 6 B4-1.20	3.240 ×	7	22.680 m <sup>2</sup>	
		※2 7 B5-1.20	3.240 ×	4	12.960 m <sup>2</sup>	
		※3 8 B6-1.20	3.240 ×	4	12.960 m <sup>2</sup>	
		9 U2-0.58P	アンカー筋付 1.566 ×	14	21.924 m <sup>2</sup>	
		10 U4-1.18P	アンカー筋付 3.186 ×	16	50.976 m <sup>2</sup>	
		11 BCL2-0.60-2.67	1.602 ×	1	1.602 m <sup>2</sup>	
		12 UCL4-1.18-2.67P	アンカー筋付 3.151 ×	1	3.151 m <sup>2</sup>	
		13 CL4-2.20	2.640 ×	3	7.920 m <sup>2</sup>	
		14 CL4-2.40	2.880 ×	9	25.920 m <sup>2</sup>	
		15 CL6-2.40	2.880 ×	2	5.760 m <sup>2</sup>	
		16 BCL2-0.60-2.20	1.320 ×	1	1.320 m <sup>2</sup>	
		17 BCL2-0.60-2.40	1.440 ×	1	1.440 m <sup>2</sup>	
		18 BCL3-0.60-2.40	1.440 ×	2	2.880 m <sup>2</sup>	
		19 BCL4-1.20-2.20	2.640 ×	1	2.640 m <sup>2</sup>	
		20 BCL5-1.20-2.40	2.880 ×	1	2.880 m <sup>2</sup>	
		21 UCL2-0.58-2.20P	アンカー筋付 1.276 ×	1	1.276 m <sup>2</sup>	
		22 UCL2-0.58-2.40P	アンカー筋付 1.392 ×	2	2.784 m <sup>2</sup>	
		23 UCL4-1.18-2.20P	アンカー筋付 2.596 ×	1	2.596 m <sup>2</sup>	
		24 UCL4-1.18-2.40P	アンカー筋付 2.832 ×	2	5.664 m <sup>2</sup>	
		25 EB2-1.20	0.720 ×	2	1.440 m <sup>2</sup>	
		26 EU1-0.58	0.348 ×	2	0.696 m <sup>2</sup>	
		27 TA2-1.20	0.240 ×	10	2.400 m <sup>2</sup>	
		28 TB2-1.20	0.240 ×	5	1.200 m <sup>2</sup>	
		29 TU1-0.58	0.116 ×	3	0.348 m <sup>2</sup>	
		30 TU2-1.18	0.236 ×	2	0.472 m <sup>2</sup>	
			Σn・ΣS=	178 枚	434.029 m <sup>2</sup>	
		※1 6. B4-1.20	穴開加工パネルφを3枚含む。			
		※2 7. B5-1.20	穴開加工パネルφを1枚含む。			
		※3 8. B6-1.20	穴開加工パネルφを1枚含む。			
		※4	コーナーパネルに隣接するパネルには転倒防止フックを取り付ける			
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	3528.00 m	
		【 L= 4.00m】 ( 4.00 )	× 22 =	88.00 m		
		【 L= 4.50m】 ( 4.50 )	× 93 =	418.50 m		
		【 L= 5.00m】 ( 5.00 )	× 161 =	805.00 m		
		【 L= 5.50m】 ( 5.50 )	× 113 =	621.50 m		
		【 L= 6.00m】 ( 6.00 )	× 145 =	870.00 m		
		【 L= 6.50m】 ( 6.50 )	× 90 =	585.00 m		
		【 L= 7.00m】 ( 7.00 )	× 20 =	140.00 m		
			ΣL1 =	3528.00 m		

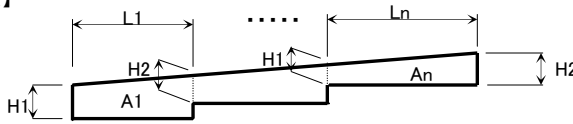
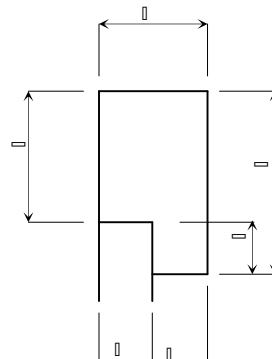


補強土壁工数量			
細別	規格	計算式	数量
ボルトナット	M12×40	<div style="text-align: right;">箇所 本</div> 補強材取付部 628 × 2 = 1256 本 ガセット+補助ストリップ部 16 × 2 = 32 本 <hr style="width: 100px; margin-left: auto; margin-right: 0;"/> Σ = 1288 本	1288 本
水平目地材	20t×85×600 コルクプレート	<div style="text-align: right;">箇所 枚</div> パネル幅 1800≦W 117 × 3 = 351 枚 パネル幅 W=600(Eコーナー部) 2 × 2 = 4 枚 パネル幅 W=200(Tコーナー部) 15 × 1 = 15 枚 <hr style="width: 100px; margin-left: auto; margin-right: 0;"/> Σn = 370 枚	370 枚
透水防砂材	4×300×L	<b>【鉛直方向】</b> <div style="text-align: right;">壁高 箇所</div> H=1.78m × 2 = 3.56 m H=3.58m × 1 = 3.58 m H=4.78m × 3 = 14.34 m H=5.38m × 9 = 48.42 m H=6.58m × 4 = 26.32 m H=7.18m × 2 = 14.36 m H=6.58m × 1 = 6.58 m H=5.98m × 3 = 17.94 m H=4.78m × 2 = 9.56 m H=3.58m × 3 = 10.74 m H=2.98m × 4 = 11.92 m H=2.38m × 2 = 4.76 m H=1.78m × 3 = 5.34 m H=2.38m × 2 = 4.76 m H=1.78m × 2 = 3.56 m  <b>【水平方向】</b> <div style="text-align: right;">パネル幅 箇所</div> L=2.70m × 96 = 259.20 m L=2.67m × 1 = 2.67 m L=2.40m × 15 = 36.00 m L=2.20m × 5 = 11.00 m L=0.60m × 2 = 1.20 m L=0.20m × 15 = 3.00 m <hr style="width: 100px; margin-left: auto; margin-right: 0;"/> ΣL = 498.81 m  ※ΣL×ロス率(10%)を割り増し、10m単位に切上げる。 498.81 × 1.1 = 550.00 m	550.0 m
ガセットプレート	6.0×115×500	補助ストリップ取付部 = 16 枚	16 枚
ジベルピン		<div style="text-align: right;">パネル1枚当り個数</div> パネル枚数 117 × 2 = 234 個 ※天端パネル、コーナーパネルを除く。	234 個

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)		$19.712 \text{ m}^3$ $130.127 \text{ m}^2$ $3.724 \text{ m}^2$ $100.570 \text{ m}$ $1313.1 \text{ kg}$

笠石コンクリート工数量

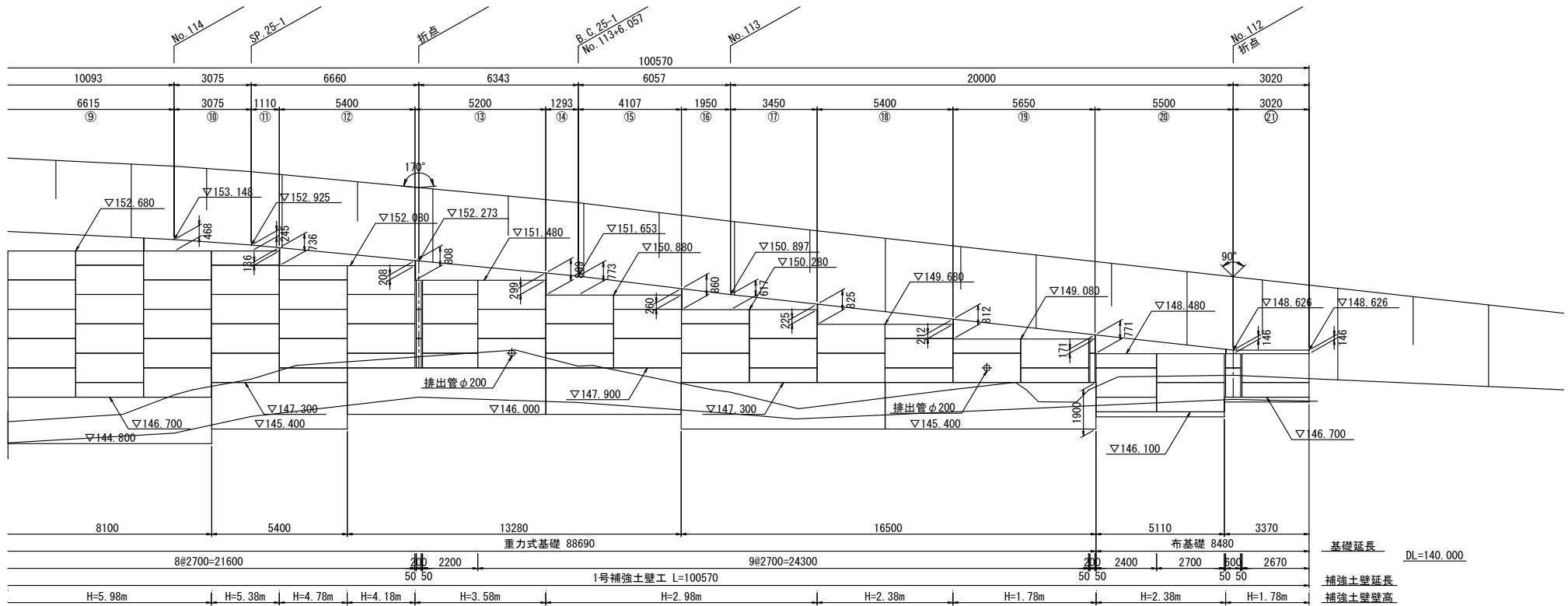
細別	規格	計算式	数量																																																																																																																																																																																								
	W=300mm	<p>【笠コン形状】</p>  <p>笠コン面積算出式  <math display="block">\Sigma(H1+H2) \times Ln / 2</math></p> <p>【平均H算出】</p> <table border="0" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th style="width: 5%;"></th> <th style="width: 5%;"></th> <th style="width: 10%; text-align: center;">H1</th> <th style="width: 10%; text-align: center;">H2</th> <th style="width: 10%; text-align: center;">L</th> <th style="width: 10%;"></th> <th style="width: 10%;"></th> <th style="width: 10%;"></th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>1)</td><td>A1</td><td>= ( 0.588</td><td>+ 0.588 )</td><td>× 3.050</td><td>/ 2</td><td>=</td><td>1.793 m<sup>2</sup></td></tr> <tr><td>2)</td><td>A2</td><td>= ( 0.588</td><td>+ 0.588 )</td><td>× 16.332</td><td>/ 2</td><td>=</td><td>9.603 m<sup>2</sup></td></tr> <tr><td>3)</td><td>A3</td><td>= ( 0.588</td><td>+ 0.446 )</td><td>× 14.011</td><td>/ 2</td><td>=</td><td>7.244 m<sup>2</sup></td></tr> <tr><td>4)</td><td>A4</td><td>= ( 0.446</td><td>+ 0.307 )</td><td>× 1.907</td><td>/ 2</td><td>=</td><td>0.718 m<sup>2</sup></td></tr> <tr><td>5)</td><td>A5</td><td>= ( 0.907</td><td>+ 0.653 )</td><td>× 3.470</td><td>/ 2</td><td>=</td><td>2.707 m<sup>2</sup></td></tr> <tr><td>6)</td><td>A6</td><td>= ( 0.653</td><td>+ 0.597 )</td><td>× 2.301</td><td>/ 2</td><td>=</td><td>1.438 m<sup>2</sup></td></tr> <tr><td>7)</td><td>A7</td><td>= ( 0.597</td><td>+ 0.375 )</td><td>× 4.251</td><td>/ 2</td><td>=</td><td>2.066 m<sup>2</sup></td></tr> <tr><td>8)</td><td>A8</td><td>= ( 0.375</td><td>+ 0.200 )</td><td>× 3.478</td><td>/ 2</td><td>=</td><td>1.000 m<sup>2</sup></td></tr> <tr><td>9)</td><td>A9</td><td>= ( 0.800</td><td>+ 0.468 )</td><td>× 6.615</td><td>/ 2</td><td>=</td><td>4.194 m<sup>2</sup></td></tr> <tr><td>10)</td><td>A10</td><td>= ( 0.468</td><td>+ 0.245 )</td><td>× 3.075</td><td>/ 2</td><td>=</td><td>1.096 m<sup>2</sup></td></tr> <tr><td>11)</td><td>A11</td><td>= ( 0.245</td><td>+ 0.136 )</td><td>× 1.110</td><td>/ 2</td><td>=</td><td>0.211 m<sup>2</sup></td></tr> <tr><td>12)</td><td>A12</td><td>= ( 0.736</td><td>+ 0.208 )</td><td>× 5.400</td><td>/ 2</td><td>=</td><td>2.549 m<sup>2</sup></td></tr> <tr><td>13)</td><td>A13</td><td>= ( 0.808</td><td>+ 0.299 )</td><td>× 5.200</td><td>/ 2</td><td>=</td><td>2.878 m<sup>2</sup></td></tr> <tr><td>14)</td><td>A14</td><td>= ( 0.899</td><td>+ 0.773 )</td><td>× 1.293</td><td>/ 2</td><td>=</td><td>1.081 m<sup>2</sup></td></tr> <tr><td>15)</td><td>A15</td><td>= ( 0.773</td><td>+ 0.260 )</td><td>× 4.107</td><td>/ 2</td><td>=</td><td>2.121 m<sup>2</sup></td></tr> <tr><td>16)</td><td>A16</td><td>= ( 0.860</td><td>+ 0.617 )</td><td>× 1.950</td><td>/ 2</td><td>=</td><td>1.440 m<sup>2</sup></td></tr> <tr><td>17)</td><td>A17</td><td>= ( 0.617</td><td>+ 0.225 )</td><td>× 3.450</td><td>/ 2</td><td>=</td><td>1.452 m<sup>2</sup></td></tr> <tr><td>18)</td><td>A18</td><td>= ( 0.825</td><td>+ 0.212 )</td><td>× 5.400</td><td>/ 2</td><td>=</td><td>2.800 m<sup>2</sup></td></tr> <tr><td>19)</td><td>A19</td><td>= ( 0.812</td><td>+ 0.171 )</td><td>× 5.650</td><td>/ 2</td><td>=</td><td>2.777 m<sup>2</sup></td></tr> <tr><td>20)</td><td>A20</td><td>= ( 0.771</td><td>+ 0.146 )</td><td>× 5.500</td><td>/ 2</td><td>=</td><td>2.522 m<sup>2</sup></td></tr> <tr><td>21)</td><td>A21</td><td>= ( 0.146</td><td>+ 0.146 )</td><td>× 3.020</td><td>/ 2</td><td>=</td><td>0.441 m<sup>2</sup></td></tr> <tr> <td colspan="4" style="text-align: right; border-top: 1px solid black;"> <math>\Sigma L = 100.570 \text{ m} \quad \Sigma A = 52.131 \text{ m}^2</math> </td> </tr> <tr> <td colspan="4" style="text-align: center; border-top: 1px solid black;">                     平均H = <math>\Sigma A / \Sigma L = 52.131 / 100.570 = 0.520 \text{ m}</math> </td> </tr> </tbody> </table>			H1	H2	L				1)	A1	= ( 0.588	+ 0.588 )	× 3.050	/ 2	=	1.793 m <sup>2</sup>	2)	A2	= ( 0.588	+ 0.588 )	× 16.332	/ 2	=	9.603 m <sup>2</sup>	3)	A3	= ( 0.588	+ 0.446 )	× 14.011	/ 2	=	7.244 m <sup>2</sup>	4)	A4	= ( 0.446	+ 0.307 )	× 1.907	/ 2	=	0.718 m <sup>2</sup>	5)	A5	= ( 0.907	+ 0.653 )	× 3.470	/ 2	=	2.707 m <sup>2</sup>	6)	A6	= ( 0.653	+ 0.597 )	× 2.301	/ 2	=	1.438 m <sup>2</sup>	7)	A7	= ( 0.597	+ 0.375 )	× 4.251	/ 2	=	2.066 m <sup>2</sup>	8)	A8	= ( 0.375	+ 0.200 )	× 3.478	/ 2	=	1.000 m <sup>2</sup>	9)	A9	= ( 0.800	+ 0.468 )	× 6.615	/ 2	=	4.194 m <sup>2</sup>	10)	A10	= ( 0.468	+ 0.245 )	× 3.075	/ 2	=	1.096 m <sup>2</sup>	11)	A11	= ( 0.245	+ 0.136 )	× 1.110	/ 2	=	0.211 m <sup>2</sup>	12)	A12	= ( 0.736	+ 0.208 )	× 5.400	/ 2	=	2.549 m <sup>2</sup>	13)	A13	= ( 0.808	+ 0.299 )	× 5.200	/ 2	=	2.878 m <sup>2</sup>	14)	A14	= ( 0.899	+ 0.773 )	× 1.293	/ 2	=	1.081 m <sup>2</sup>	15)	A15	= ( 0.773	+ 0.260 )	× 4.107	/ 2	=	2.121 m <sup>2</sup>	16)	A16	= ( 0.860	+ 0.617 )	× 1.950	/ 2	=	1.440 m <sup>2</sup>	17)	A17	= ( 0.617	+ 0.225 )	× 3.450	/ 2	=	1.452 m <sup>2</sup>	18)	A18	= ( 0.825	+ 0.212 )	× 5.400	/ 2	=	2.800 m <sup>2</sup>	19)	A19	= ( 0.812	+ 0.171 )	× 5.650	/ 2	=	2.777 m <sup>2</sup>	20)	A20	= ( 0.771	+ 0.146 )	× 5.500	/ 2	=	2.522 m <sup>2</sup>	21)	A21	= ( 0.146	+ 0.146 )	× 3.020	/ 2	=	0.441 m <sup>2</sup>	$\Sigma L = 100.570 \text{ m} \quad \Sigma A = 52.131 \text{ m}^2$				平均H = $\Sigma A / \Sigma L = 52.131 / 100.570 = 0.520 \text{ m}$				
		H1	H2	L																																																																																																																																																																																							
1)	A1	= ( 0.588	+ 0.588 )	× 3.050	/ 2	=	1.793 m <sup>2</sup>																																																																																																																																																																																				
2)	A2	= ( 0.588	+ 0.588 )	× 16.332	/ 2	=	9.603 m <sup>2</sup>																																																																																																																																																																																				
3)	A3	= ( 0.588	+ 0.446 )	× 14.011	/ 2	=	7.244 m <sup>2</sup>																																																																																																																																																																																				
4)	A4	= ( 0.446	+ 0.307 )	× 1.907	/ 2	=	0.718 m <sup>2</sup>																																																																																																																																																																																				
5)	A5	= ( 0.907	+ 0.653 )	× 3.470	/ 2	=	2.707 m <sup>2</sup>																																																																																																																																																																																				
6)	A6	= ( 0.653	+ 0.597 )	× 2.301	/ 2	=	1.438 m <sup>2</sup>																																																																																																																																																																																				
7)	A7	= ( 0.597	+ 0.375 )	× 4.251	/ 2	=	2.066 m <sup>2</sup>																																																																																																																																																																																				
8)	A8	= ( 0.375	+ 0.200 )	× 3.478	/ 2	=	1.000 m <sup>2</sup>																																																																																																																																																																																				
9)	A9	= ( 0.800	+ 0.468 )	× 6.615	/ 2	=	4.194 m <sup>2</sup>																																																																																																																																																																																				
10)	A10	= ( 0.468	+ 0.245 )	× 3.075	/ 2	=	1.096 m <sup>2</sup>																																																																																																																																																																																				
11)	A11	= ( 0.245	+ 0.136 )	× 1.110	/ 2	=	0.211 m <sup>2</sup>																																																																																																																																																																																				
12)	A12	= ( 0.736	+ 0.208 )	× 5.400	/ 2	=	2.549 m <sup>2</sup>																																																																																																																																																																																				
13)	A13	= ( 0.808	+ 0.299 )	× 5.200	/ 2	=	2.878 m <sup>2</sup>																																																																																																																																																																																				
14)	A14	= ( 0.899	+ 0.773 )	× 1.293	/ 2	=	1.081 m <sup>2</sup>																																																																																																																																																																																				
15)	A15	= ( 0.773	+ 0.260 )	× 4.107	/ 2	=	2.121 m <sup>2</sup>																																																																																																																																																																																				
16)	A16	= ( 0.860	+ 0.617 )	× 1.950	/ 2	=	1.440 m <sup>2</sup>																																																																																																																																																																																				
17)	A17	= ( 0.617	+ 0.225 )	× 3.450	/ 2	=	1.452 m <sup>2</sup>																																																																																																																																																																																				
18)	A18	= ( 0.825	+ 0.212 )	× 5.400	/ 2	=	2.800 m <sup>2</sup>																																																																																																																																																																																				
19)	A19	= ( 0.812	+ 0.171 )	× 5.650	/ 2	=	2.777 m <sup>2</sup>																																																																																																																																																																																				
20)	A20	= ( 0.771	+ 0.146 )	× 5.500	/ 2	=	2.522 m <sup>2</sup>																																																																																																																																																																																				
21)	A21	= ( 0.146	+ 0.146 )	× 3.020	/ 2	=	0.441 m <sup>2</sup>																																																																																																																																																																																				
$\Sigma L = 100.570 \text{ m} \quad \Sigma A = 52.131 \text{ m}^2$																																																																																																																																																																																											
平均H = $\Sigma A / \Sigma L = 52.131 / 100.570 = 0.520 \text{ m}$																																																																																																																																																																																											
		<p>【断面形状】</p>  <p>全延長 L = 100.570 m                      目地幅 = 20 mm                      目地箇所数 = 19 箇所</p> <p>笠石コンクリート断面積(平均高さ)  <math display="block">S = 0.520 \times 0.300 + 0.250 \times 0.160 = 0.196 \text{ m}^2</math></p>																																																																																																																																																																																									
コンクリート	$\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$	<p>断面積          延長</p> <p>V = 0.196          × 100.570          = 19.712 m<sup>3</sup></p>	19.712 m <sup>3</sup>																																																																																																																																																																																								

# 笠石コンクリート工数量

細別	規格	計算式	数量																				
型枠		$\begin{aligned} \text{前背面 A1} &= (\text{前面高} + \text{背面高}) \times \text{延長} = (0.520 + 0.770) \times 100.570 = 129.735 \text{ m}^2 \\ \text{妻部 A2} &= \text{断面積} \times \text{箇所} = 0.196 \times 2 = 0.392 \text{ m}^2 \\ \Sigma A &= 130.127 \text{ m}^2 \end{aligned}$	130.127 m <sup>2</sup>																				
目地材	t=20mm エラストイト	$A = 0.196 \times 19 \text{ 箇所} = 3.724 \text{ m}^2$	3.724 m <sup>2</sup>																				
足場	ブラケット足場	$L = 100.570 \text{ m}$	100.570 m																				
鉄筋	D13 SD345	$W = 70.507 \times 100.57 \div 5.40 = 1313.1 \text{ kg}$ <p>【鉄筋断面形状(凡例図)】</p> <p> <math>S1 = 520 + 472 = 992</math>      <math>S2 = 520 + 287 = 807</math> </p> <p> <math>S3 = 5240</math> </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="1"> <tr> <td>(S1)</td> <td>0.992 m</td> <td>× 0.995 kg/m</td> <td>× 19 本</td> <td>= 18.754 kg</td> </tr> <tr> <td>(S2)</td> <td>0.807 m</td> <td>× 0.995 kg/m</td> <td>× 19 本</td> <td>= 15.256 kg</td> </tr> <tr> <td>(S3)</td> <td>5.240 m</td> <td>× 0.995 kg/m</td> <td>× 7 本</td> <td>= 36.497 kg</td> </tr> <tr> <td colspan="4"></td> <td>ΣW = 70.507 kg</td> </tr> </table>	(S1)	0.992 m	× 0.995 kg/m	× 19 本	= 18.754 kg	(S2)	0.807 m	× 0.995 kg/m	× 19 本	= 15.256 kg	(S3)	5.240 m	× 0.995 kg/m	× 7 本	= 36.497 kg					ΣW = 70.507 kg	1313.1 kg
(S1)	0.992 m	× 0.995 kg/m	× 19 本	= 18.754 kg																			
(S2)	0.807 m	× 0.995 kg/m	× 19 本	= 15.256 kg																			
(S3)	5.240 m	× 0.995 kg/m	× 7 本	= 36.497 kg																			
				ΣW = 70.507 kg																			



# 笠石コンクリート寸法図 (2)



基礎工数量計算書

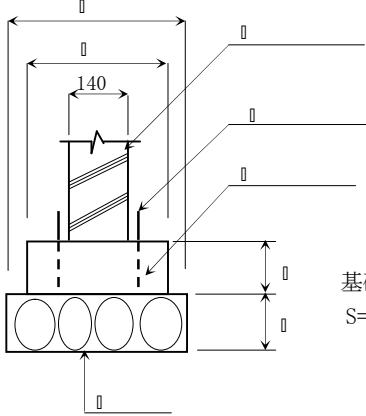
細 別	規 格	計 算 式	数 量												
基礎工  延 長 コンクリート 型 枠 差し鉄筋 基礎材	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$  D13(SD295) クラッシュチャーラン	<table border="1" data-bbox="596 304 818 510"> <thead> <tr> <th>TYPE-1</th> <th>TYPE-2</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>3.400</td> <td>8.480</td> </tr> <tr> <td>0.272</td> <td>0.678</td> </tr> <tr> <td>1.440</td> <td>3.552</td> </tr> <tr> <td>3.4</td> <td>8.4</td> </tr> <tr> <td>2.040</td> <td></td> </tr> </tbody> </table>	TYPE-1	TYPE-2	3.400	8.480	0.272	0.678	1.440	3.552	3.4	8.4	2.040		11.880 m 0.950 m <sup>3</sup> 4.992 m <sup>2</sup> 11.8 kg 2.040 m <sup>2</sup>
TYPE-1	TYPE-2														
3.400	8.480														
0.272	0.678														
1.440	3.552														
3.4	8.4														
2.040															

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 基礎材	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$  D13(SD295) クラッシュチャーラン	TYPE-1	3.400 m 0.272 m <sup>3</sup> 1.440 m <sup>2</sup> 3.4 kg 2.040 m <sup>2</sup>



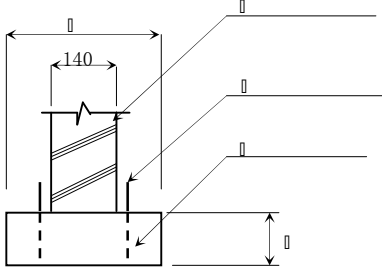
# 基礎工数量計算書

細別	規格	計算式	数量
		<p>TYPE-1 200t×400W 【断面形状】</p>  <p>基礎コンクリート断面積  <math>S = 0.400 \times 0.200 = 0.080 \text{ m}^2</math></p>	
延長		$L = 3.400 \text{ m}$	3.400 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> $V1 = 0.080 \times 3.400 = 0.272 \text{ m}^3$	0.272 m <sup>3</sup>
型枠		<p>前背面部 高さ 延長</p> $A1 = (0.200 \times 3.400) \times 2 = 1.360 \text{ m}^2$ <p>妻部 断面積 箇所</p> $A2 = 0.080 \times 1 = 0.080 \text{ m}^2$ <p>合計 前背面部 妻部</p> $\Sigma A = 1.360 + 0.080 = 1.440 \text{ m}^2$	1.440 m <sup>2</sup>
差し鉄筋	D13(SD295)	$W = 3.400 \div 0.600 \times 0.300 \times 0.995 \times 2 = 3.4 \text{ kg}$	3.4 kg
基礎材	クラッシュラン	<p>一般部 基礎碎石幅 延長</p> $A1 = 0.600 \times 3.400 = 2.040 \text{ m}^2$	2.040 m <sup>2</sup>

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	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$  D13(SD295)	TYPE-2	8.480 m 0.678 m <sup>3</sup> 3.552 m <sup>2</sup> 8.4 kg

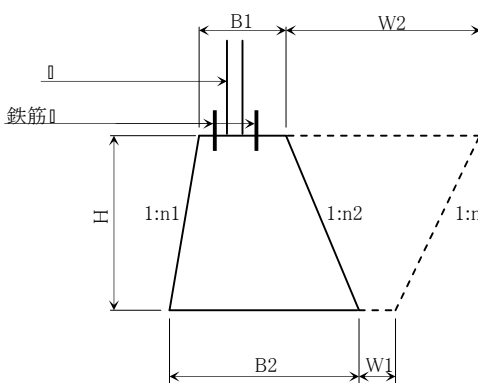
基礎工数量計算書

細別	規格	計算式	数量
		<p>TYPE-2 200t×400W 【断面形状】</p>  <p>基礎コンクリート断面積  <math>S = 0.400 \times 0.200 = 0.080 \text{ m}^2</math></p>	
延長		$L = 8.480 \text{ m}$	8.480 m
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	<p>一般部 断面積 延長  <math>V1 = 0.080 \times 8.480 = 0.678 \text{ m}^3</math></p>	0.678 m <sup>3</sup>
型枠		<p>前背面部 高さ 延長  <math>A1 = (0.200 \times 8.480) \times 2 = 3.392 \text{ m}^2</math></p> <p>妻部 断面積 箇所  <math>A2 = 0.080 \times 2 = 0.160 \text{ m}^2</math></p> <p>合計 前背面部 妻部  <math>\Sigma A = 3.392 + 0.160 = 3.552 \text{ m}^2</math></p>	3.552 m <sup>2</sup>
差し鉄筋	D13(SD295)	$W = 8.480 \div 0.600 \times 0.300 \times 0.995 \times 2 = 8.4 \text{ kg}$	8.4 kg

# 重力式基礎工数量計算書

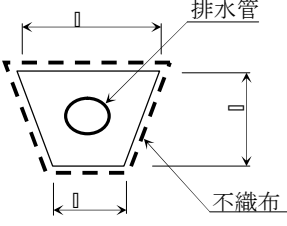
細 別	規 格	計 算 式	数 量
重力式基礎工  コンクリート 型 枠 目地材 裏込材 差し鉄筋	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$  クラッシュヤーラン D13(SD295)		246.913 m <sup>3</sup> 388.099 m <sup>2</sup> 33.408 m <sup>2</sup> 212.324 m <sup>3</sup> 88.2 kg

# 重力式基礎工数量計算書

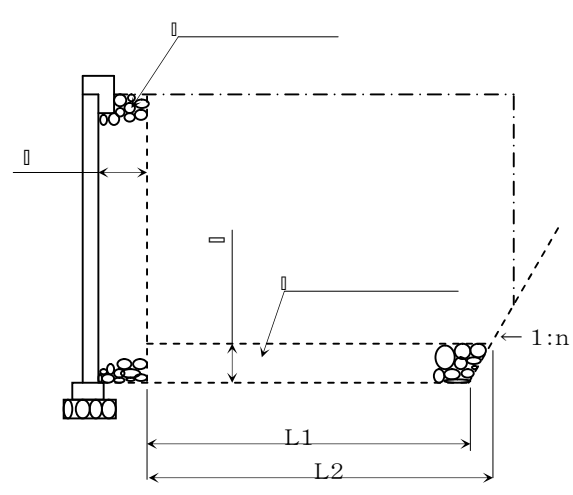
細別	規格	計算式	数量																											
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$	<p>【断面形状】</p>  <p>重力式基礎断面寸法表</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>基礎高 (m)</th> <th>B1 (m)</th> <th>B2 (m)</th> <th>W1 (m)</th> <th>W2 (m)</th> <th>1:n1</th> <th>1:n2</th> <th>1:n3</th> <th>延長 (m)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>H=1.90m</td> <td>0.800</td> <td>2.130</td> <td>0.500</td> <td>2.020</td> <td>0.20</td> <td>0.50</td> <td>0.30</td> <td>88.690</td> </tr> <tr> <td colspan="8">合計</td> <td>88.690</td> </tr> </tbody> </table> <p>【H=1.90m】 <math display="block">V1 = \frac{A=2.784\text{m}^2}{(0.800 + 2.130) \times 1.900 / 2} \times 88.690 = 246.913 \text{ m}^3</math>  <math display="block">\Sigma V = 246.913 \text{ m}^3</math></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	0.800	2.130	0.500	2.020	0.20	0.50	0.30	88.690	合計								88.690	246.913 m <sup>3</sup>
基礎高 (m)	B1 (m)	B2 (m)	W1 (m)	W2 (m)	1:n1	1:n2	1:n3	延長 (m)																						
H=1.90m	0.800	2.130	0.500	2.020	0.20	0.50	0.30	88.690																						
合計								88.690																						
型枠		<p>【H=1.90m】 妻部 箇所数 斜距離(前面+背面) 延長</p> $A1 = 2.784 \times 10 + (1.938 + 2.124) \times 88.690 = 388.099 \text{ m}^2$ $\Sigma A = 388.099 \text{ m}^2$	388.099 m <sup>2</sup>																											
目地材		<p>タイプ-1 <math>A=2.784\text{m}^2</math> 箇所数</p> $A1 = \frac{A=2.784\text{m}^2}{(0.800 + 2.130) \times 1.900 / 2} \times 12 = 33.408 \text{ m}^2$ $\Sigma A = 33.408 \text{ m}^2$	33.408 m <sup>2</sup>																											
裏込材	クラッシュラン	<p>【H=1.90m】 <math>A=2.394\text{m}^2</math></p> $V1 = \frac{A=2.394\text{m}^2}{(0.500 + 2.020) \times 1.900 / 2} \times 88.690 = 212.324 \text{ m}^3$ $\Sigma V = 212.324 \text{ m}^3$	212.324 m <sup>3</sup>																											
差し鉄筋	D13(SD295)	<p>総延長</p> $W = 88.690 / 0.600 \times 0.300 \times 0.995 \times 2 = 88.2 \text{ kg}$	88.2 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		104.000 m
無孔管	φ 200		27.000 m
排水マット	φ 200		61.000 m
フィルター材	単粒度碎石	(4号30~20)	25.376 m <sup>3</sup>
不織布			222.976 m <sup>2</sup>
継ぎ手材	(有孔管用)		20 個
継ぎ手材			5 個
継ぎ手材			2 個
壁背面フィルター	粒調碎石		212.992 m <sup>3</sup>
排水ブランケット	粒調碎石		25.773 m <sup>3</sup>

地下排水工数量

細別	規格	計算式	数量
		<p>各種1m当り数量</p>  <p>1 地下排水工 (有孔管・無孔管・排水マット) L = 1.000 m                  2 フィルター材 (単粒度砕石4号30~20mm)  <math>\{(0.70 + 0.40) \times 0.50 / 2\} \times 1.00 = 0.275</math>  <math>0.20 \times 0.20 \times 3.14 / 4 = 0.0314 \dots \text{管の面積}</math>  <math>0.275 - 0.0314</math> V = 0.244 m<sup>3</sup>                  3 不織布  <math>\{0.70 + 0.40 + \sqrt{(0.50^2 + 0.15^2)}\} \times 2 \times 1.0</math>                  A = 2.144 m<sup>2</sup></p>	
有孔管	φ 200	L= 104.000 縦断排水	104.000 m
無孔管	φ 200	L= 27.000 排出管	27.000 m
排水マット	φ 200	L= 61.000 斜面排水	61.000 m
		<p>『内訳』</p> <p>【縦断排水】(L1) 有孔管 φ 200                      平面距離 高低差                      L1 = 96.000 + 8.000 = 104.000 m</p> <p>【排出管】(L2) 無孔管 φ 200                      長さ 箇所数                      5.000 × 2 = 10.000 m                      5.500 × 2 = 11.000 m                      6.000 × 1 = 6.000 m                      ΣL2 = 27.000 m</p> <p>【斜面排水】(L3) 排水マット φ 200                      長さ 箇所数                      3.500 × 3 = 10.500 m                      7.500 × 1 = 7.500 m                      8.000 × 3 = 24.000 m                      9.500 × 2 = 19.000 m                      ΣL3 = 61.000 m</p>	

# 地下排水工数量

細別	規格	計算式	数量																																													
フィルター材	単粒度碎石 (4号30~20)	$V = 104.000 \times 0.244$ 有孔管延長 断面積	$= 25.376 \text{ m}^3$																																													
不織布		$A = 104.000 \times 2.144$ 有孔管延長 不織布周長	$= 222.976 \text{ m}^2$																																													
継ぎ手材	ソケット (有孔管用)	$N = 104.000 \div 5.000$ 有孔管全延長 有孔管長	$= 20 \text{ 個}$																																													
継ぎ手材	Tチーズ	$N =$	$= 5 \text{ 個}$																																													
継ぎ手材	キャップ	$N =$	$= 2 \text{ 個}$																																													
		フィルター材断面形状 																																														
壁背面フィルター	粒調碎石 M-40	壁面積 フィルター層厚 笠コン巻込厚 延長 $V = 434.029 \times 0.500 - 0.250 \times 0.160 \times 100.570$ 笠コン巻込高	$= 212.992 \text{ m}^3$																																													
排水ブランケット	粒調碎石 M-40	<table border="1"> <thead> <tr> <th>No</th> <th>壁高さ</th> <th>延長 (m)</th> <th>n 勾配</th> <th>L1 (m)</th> <th>L2 (m)</th> <th>層厚 (m)</th> <th>断面積 (m<sup>2</sup>)</th> <th>体積 (m<sup>3</sup>)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td>H=1.78m</td> <td>3.400</td> <td>0.6</td> <td>3.500</td> <td>3.860</td> <td>0.600</td> <td>2.208</td> <td>7.507</td> </tr> <tr> <td>2</td> <td>H=2.38m</td> <td>5.110</td> <td>0.3</td> <td>3.500</td> <td>3.680</td> <td>0.600</td> <td>2.154</td> <td>11.007</td> </tr> <tr> <td>3</td> <td>H=1.78m</td> <td>3.370</td> <td>0.3</td> <td>3.500</td> <td>3.680</td> <td>0.600</td> <td>2.154</td> <td>7.259</td> </tr> <tr> <td>合計</td> <td></td> <td>11.880</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>25.773</td> </tr> </tbody> </table> <p>【算定式】            断面積 = (L1 + L2) × H / 2            体積 = 断面積 × 延長            ※ H :排水ブランケット層厚</p>	No	壁高さ	延長 (m)	n 勾配	L1 (m)	L2 (m)	層厚 (m)	断面積 (m <sup>2</sup> )	体積 (m <sup>3</sup> )	1	H=1.78m	3.400	0.6	3.500	3.860	0.600	2.208	7.507	2	H=2.38m	5.110	0.3	3.500	3.680	0.600	2.154	11.007	3	H=1.78m	3.370	0.3	3.500	3.680	0.600	2.154	7.259	合計		11.880						25.773	$= 25.773 \text{ m}^3$
No	壁高さ	延長 (m)	n 勾配	L1 (m)	L2 (m)	層厚 (m)	断面積 (m <sup>2</sup> )	体積 (m <sup>3</sup> )																																								
1	H=1.78m	3.400	0.6	3.500	3.860	0.600	2.208	7.507																																								
2	H=2.38m	5.110	0.3	3.500	3.680	0.600	2.154	11.007																																								
3	H=1.78m	3.370	0.3	3.500	3.680	0.600	2.154	7.259																																								
合計		11.880						25.773																																								





ガードレール Gr-C-4E			ガードレール Gr-C-2B					
LR	測 点	延 長	LR	測 点	延 長	LR	測 点	延 長
L	No.115 + 8.000 ~ No.116 + 13.000	25.0	L	No.114 + 5.000 ~ No.115 + 8.000	24.6			
合 計		25.0	合 計		24.6	合 計		0.0

Asカッター t=5cm			舗装撤去 t=5cm					
LR	測 点	延 長	LR	測 点	面 積	LR	測 点	延 長
CL	No.113 + 0.000 ~ No.114 + 0.000	20.0	CL	No.111 + 0.000 ~ No.118 + 0.000	29.8			
	No.115 + 9.594 ~ No.116 + 0.000	10.4						
合 計		30.4	合 計		29.8	合 計		0.0

U型側溝撤去 300×300								
LR	測 点	延 長	LR	測 点	箇所	LR	測 点	箇所
合 計		0.0	合 計			合 計		

						管渠工撤去 FP φ 150		
LR	測 点	延 長	LR	測 点	延 長	LR	測 点	延 長
						CL	No.115	4.4
合 計		0.0	合 計		0.0	合 計		4.4



名 称 殻運搬処理			
名 称	計	算 式	単 位 数 量
アスファルト殻	V=	29.8×0.05 =	m3 1.5