

1. 数量総括表

名 称	細 別・規 格	単位	数 量	摘 要
<b>軽量盛土工</b>				
軽量盛土 (発泡スチロール)	EPS DX-24H	m3	555	
	EPS D-20	m3	1,776	
	$\Sigma V =$	m3	2,331	EPSブロック総計
緊結金具		個	5,362	
排水材	長繊維不織布 ODS, t=5mm	m2	129	
均しコンクリート	t=20mm	m2	117	
<b>コンクリート床版工</b>				
コンクリート床版	t=150mm	m2	1245	
床版コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m3	189	
型 枠		式 (m2)	1 ( 38 )	
鉄 筋	D13-150×150	t	18.30	
目地材	SD345, D13	t	0.6	段差部
<b>壁面工</b>				
壁面材	t=25mm	m2	50.7	
着脱式軽量壁面材	500×1000×25	枚	94	QLW-P1・目地材含む
	500×500×25	枚	10	QLW-P2・目地材含む
	250×1000×25	枚	19	QLW-P3・目地材含む
	250×500×25	枚	2	QLW-P4・目地材含む
軽量残存型枠	150×1000×40	枚	33	S1
	400×150×40	枚	-	S2
	650×150×40	枚	1	S2-650
	150×1000×40	枚	8	S5
<b>裏込碎石工</b>				
裏込碎石	C-40	m3	4	=合計数量
盛土高6.0m以下		m3	4	
盛土高6.0m超		m3	--	6.0m超の範囲無し

## 2. 輕量盛土工

• 数量集計表

[illegible]

平均断面法 数量計算書

測 点	延 長 L (m)	軽量盛土 ( EPS DX-24H )			摘 要  V = Am × L
		断面積 A (m2)	平 均 Am (m2)	体 積 V (m3)	
B. P	--	12.81	--	--	
E. P	43.295	12.81	12.810	554.61	
合 計	43.295			554.61	
				Σ V =	555 (m3)

平均断面法 数量計算書

[illegible]

・ 緊結金具

	$V \text{ (m}^3\text{)} \times N \text{ (個/m}^3\text{)}$	個数 $N$ (個)
EPS DX-24H	$555 \times 2.3 = 1,277$	
EPS D-20	$1,776 \times 2.3 = 4,085$	
	$\Sigma N = 5,362$	5,362 個

※ 表中の個数及び合計の値は、EPS現場加工等による増加分を考慮していません。

ここに、  $V$  : 規格別EPSブロックの数量 (m<sup>3</sup>)

$N$  : 2.3 個/m<sup>3</sup> ( ※浮力対策ブロック使用時は、 $N=4.6$  個/m<sup>2</sup> )

・ 排水材 ( 長繊維不織布 ODS,  $t=5\text{mm}$  )

$( L1 \text{ (m)} + L2 \text{ (m)} ) / 2 \times B \text{ (m)}$	面積 $A$ (m <sup>2</sup> )
$( 5.210 + 5.670 ) / 2 \times 23.800$	
$A = 129.47$	129 m <sup>2</sup>

ここに、  $L1$  : 左側設置長さ 5.210 (m)

$L2$  : 右側設置長さ 5.670 (m)

$B$  : 断面幅 23.800 (m)

・ 敷 砂 (  $t=20\text{mm}$  )

$B \text{ (m)} \times L \text{ (m)}$	面積 $A$ (m <sup>2</sup> )
$23.800 \times 4.907$	
$A = 116.79$	117 m <sup>2</sup>

### 3. コンクリート床版工

• 数量集計表

[illegible]

< 床版部・t=150mm >

\* 形状寸法

種 別	施工延長 L (m)	平面積 A (m <sup>2</sup> )	厚 さ t (m)	型 枠 L2 (m)		
上部コンクリート床版	44.120	935.49	0.150	77.436		
中間コンクリート床版	13.273	309.36	0.150	56.831		
合 計    Σ =	57.393	1244.90		134.267		

※ 「コンクリート床版平面図」を参照。

\* 目地材 設置寸法

	設置幅 B(m)						摘 要
	上部コンクリート 床版	中間コンクリート床 版					
1	10.310	5.287					
2	10.496	5.126					
3	23.810	23.810					
4	24.554	24.556					
5	23.800						
小計	92.970	58.779					
合計    ΣB =						151.749 (m)	

※ 目地材設置位置・設置幅は、「コンクリート床版平面図」を参照。

・ コンクリート (  $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$  )

	$\Sigma A \text{ (m}^2\text{)} \times t \text{ (m)}$	体積 $V \text{ (m}^3\text{)}$
床版部	$1,244.90 \times 0.150 = 186.74$	
段差部	( 別紙計算書 参照 ) $= 2.68$	
	$\Sigma V = 189.42$	189 m <sup>3</sup>
100m <sup>2</sup> 当り	$100.0 \times 0.15 = 15$	15 m <sup>3</sup>

・ 型 枠

	$\Sigma L2 \text{ (m)} \times t \text{ (m)}$	面積 $A \text{ (m}^2\text{)}$
床版部	$134.267 \times 0.150 = 20.14$	
段差部	( 別紙計算書 参照 ) $= 17.96$	
	$\Sigma A = 38.10$	38 m <sup>2</sup>

・ 鉄 筋 ( D13-150×150 )

鉄筋の単位質量  $W_0 = 14.000 \text{ kg/m}^2$

	$A2 \text{ (m}^2\text{)} \times W_0 \text{ (kg/m}^2\text{)} \div 1,000$	重量 $W \text{ (t)}$
床版部	$1,307.00 \times 14.000 \div 1,000 = 18.30$	18.30 t

※ 表中の面積[A2(m<sup>2</sup>)]は、下式により求めた値とする。(国土交通省土木工事積算基準 H24年度版)

$$A2 \text{ (m}^2\text{)} = V \text{ (m}^3\text{)} [\text{コンクリート体積}] \times 69\text{m}^2 \div 10\text{m}^3$$

$$= 1307.00 \text{ m}^2 \text{ (コンクリート床版 10m}^3\text{当り鉄筋 69m}^2\text{)}$$

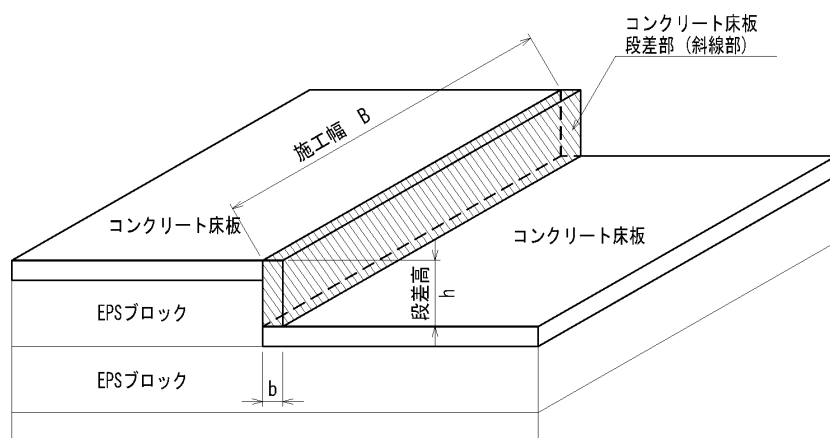
$$100\text{m}^2\text{当り } 100.0 \times 14.0 \div 1000 = 1.40 \text{ t}$$

・ 目地材 (  $t=20\text{mm}$  )

	$\Sigma B \text{ (m)} \times t \text{ (m)}$	面積 $A \text{ (m}^2\text{)}$
床版部	$151.75 \times 0.150 = 22.76$	22.8 m <sup>2</sup>



< コンクリート床版段差部 >



・ 形状・寸法

	段差高 h (m)	施工幅 B (m)	部材幅 b (m)	体 積 V (m3)	型 枠 A (m2)	鉄 筋 W (t)	摘 要
1	0.250	23.760	0.150	0.89	5.98	0.253	上部床版
2	0.500	23.800	0.150	1.79	11.98	0.341	
合 計 Σ =				2.68	17.96	0.594	

※ 体 積  $V(m^3) = h(m) \times B(m) \times b(m)$

型 枠  $A(m^2) = ( h(m) \times B(m) + h(m) \times b(m) )$

鉄 筋  $W(t) = W_o(kg/m) \times B(m) \div 1000$

・ 鉄筋質量

段差高 H (mm)	規格・径・長さ	鉄筋質量 $W_0$		
		(kg/10m)	(kg/m)	
h = 250 mm	SD345, D13	106.631	10.663	
h = 500 mm	SD345, D13	143.214	14.321	

※ 上記、寸法・数量は「軽量盛土工工構造図 (2)」を参照。

・ コンクリート (  $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$  )

$\Sigma V$ (m3)	体積 V (m3)
2.68 ( 前頁 参照)	
$\Sigma V = 2.68$	3 m3

・ 型 枠

$\Sigma A$ (m2)	面積 A (m2)
17.96 ( 前頁 参照)	
$\Sigma A = 17.96$	18 m2

・ 鉄 筋 ( SD345, D13 )

$\Sigma W$ (t)	重量 W (t)
0.594 ( 前頁 参照)	
$\Sigma W = 0.594$	0.59 t
100m2当り 0.594 ÷ 12.4	= 0.05 0.05 t

#### 4. 壁面工

• 数量集計表

[illegible]

・ 壁面材

名称	形 状 高さ × 幅 × 厚さ (mm)	左側路肩 N (枚)	右側路肩 N (枚)	CL位置 N (枚)	合 計 N (枚)	摘 要
無印	500 × 1000 × 25	38	50	6	94	QLW-P1・目地材含む
A	500 × 500 × 25	4	5	1	10	QLW-P2・目地材含む
B	250 × 1000 × 25	9	10	-	19	QLW-P3・目地材含む
C	250 × 500 × 25	2	-	-	2	QLW-P4・目地材含む
	合 計	118	72	7	125	

※ 設置位置等は、「壁面展開図」を参照。

※ 壁面材数量は、加工ロス分を含む。

・ 軽量残存型枠

名称	形 状 高さ × 幅 × 厚さ (mm)	左側路肩 N (枚)	右側路肩 N (枚)	CL位置 N (枚)	数 量 N (枚)	摘 要
上部床版用	150 × 1000 × 40	12	16	5	33	S1
上部床版段落用	400 × 150 × 40	-	-	-	-	S2
	650 × 150 × 40	1	-	-	1	S2-650
中間床版用	150 × 1000 × 40	4	4	-	8	S5
	合 計	37	25	5	42	

・ 壁面積 ( t=25mm )

	A (m2)		面積 A(m2)
左側路肩	22.50	=	22.50
右側路肩	25.00	=	25.00
CL位置	3.15	=	3.15
		A =	50.65
			51 m2

※ 壁面積は壁面展開図からのCAD計測値であり、加工ロス分を含まない。

## 5. 裹边碎石工

• 数量集計表

[illegible]

・ 裏込碎石 (盛土高6.0m以下 )

( A1 (m2) + A2 (m2) ) / 2 × B (m)	体積 V(m3)
( 0.340 + 0.340 ) / 2 × 12.000 V = 4.08	4 m3

※ 側面積 (A) は軽量盛土工展開図からCADで求積を行った。

ここに、  
A1 : B-B側面積 0.340 (m2)  
A2 : C-C側面積 0.340 (m2)  
B : 断面幅 12.000 (m)

1. 数量総括表

名 称	細 別・規 格	単位	数 量	摘 要
軽量盛土工				
軽量盛土 (発泡スチロール)	EPS D-20	m3	2,656.4	
		m3		
	$\Sigma V =$	m3	2,656	EPSブロック総計
緊結金具		個	12,219	レベル2地震動対応
コンクリート床版工				
コンクリート床版	t=150mm	m2	1906	
床版コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m3	291	
型 枠		式 (m2)	1 (106)	
鉄 筋	D13-150×150	t	28.15	
鉄 筋	SD345, D13	t	1.42	段差部
目地材	t=20mm	m2	11.9	

## 2. 輕量盛土工

• 数量集計表

[illegible]



平均断面法 数量計算書

測 点	延 長 L (m)	軽量盛土 ( EPS D-20 )			摘 要 $V = A_m \times L$
		断面積 A (m <sup>2</sup> )	平 均 A <sub>m</sub> (m <sup>2</sup> )	体 積 V (m <sup>3</sup> )	
No. 3 + 4.700	— —	0.00	— —	— —	
No. 3 + 13.863	9.163	4.96	2.480	22.72	
No. 4	6.137	13.48	9.220	56.58	
No. 4 + 7.345	7.345	22.80	18.140	133.24	
No. 5	12.655	40.18	31.490	398.51	
No. 5 + 0.827	0.827	37.80	38.990	32.24	
No. 5 + 15.934	15.107	37.80	37.800	571.04	EC.2適用
No. 7 + 0.311	— —	46.64	— —	— —	BC.3適用
No. 7 + 11.358	11.047	46.64	46.640	515.23	
No. 8	8.642	43.00	44.820	387.33	
No. 8 + 5.878	5.878	30.58	36.790	216.25	
No. 9	14.122	8.15	19.365	273.47	
No. 9 + 0.397	0.397	7.89	8.020	3.18	
No. 9 + 12.200	11.803	0.00	3.945	46.56	
合 計	103.123			2656.35	
$\Sigma V =$				2,656	(m <sup>3</sup> )

・ 緊結金具

	$V \text{ (m}^3\text{)} \times N1 \text{ (個/m}^3\text{)} \times N2$	個数 $N \text{ (個)}$
EPS D-20	$2,656 \times 2.3 \times 2 = 12,219$	
	$\Sigma N = 12,219$	12,219 個

※ 表中の個数及び合計の値は、EPS現場加工等による増加分を考慮していません。

ここに、  $V$  : 規格別EPSブロックの数量 (m<sup>3</sup>)

$N1$  : 2.3 個/m<sup>3</sup> ( ※浮力対策ブロック使用時は、 $N=4.6$  個/m<sup>2</sup> )

$N2$  : レベル2地震動対応の為、通常設計の倍の金具を使用する。

( ※浮力対策ブロック使用時、 $N2$ の割増は行わない。 )

### 3. コンクリート床版工

- 数量集計表

[illegible]

< 床版部・t=150mm >

\* 形状寸法

種 別	施工延長 L (m)	平面積 A (m <sup>2</sup> )	厚 さ t (m)	型 枠 L2 (m)		
上部コンクリート床版		970.84	0.150	215.370		
中間コンクリート床版(2)		723.29	0.150	131.370		
中間コンクリート床版(1)		212.26	0.150	112.660		
合 計     Σ =		1906.40		459.400		

※ 「コンクリート床版平面図」を参照。

\* 目地材 設置寸法

	設置幅 B(m)						摘 要
	上部コンクリート 床版	中間コンクリート床 版(2)	中間コンクリート 床版(1)				
1	12.180	13.310	3.680				
2	11.210	14.070	4.670				
3	11.310						
4	8.980						
小計	43.680	27.380	8.350				
合計     ΣB =						79.410	(m)

※ 目地材設置位置・設置幅は、「コンクリート床版平面図」を参照。

・ コンクリート (  $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$  )

	$\Sigma A \text{ (m}^2\text{)} \times t \text{ (m)}$	体積 $V\text{(m}^3\text{)}$
床版部	$1,906.40 \times 0.150 = 285.96$	
段差部	( 別紙計算書 参照 ) $= 5.41$	
	$\Sigma V = 291.37$	291 m <sup>3</sup>
100m <sup>2</sup> 当り $100 \times 0.150 = 15$ 15 m <sup>3</sup>		

・ 型 枠

	$\Sigma L2 \text{ (m)} \times t \text{ (m)}$	面積 $A\text{(m}^2\text{)}$
床版部	$459.400 \times 0.150 = 68.91$	
段差部	( 別紙計算書 参照 ) $= 36.64$	
	$\Sigma A = 105.55$	106 m <sup>2</sup>

・ 鉄 筋 (  $D13-150 \times 150$  )

鉄筋の単位質量  $W_0 = 14.000 \text{ kg/m}^2$

	$A2 \text{ (m}^2\text{)} \times W_0 \text{ (kg/m}^2\text{)} \div 1,000$	重量 $W\text{(t)}$
床版部	$2,010.45 \times 14.000 \div 1,000$	
	$W = 28.15$	28.15 t

※ 表中の面積[A2(m<sup>2</sup>)]は、下式により求めた値とする。(国土交通省土木工事積算基準 H24年度版)

$$A2\text{(m}^2\text{)} = V\text{(m}^3\text{)} [\text{コンクリート体積}] \times 69\text{m}^2 \div 10\text{m}^3$$

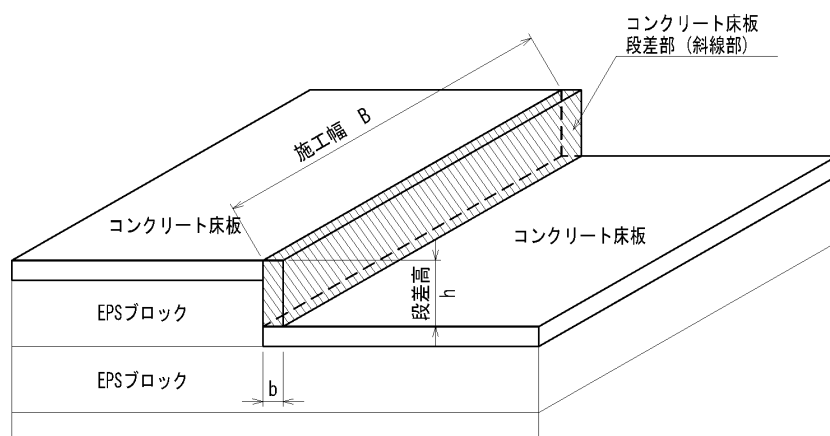
$$= 2010.45 \text{ m}^2 \text{ ( コンクリート床版 } 10\text{m}^3\text{当り鉄筋 } 69\text{m}^2 \text{ )}$$

$$100\text{m}^2\text{当り } 100 \times 14 \div 1000 = 1.4 \quad 1.4 \text{ t}$$

・ 目地材 (  $t=20\text{mm}$  )

	$\Sigma B \text{ (m)} \times t \text{ (m)}$	面積 $A\text{(m}^2\text{)}$
床版部	$79.41 \times 0.150$	
	$A = 11.91$	11.9 m <sup>2</sup>

< コンクリート床版段差部 >



・ 形状・寸法

	段差高 h (m)	施工幅 B (m)	部材幅 b (m)	体 積 V (m3)	型 枠 A (m2)	鉄 筋 W (t)	摘 要
1	0.250	2.700	0.150	0.10	0.71	0.029	上部床版
2	0.250	4.650	0.150	0.17	1.20	0.050	
3	0.250	9.790	0.150	0.37	2.49	0.104	
4	0.250	12.380	0.150	0.46	3.13	0.132	
5	0.400	12.790	0.150	0.77	5.18	0.162	
6	0.250	11.990	0.150	0.45	3.04	0.128	
7	0.250	10.860	0.150	0.41	2.75	0.116	
8	0.250	11.320	0.150	0.42	2.87	0.121	
9	0.250	11.450	0.150	0.43	2.90	0.122	
10	0.400	13.480	0.150	0.81	5.45	0.171	
11	0.250	10.010	0.150	0.38	2.54	0.107	
12	0.250	7.950	0.150	0.30	2.03	0.085	
13	0.250	5.630	0.150	0.21	1.45	0.060	
14	0.250	3.460	0.150	0.13	0.90	0.037	
合 計 Σ =				5.41	36.64	1.424	

※ 体 積  $V(m^3) = h(m) \times B(m) \times b(m)$

型 枠  $A(m^2) = ( h(m) \times B(m) + h(m) \times b(m) )$

鉄 筋  $W(t) = W_o(kg/m) \times B(m) \div 1000$

・ 鉄筋質量

段差高 H (mm)	規格・径・長さ	鉄筋質量 $W_0$		
		(kg/10m)	(kg/m)	
h = 250 mm	SD345, D13	106.631	10.663	
h = 400 mm	SD345, D13	126.564	12.656	

※ 上記、寸法・数量は「軽量盛土工工構造図 (2)」を参照。

・ コンクリート (  $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$  )

$\Sigma V$ (m3)	体積 V(m3)
5.41 ( 前頁 参照)	
$\Sigma V = 5.41$	5 m3

・ 型 枠

$\Sigma A$ (m2)	面積 A(m2)
36.64 ( 前頁 参照)	
$\Sigma A = 36.64$	37 m2

・ 鉄 筋 ( SD345, D13 )

$\Sigma W$ (t)	重量 W(t)
1.424 ( 前頁 参照)	
$\Sigma W = 1.424$	1.42 t
100m2当り 1.420 $\div$ 1906.4 $\times$ 100 = 0.07	0.07 t

§ 1. 数量総括表(1)

工 種		種 別	単位	数 量	摘 要
補 強 土 壁 工	コンクリートスキン	面 積	m <sup>2</sup>	73.95	$\sigma_{ck}=35\text{N/mm}^2$
	ストリップ	4.0×80×L	m	1,142.50	SS400(リブ付き)
	ボルト・ナット	M12×40	本	434	
	硬質ゴム	20×75×600	枚	72	
	透水防砂材	4t×420×L	m	80.00	
	鉛直目地材	20×140×L	〃	—	
	端部調整金具	L-250×250×3.2	〃	9.75	$\theta=75^\circ$
	〃	〃	〃	9.75	$\theta=90^\circ$
	アローアンカー	M12×90	本	28	Cタイプ
	角座金	L-6×60×60	枚	28	
	ガセットプレート	6.0×115×500	〃	47	
	現場埋込みコネクティブ	6.0×60×428	個	—	
	プレキャスト板	50×210×500	枚	—	
笠石コンクリート工		延 長	m	7.74	
		コンクリート	m <sup>3</sup>	1.26	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$
		型 枠	m <sup>2</sup>	10.17	
		目 地 材	〃	0.65	t=20mm
		鉄 筋	kg	95.58	D13
		足 場 工	m	7.74	
基礎工		延 長	m	7.74	
		コンクリート	m <sup>3</sup>	0.93	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$
		型 枠	m <sup>2</sup>	3.34	
		鉄 筋	kg	6.16	D13
地下排水工		排 水 管	m	6.40	有孔管 $\phi$ 200
		排 水 管	m	5.40	無孔管 $\phi$ 200
		フィルター材	m <sup>3</sup>	1.56	
		T 字 管 継 手	個	1	
		直 管 継 手	〃	0	
		端 末 キ ャ ッ プ	〃	2	
		基 盤 排 水 層	m <sup>3</sup>	22.28	
		盛土材分離シート	m <sup>2</sup>	38.69	t=2mm
		壁面背面排水層	m <sup>3</sup>	34.50	



§ 1. 数量総括表(2)

[illegible]

## § 2. テールアルメ工数量

### 2-1 コンクリートスキン

#### 1) 標準部 (フルサイズ) t=14cm

番 号	名 称	密 度	寸 法	枚 数	合計枚数	1枚当り面積	面 積 (㎡)
1	AN 標準型	4	1500×1500	16	22	2. 250	49. 500
13		6		6			
		8					
		12					
2	AU 標準型 天 端	4	1500×1480	2	2	2. 220	4. 440
		6					
		8					
		12					
	CLN 左 端 標準型	4	1418×1500		0	2. 127	0. 000
		6					
		8					
		12					
	CLU 左 端 標準型 天 端	4	1418×1480		0	2. 099	0. 000
		6					
		8					
		12					
	CRN 右 端 標準型	4	1418×1500		0	2. 127	0. 000
		6					
		8					
		12					
	CRU 右 端 標準型 天 端	4	1418×1480		0	2. 099	0. 000
		6					
		8					
		12					
小 計					24 枚	53. 940 ㎡	

※排出管設置の為、AN標準型(13番)6枚の内1枚、  
AU標準型天端(2番)2枚の内1枚は穴あけ加工品とする。

2) 標準部 (ハーフサイズ) t=14cm

番 号	名 称	密 度	寸 法	枚 数	合計枚数	1枚当り面積	面 積 (m <sup>2</sup> )
7	BU 1/2型 天 端	2	1500× 730	2	2	1.095	2.190
		3					
		4					
		6					
20	BD 1/2型 下 端	2	1500× 750	2	2	1.125	2.250
		3					
		4					
		6					
		2	1500× 730		0	1.095	0.000
	DLU 1/2型 左 端 天 端	2	1418× 730		0	1.035	0.000
		3					
		4					
		6					
	DLD 1/2型 左 端 下 端	2	1418× 750		0	1.064	0.000
		3					
		4					
		6					
		2	1418× 730		0	1.035	0.000
	DRU 1/2型 右 端 天 端	2	1418× 730		0	1.035	0.000
		3					
		4					
		6					
	DRD 1/2型 右 端 下 端	2	1418× 750		0	1.064	0.000
		3					
		4					
		6					
		2	1418× 730		0	1.035	0.000
小 計					4 枚	4.440 m <sup>2</sup>	
標 準 部 合 計					28 枚	58.380 m <sup>2</sup>	

3) 異形スキン t=14cm

番 号	名 称	密 度	寸 法	枚 数	合計枚数	1枚当り面積	面 積 (m <sup>2</sup> )
80	乱 尺 左 端 標準型	4	850 × 1500	5	5	1.275	6.375
		6					
		8					
81	乱 尺 左 端 標準型 天 端	4	850 × 1480	1	1	1.258	1.258
		6					
		8					
82	乱 尺 1/2 型 左 端 下 端	2	850 × 750	1	1	0.638	0.638
		3					
		4					
83	乱 尺 右 端 標準型	4	750 × 1500	6	6	1.125	6.750
		6					
		8					
84	乱 尺 1/2 型 右 端 天 端	2	750 × 730	1	1	0.548	0.548
		3					
		4					
小 計					14 枚	15.569 m <sup>2</sup>	
合 計					42 枚	73.949 m <sup>2</sup>	

## 2-2 ストリップ

厚さ (t) × 幅 (b) × 長さ (L)	本 数 (本)	延 長 (m)	摘 要
4.0 × 80 × 4.50	13	58.50	
4.0 × 80 × 5.00	29	145.00	
4.0 × 80 × 5.50	17	93.50	
4.0 × 80 × 6.00	12	72.00	
4.0 × 80 × 6.50	12	78.00	
4.0 × 80 × 7.00	12	84.00	
4.0 × 80 × 7.50	3	22.50	
4.0 × 80 × 8.00	46	368.00	
4.0 × 80 × 8.50	26	221.00	
合 計	170 本		
総 延 長		L = 1142.50 m	

注) ストリップの長さが L=9.0m 以上の場合は、継ぎ代として 0.16m 計上する。

## 2-3 そ の 他 （ 副 資 材 ）

名 称	寸 法	数 量	摘 要
ボルトナット	M12×40	434 本	
硬質ゴム	20× 75×600	72 枚	
透水防砂材	4t×420×L	80.00 m	
鉛直目地材	20×140×L	— m	
端部調整金具 $\theta=75^\circ$	PL-250×250×3.2	9.75 m	
端部調整金具 $\theta=90^\circ$	PL-250×250×3.2	9.75 m	
アローアンカー Cタイプ	M12×90	28 本	
角座金	PL-6×60×60	28 枚	
ガセットプレート	6.0×115×500	47 枚	
現場埋込みコネクティブ	6.0×60×428	— 個	
プレキャスト板	50×210×500	— 枚	

## 2-4 透水防砂材内訳書

番 号	高 さ	摘 要
1	9.75	
2	9.75	
3	9.75	
4	9.75	
5	9.75	
6	9.75	
7	9.75	
8		
9		
10		
11		
12		
13		
14		
15		
16		
17		
18		
19		
20		
21		
22		
23		
24		
25		
26		
27		
28		
29		
30		
31		
32		
33		
34		
35		
36		
37		
38		
39		
40		
小 計	68.25	

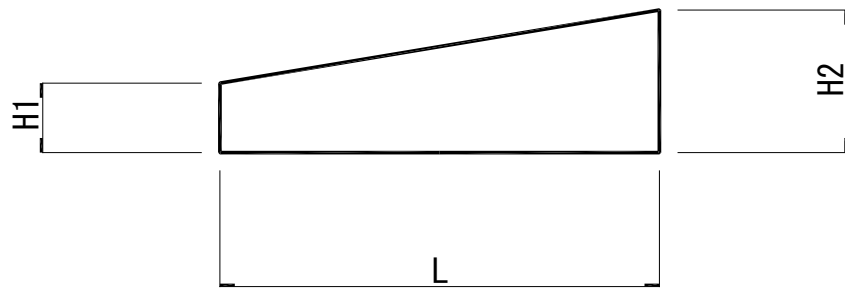
番 号	高 さ	摘 要
41		
42		
43		
44		
45		
46		
47		
48		
49		
50		
51		
52		
53		
54		
55		
56		
57		
58		
59		
60		
61		
62		
63		
64		
65		
66		
67		
68		
69		
70		
71		
72		
73		
74		
75		
76		
77		
78		
79		
80		
小 計	0.00	
合 計	68.25	×1.1
=	75.08	
≒	80.00	10m切上げ

### § 3. 笠石コンクリート工数量

## 数量集計表

[illegible]

### 3-1 TYPE別の各寸法



NO	L	H1	H2	目地数	摘要
1	7.737	0.410	0.410	4	
合 計	7.737			4	

笠石コンクリート工延長 L=

7.737 m 目地箇所

4 個

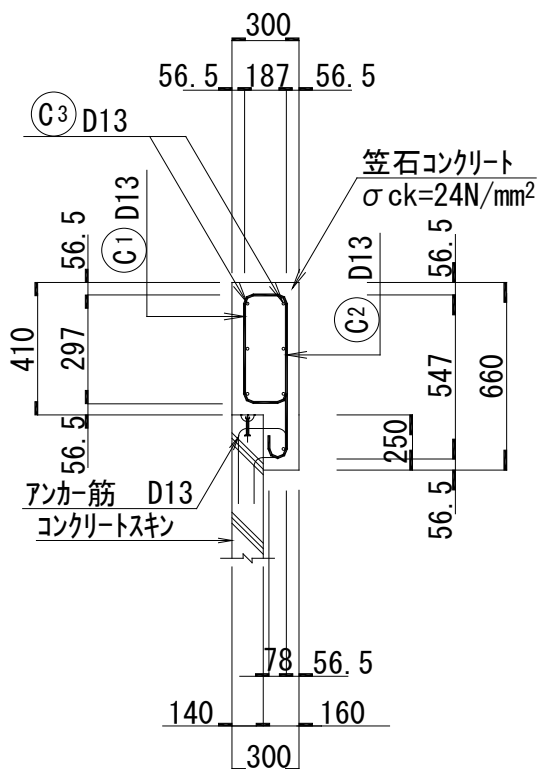


### 3-2 TYPE別の各面積

[illegible]

$$\text{平均 H} = \frac{3.172}{7.737} = 0.410 \text{ m}$$

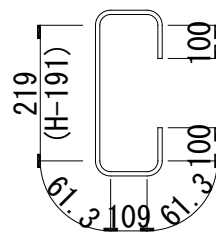
### 3-3 3m当たり鉄筋量



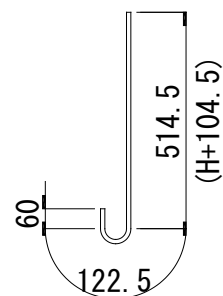
注) 寸法表記は芯寸法

平均  $H = 0.410 \text{ m}$

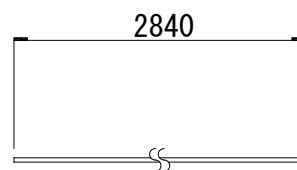
① C1 D13 × 0.882



② C2 D13 × 0.697



③ C3 D13 × 2.840



土木製図基準より

鉄筋の長さ

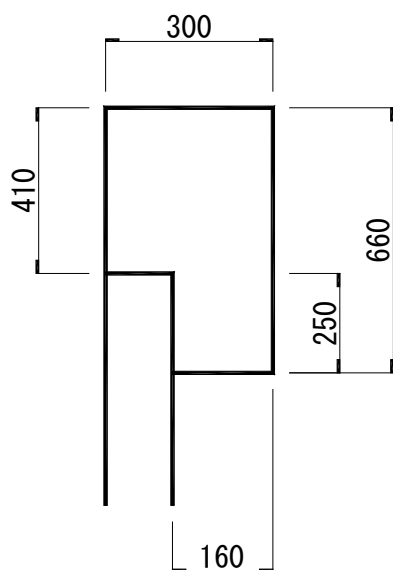
C 1	=	0.219	+	0.663	=	0.882 m	D13
C 2	=	0.5145	+	0.1825	=	0.697 m	D13
C 3	=				=	2.840 m	D13

3m当たり

	m	kg/m	本	kg	
C 1	—	0.882 ×	0.995 ×	11	= 9.65 D13
C 2	—	0.697 ×	0.995 ×	11	= 7.63 D13
C 3	—	2.840 ×	0.995 ×	7	= 19.78 D13
Σ A					= 37.06 kg

### 3-4 笠石コンクリート・型枠・目地・鉄筋・足場工（全体当たり）

断面図



目地 20 mm  
目地箇所 4ヶ所  
延長 7.737 m

#### 1) コンクリート体積

$$V = (0.410 \times 0.30 + 0.25 \times 0.16) \times 7.737 = 1.261 \text{ m}^3$$

#### 2) 型枠面積

$$\text{妻型 } A1 = (0.410 \times 0.30 + 0.25 \times 0.16) \times (4 + 0) = 0.652 \text{ m}^2$$

$$\text{前面 } A2 = 0.410 \times 7.737 = 3.172 \text{ m}^2$$

$$\text{背面 } A3 = (0.660 + 0.16) \times 7.737 = 6.344 \text{ m}^2$$

---


$$\Sigma A = 10.168 \text{ m}^2$$

#### 3) 目地材

$$A = (0.410 \times 0.30 + 0.25 \times 0.16) \times 4 = 0.652 \text{ m}^2$$

#### 4) 鉄筋

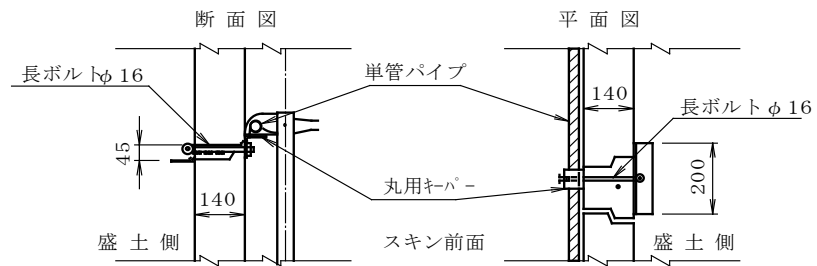
$$D13 \quad W = 37.06 \times 7.737 / 3.00 = 95.58 \text{ kg}$$

#### 5) 足場工

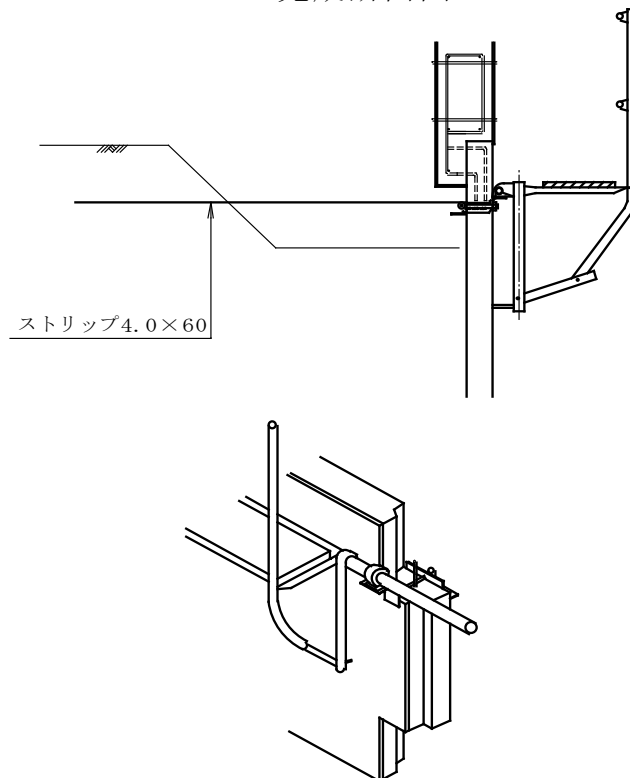
$$L = 7.737 \text{ m}$$

# ブラケット足場工一般図（案）

## 標準タイプ取付け詳細図



## 完成断面図



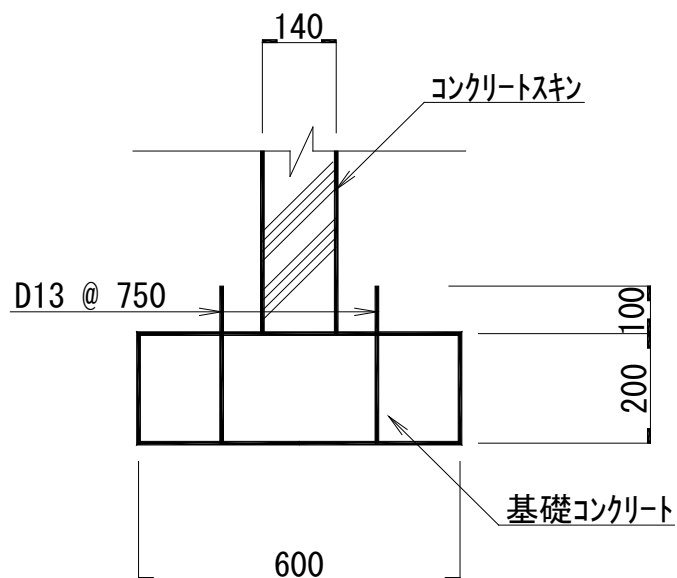
## § 4. 基礎工数量

## 数量集計表

[illegible]

4-1 10m当り数量(標準部)     $b = 600$

基礎工断面図



a) コンクリート

$$V = 0.60 \times 0.20 \times 10.00 = 1.200 \text{ m}^3$$

b) 型枠

$$A = 0.20 \times 2 \times 10.00 = 4.000 \text{ m}^2$$

c) 鉄筋 (D13)

$$W = 10.00 \div 0.750 \times 0.995 \times 0.30 \times 2 = 7.96 \text{ kg}$$

#### 4-2 延長当たり数量

1) 延長  $L = 7.737 \text{ m}$

#### 2) コンクリート体積

標準部  $V1 = 1.20 \times 7.737 \div 10.00 = 0.928 \text{ m}^3$

#### 3) 型枠面積

前背面  $A1 = 4.00 \times 7.737 \div 10.00 = 3.095 \text{ m}^2$

妻型枠  $A2 = 0.60 \times 0.20 \times 2 = 0.240 \text{ m}^2$

---

 $\Sigma A = 3.335 \text{ m}^2$

#### 4) 鉄筋 (D 13)

$W = 7.96 \times 7.737 \div 10.00 = 6.16 \text{ kg}$

# § 5. 地下排水工数量

数量集計表

種 別	規格・寸法	単 位	数 量	摘 要
排水管	有孔管 φ 200	m	6. 40	
排水管	無孔管 φ 200	m	5. 40	
フィルター材		m <sup>3</sup>	1. 56	
T字管継手		個	1	
直管継手		個	0	
端末キャップ		個	2	
基盤排水層		m <sup>3</sup>	22. 28	
盛土材分離シート	t=2mm	m <sup>2</sup>	38. 69	
壁面背面排水層		m <sup>3</sup>	34. 50	



## 5-1 各種1 m当り数量

1) 排水管 (有孔管)  $\phi 200$  L = 1.000 m

2) 排水管 (無孔管)  $\phi 200$  L = 1.000 m

### 3) フィルター材

$$v = \left\{ \frac{1}{2} \times (0.40 + 0.700) \times 0.500 - \frac{\pi}{4} \times 0.20 \times 0.20 \right\} \times 1.00 = 0.244 \text{ m}^3$$

## 5-2 各種延長

1) 排水管 (縦断) L1 = 6.40 m

排水管 (横断) L2 = 5.40 m

---

$\Sigma L = 11.80 \text{ m}$

### 2) フィルター材

$$L = 11.80 - 5.40 = 6.40 \text{ m}$$

### 5-3 全体数量

1) 排水管 (有孔管)  $\phi 200$

L = 縦断

= 6.40

= 6.40 m

2) 排水管 (無孔管)  $\phi 200$

L = 横断

= 5.40

= 5.40 m

3) フィルター材

V = 6.40  $\times$  0.244

= 1.562 m<sup>3</sup>

4) T字管継手

1 個

5) 直管継手 (排水管20.0mに1個とする)

有孔管部 N = 6.40  $\div$  20.00 - 1 = 0 個

無孔管部 N = 5.40  $\div$  20.00 - 1 = 0 個

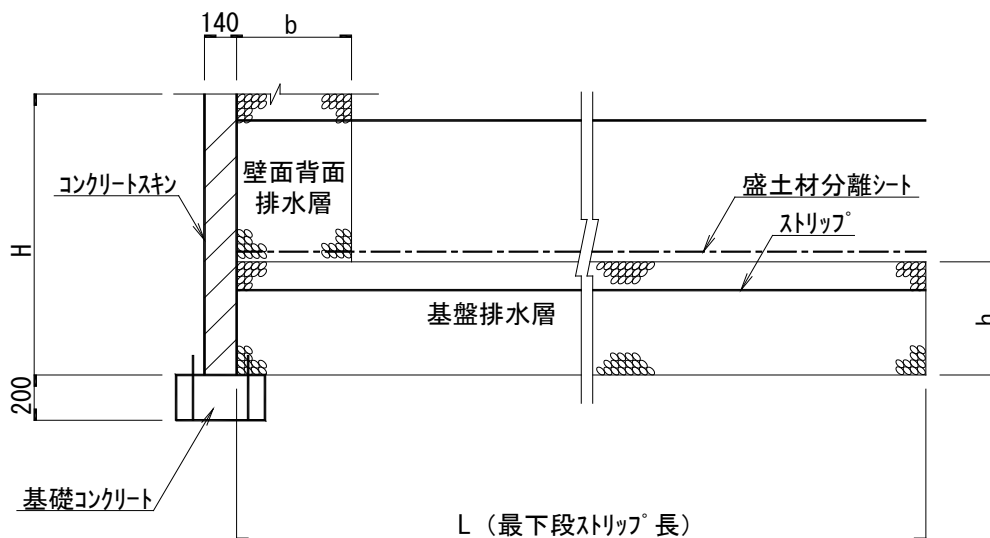
$\Sigma N =$  0 個

6) 端末キャップ

2 個

#### 5 - 4 基盤排水層・盛土材分離シート・壁面背面排水層

基盤排水層及び壁面背面排水層断面図



##### 1) 基盤排水層

$$V = L \times h \times \text{延長}$$

$$4.500 \times 0.64 \times 7.737 = 22.283 \text{ m}^3$$


---


$$\Sigma V = 22.283 \text{ m}^3$$

##### 2) 盛土材分離シート

$$A = (L + \text{余裕代}) \times \text{延長}$$

$$(4.500 + 0.50) \times 7.737 = 38.685 \text{ m}^2$$


---


$$\Sigma A = 38.685 \text{ m}^2$$

##### 3) 壁面背面排水層

$$V = (\text{壁面積} - (\text{壁延長} \times h)) \times b$$

$$= (73.949 - (7.737 \times 0.64)) \times 0.50 = 34.499 \text{ m}^3$$

※(壁延長×h)は基盤排水層控除分

## § 6. 土工数量

## 数量集計表

[illegible]

6-1 土工数量表

単位 m<sup>3</sup>

測 点	距離	補 強 土 盛 土			掘 削			摘 要
		面積	平均	体積	面積	平均	体積	
216 + 8.574	0.000	71.00			2.40			
216 + 1.050	7.737	71.00	71.00	549.33	2.40	2.40	18.57	
合計	7.737			549.33			18.57	

※ 面積はCADより算出。

## 数量総括表

[illegible]

[illegible]

暫定

## 摘 要

\_\_\_\_\_

\_\_\_\_\_

---

[illegible]

暫定

## 摘 要

4321.1



舖装工

[illegible]

## 縁石工

[illegible]

[illegible][illegible][illegible]

管理用道路(平面交差) 土 量 計 算 書										
測 点			掘 削			盛 土				
距 離			断面積	平 均	数 量	断面積	平 均	数 量	断面積	平 均 数 量
No. 0	+	0.000	2.6							
No. 1	+	0.000	20.000	2.4	2.50	50.0	0.00	0.0		
No. 1	+	10.529	10.529	2.5	2.45	25.8	0.1	0.05	0.5	
No. 2	+	0.000	9.471	2.4	2.45	23.2	1.0	0.55	5.2	
No. 2	+	12.196	12.196	0.4	1.40	17.1	6.1	3.55	43.3	
No. 3	+	0.000	7.804		0.20	1.6	17.4	11.75	91.7	
No. 3	+	13.863	13.863		0.00	0.0	50.2	33.80	468.6	
No. 4	+	0.000	6.137		0.00	0.0	68.6	59.40	364.5	
No. 4	+	7.345	7.345		0.00	0.0	96.4	82.50	606.0	
No. 5	+	0.000	12.655		0.00	0.0	133.2	114.80	1452.8	
No. 5	+	0.827	0.827		0.00	0.0	134.8	134.00	110.8	
No. 5	+	15.930	15.103		0.00	0.0	134.8	134.80	2035.9	
No. 6	+	0.000	4.070							
No. 7	+	0.000	20.000							
No. 7	+	0.310	0.310		0.00		157.6			
No. 7	+	11.358	11.048		0.00	0.0	157.6	157.60	1741.2	
No. 8	+	0.000	8.642		0.00	0.0	141.2	149.40	1291.1	
No. 8	+	5.878	5.878		0.00	0.0	119.2	130.20	765.3	
No. 9	+	0.000	14.122		0.00	0.0	60.5	89.85	1268.9	
No. 9	+	0.397	0.397		0.00	0.0	58.8	59.65	23.7	
No. 10	+	0.000	19.603		0.00	0.0	9.9	34.35	673.4	
No. 11	+	0.000	20.000	2.3	1.15	23.0	0.4	5.15	103.0	
No. 11	+	3.096	3.096	2.3	2.30	7.1	0.2	0.30	0.9	
No. 12	+	0.000	16.904	2.2	2.25	38.0		0.10	1.7	
No. 12	+	16.175	16.175	2.2	2.20	35.6		0.00	0.0	
合 計		256.175			221.4			11048.5		

管理用道路(立体交差) 土 量 計 算 書										
測 点			掘 削			盛 土				
距 離			断面積	平 均	数 量	断面積	平 均	数 量	断面積	平 均 数 量
No. 0 + 0.000										
No. 0 + 4.500	4.500			0.00	0.0		0.00	0.0		
No. 0 + 12.500	8.000	0.1	0.05	0.4	16.0	8.00	64.0			
No. 1 + 0.000	7.500	0.1	0.10	0.8	16.0	16.00	120.0			
No. 1 + 0.506	0.506	0.1	0.10	0.1	16.2	16.10	8.1			
No. 2 + 0.000	19.494		0.05	1.0	21.2	18.70	364.5			
No. 2 + 2.172	2.172		0.00	0.0	22.5	21.85	47.5			
No. 3 + 0.000	17.828		0.00	0.0	31.3	26.90	479.6			
No. 3 + 3.837	3.837		0.00	0.0	31.1	31.20	119.7			
No. 4 + 0.000	16.163		0.00	0.0	40.1	35.60	575.4			
No. 4 + 2.394	2.394		0.00	0.0	39.3	39.70	95.0			
No. 4 + 15.763	13.369		0.00	0.0	30.8	35.05	468.6			
No. 5 + 0.000	4.237		0.00	0.0	28.7	29.75	126.1			
No. 5 + 9.133	9.133		0.00	0.0	27.0	27.85	254.4			
No. 6 + 0.000	10.867		0.00	0.0	27.7	27.35	297.2			
No. 6 + 1.180	1.180		0.00	0.0	27.7	27.70	32.7			
No. 6 + 1.180	—		—	—	0.2	—	—			
No. 7 + 0.000	18.820		0.00	0.0	0.2	0.20	3.8			
No. 7 + 5.820	5.820		0.00	0.0	0.2	0.20	1.2			
No. 7 + 5.820	—		—	—	28.7	—	—			
No. 7 + 9.004	3.184		0.00	0.0	28.7	28.70	91.4			
No. 8 + 0.000	10.996		0.00	0.0	33.4	31.05	341.4			
No. 8 + 1.476	1.476		0.00	0.0	34.8	34.10	50.3			
No. 8 + 13.948	12.472		0.00	0.0	42.4	38.60	481.4			
No. 9 + 0.000	6.052		0.00	0.0	40.8	41.60	251.8			
No. 9 + 11.185	11.185		0.00	0.0	28.9	34.85	389.8			
No. 10 + 0.000	8.815		0.00	0.0	23.5	26.20	231.0			
No. 10 + 16.234	16.234		0.00	0.0	20.1	21.80	353.9			
No. 11 + 0.000	3.766		0.00	0.0	18.5	19.30	72.7			
No. 12 + 0.000	20.000	0.1	0.05	1.0	9.1	13.80	276.0			
No. 12 + 1.283	1.283	0.1	0.10	0.1	8.9	9.00	11.5			
No. 12 + 9.280	7.997	0.1	0.10	0.8	8.9	8.90	71.2			
No. 12 + 18.782	9.502		0.05	0.5		4.45	42.3			
合 計					4.7			5722.5		

管理用道路(平面交差) 法 面 計 算 書										
		盛土法面整形(左側)			盛土法面整形(右側)					
測 点	距 離	法 長	平 均	数 量	法 長	平 均	数 量	法 長	平 均	数 量
No. 0 + 0.000										
No. 1 + 0.000	20.000		0.00	0.0		0.00	0.0			
No. 1 + 10.529	10.529		0.00	0.0	0.6	0.30	3.2			
No. 2 + 0.000	9.471		0.00	0.0	1.8	1.20	11.4			
No. 2 + 12.196	12.196	1.5	0.75	9.1	3.6	2.70	32.9			
No. 3 + 0.000	7.804	3.0	2.25	17.6	4.9	4.25	33.2			
No. 3 + 13.863	13.863	6.3	4.65	64.5	7.3	6.10	84.6			
No. 4 + 0.000	6.137	7.8	7.05	43.3	8.4	7.85	48.2			
No. 4 + 7.345	7.345	9.9	8.85	65.0	10.3	9.35	68.7			
No. 5 + 0.000	12.655	12.3	11.10	140.5	13.2	11.75	148.7			
No. 5 + 0.827	0.827	12.4	12.35	10.2	13.3	13.25	11.0			
No. 5 + 15.930	15.103	12.4	12.40	187.3	13.3	13.30	200.9			
No. 6 + 0.000	4.070									
No. 7 + 0.000	20.000									
No. 7 + 0.310	0.310	12.5			15.8					
No. 7 + 11.358	11.048	12.5	12.50	138.1	15.8	15.80	174.6			
No. 8 + 0.000	8.642	11.3	11.90	102.8	14.8	15.30	132.2			
No. 8 + 5.878	5.878	10.2	10.75	63.2	13.3	14.05	82.6			
No. 9 + 0.000	14.122	6.9	8.55	120.7	9.1	11.20	158.2			
No. 9 + 0.397	0.397	6.8	6.85	2.7	9.0	9.05	3.6			
No. 10 + 0.000	19.603	2.3	4.55	89.2	5.1	7.05	138.2			
No. 11 + 0.000	20.000		1.15	23.0	1.6	3.35	67.0			
No. 11 + 3.096	3.096		0.00	0.0	1.1	1.35	4.2			
No. 12 + 0.000	16.904		0.00	0.0		0.55	9.3			
No. 12 + 16.175	16.175		0.00	0.0		0.00	0.0			
合 計	256.175			1077.2			1412.7			

管理用道路(立体交差) 法 面 計 算 書											
			盛土法面整形(右側)								
測 点	距 離		法 長	平 均	数 量	法 長	平 均	数 量	法 長	平 均	数 量
No. 0 + 0.000											
No. 0 + 4.500	4.500			0.00	0.0						
No. 0 + 12.500	8.000		9.0	4.50	36.0						
No. 1 + 0.000	7.500		9.0	9.00	67.5						
No. 1 + 0.506	0.506		9.0	9.00	4.6						
No. 2 + 0.000	19.494		10.1	9.55	186.2						
No. 2 + 2.172	2.172		10.5	10.30	22.4						
No. 3 + 0.000	17.828		13.2	11.85	211.3						
No. 3 + 3.837	3.837		11.7	12.45	47.8						
No. 4 + 0.000	16.163		9.7	10.70	172.9						
No. 4 + 2.394	2.394		8.6	9.15	21.9						
No. 4 + 15.763	13.369		3.8	6.20	82.9						
No. 5 + 0.000	4.237		3.1	3.45	14.6						
No. 5 + 9.133	9.133		2.5	2.80	25.6						
No. 6 + 0.000	10.867		2.6	2.55	27.7						
No. 6 + 1.180	1.180		2.6	2.60	3.1						
No. 7 + 0.000	18.820										
No. 7 + 5.820	5.820		2.5								
No. 7 + 9.004	3.184		2.5	2.50	8.0						
No. 8 + 0.000	10.996		4.1	3.30	36.3						
No. 8 + 1.476	1.476		4.6	4.35	6.4						
No. 8 + 13.948	12.472		11.5	8.05	100.4						
No. 9 + 0.000	6.052		12.1	11.80	71.4						
No. 9 + 11.185	11.185		10.3	11.20	125.3						
No. 10 + 0.000	8.815		11.0	10.65	93.9						
No. 10 + 16.234	16.234		9.2	10.10	164.0						
No. 11 + 0.000	3.766		8.5	8.85	33.3						
No. 12 + 0.000	20.000		7.6	8.05	161.0						
No. 12 + 1.283	1.283		7.6	7.60	9.8						
No. 12 + 9.280	7.997		7.6	7.60	60.8						
No. 12 + 18.782	9.502			3.80	36.1						
合 計	258.782				1831.2						

法面工

項 目	数 式	数 量
張芝工	<div>平面交差</div> <div>A = 1077.2 + 1412.7 = 2489.9 m<sup>2</sup></div> <div>立体交差 = 1831.2 m<sup>2</sup></div> <div>A =</div> <div>合計 4321.1 m<sup>2</sup></div>	4321.1 m <sup>2</sup>



管理用道路(平面交差) 舗 装 面 積 計 算 書											
			表層			上層路盤			下層路盤		
測 点	距 離		法 長	平 均	数 量	法 長	平 均	数 量	法 長	平 均	数 量
No. 0 + 0.000			7.30			7.30			7.30		
No. 1 + 0.000	20.000		7.30	7.300	146.00	7.30	7.300	146.00	7.30	7.300	146.00
No. 1 + 10.529	10.529		7.30	7.300	76.90	7.30	7.300	76.90	7.30	7.300	76.90
No. 2 + 0.000	9.471		7.30	7.300	69.10	7.30	7.300	69.10	7.30	7.300	69.10
No. 2 + 12.196	12.196		7.30	7.300	89.00	7.30	7.300	89.00	7.30	7.300	89.00
No. 3 + 0.000	7.804		7.30	7.300	57.00	7.30	7.300	57.00	7.30	7.300	57.00
No. 3 + 13.863	13.863		7.30	7.300	101.20	7.30	7.300	101.20	7.30	7.300	101.20
No. 4 + 0.000	6.137		7.30	7.300	44.80	7.30	7.300	44.80	7.30	7.300	44.80
No. 4 + 7.345	7.345		7.30	7.300	53.60	7.30	7.300	53.60	7.30	7.300	53.60
No. 5 + 0.000	12.655		7.30	7.300	92.40	7.30	7.300	92.40	7.30	7.300	92.40
No. 5 + 0.827	0.827		7.30	7.300	6.00	7.30	7.300	6.00	7.30	7.300	6.00
No. 5 + 15.930	15.103		7.30	7.300	110.30	7.30	7.300	110.30	7.30	7.300	110.30
No. 6 + 0.000	4.070										
No. 7 + 0.000	20.000										
No. 7 + 0.310	0.310		7.30			7.30			7.30		
No. 7 + 11.358	11.358		7.30	7.300	82.90	7.30	7.300	82.90	7.30	7.300	82.90
No. 8 + 0.000	8.642		7.30	7.300	63.10	7.30	7.300	63.10	7.30	7.300	63.10
No. 8 + 5.878	5.878		7.30	7.300	42.90	7.30	7.300	42.90	7.30	7.300	42.90
No. 9 + 0.000	14.122		7.30	7.300	103.10	7.30	7.300	103.10	7.30	7.300	103.10
No. 9 + 0.397	0.397		7.30	7.300	2.90	7.30	7.300	2.90	7.30	7.300	2.90
No. 10 + 0.000	19.603		7.30	7.300	143.10	7.30	7.300	143.10	7.30	7.300	143.10
No. 11 + 0.000	20.000		7.30	7.300	146.00	7.30	7.300	146.00	7.30	7.300	146.00
No. 11 + 3.096	3.096		7.30	7.300	22.60	7.30	7.300	22.60	7.30	7.300	22.60
No. 12 + 0.000	16.904		7.30	7.300	123.40	7.30	7.300	123.40	7.30	7.300	123.40
No. 12 + 16.175	16.175		7.30	7.300	118.10	7.30	7.300	118.10	7.30	7.300	118.10
合 計	256.485				1694.4			1694.4			1694.4

管理用道路(立体交差) 舗 装 面 積 計 算 書										
測 点	距 離	表層			上層路盤			下層路盤		
		法 長	平 均	数 量	法 長	平 均	数 量	法 長	平 均	数 量
No. 0 + 0.000										
No. 1 + 0.000	20.000									
No. 1 + 0.506	0.506	4.00			4.00			4.00		
No. 2 + 0.000	19.494	4.00	4.000	78.00	4.00	4.000	78.00	4.00	4.000	78.00
No. 2 + 2.172	2.172	4.00	4.000	8.70	4.00	4.000	8.70	4.00	4.000	8.70
No. 3 + 0.000	17.828	4.00	4.000	71.30	4.00	4.000	71.30	4.00	4.000	71.30
No. 3 + 3.837	3.837	4.00	4.000	15.30	4.00	4.000	15.30	4.00	4.000	15.30
No. 4 + 0.000	16.163	4.00	4.000	64.70	4.00	4.000	64.70	4.00	4.000	64.70
No. 4 + 2.394	2.394	4.00	4.000	9.60	4.00	4.000	9.60	4.00	4.000	9.60
No. 4 + 15.763	13.369	4.00	4.000	53.50	4.00	4.000	53.50	4.00	4.000	53.50
No. 5 + 0.000	4.237	4.00	4.000	16.90	4.00	4.000	16.90	4.00	4.000	16.90
No. 5 + 9.133	9.133	4.00	4.000	36.50	4.00	4.000	36.50	4.00	4.000	36.50
No. 6 + 0.000	10.867	4.00	4.000	43.50	4.00	4.000	43.50	4.00	4.000	43.50
No. 7 + 0.000	20.000	4.00	4.000	80.00	4.00	4.000	80.00	4.00	4.000	80.00
No. 7 + 9.004	9.004	4.00	4.000	36.00	4.00	4.000	36.00	4.00	4.000	36.00
No. 8 + 0.000	10.996	4.00	4.000	44.00	4.00	4.000	44.00	4.00	4.000	44.00
No. 8 + 1.476	1.476	4.00	4.000	5.90	4.00	4.000	5.90	4.00	4.000	5.90
No. 8 + 13.948	12.472	4.00	4.000	49.90	4.00	4.000	49.90	4.00	4.000	49.90
No. 9 + 0.000	6.052	4.00	4.000	24.20	4.00	4.000	24.20	4.00	4.000	24.20
No. 9 + 11.185	11.185	4.00	4.000	44.70	4.00	4.000	44.70	4.00	4.000	44.70
No. 10 + 0.000	8.815	4.00	4.000	35.30	4.00	4.000	35.30	4.00	4.000	35.30
No. 10 + 16.234	16.234	4.00	4.000	64.90	4.00	4.000	64.90	4.00	4.000	64.90
No. 11 + 0.000	3.766	4.00	4.000	15.10	4.00	4.000	15.10	4.00	4.000	15.10
No. 12 + 0.000	20.000	4.00	4.000	80.00	4.00	4.000	80.00	4.00	4.000	80.00
No. 12 + 1.283	1.283	4.00	4.000	5.10	4.00	4.000	5.10	4.00	4.000	5.10
No. 12 + 18.782	17.499									
	別途計上①②	53.4+53.7		107.1			107.1			107.1
合 計	258.782			990.2			990.2			990.2



延 長 調 書			
舗装止			立体交差
始点	終点	延長及び箇所	備考
NO.1+0.5	NO.6+0.6	100.9	L
NO.0+5.4	NO.6+1.7	117.2	R
NO.7+5.3	NO.12+1.3	96.7	L
NO.7+6.4	NO.12+16.4	111.1	R
		.	
合 計		425.9 m	

## 立体交差

備考

---

L

---

R

---

L

---

R

•

425.9	m
-------	---

## 撤去工

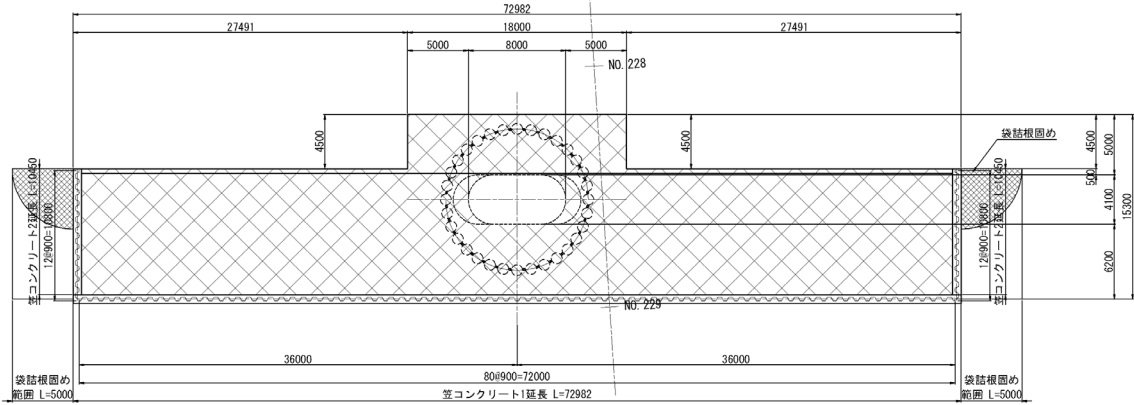
項 目	数 式	数 量
舗装撤去 t=5cm	$A = (\text{面積計算書より}) = 1885.5 \text{ m}^2$	$1885.5 \text{ m}^2$
運搬処理	$V = 1885.5 \times 0.05 = 94.3 \text{ m}^3$	$94.3 \text{ m}^3$

管理用道路(平面交差)			舗 装 面 積 計 算 書									
			舗装撤去									
測 点			距 離	法 長	平 均	数 量	法 長	平 均	数 量	法 長	平 均	数 量
No.	0	+ 0.000		7.29								
No.	1	+ 0.000	20.000	7.31	7.300	146.00						
No.	1	+ 10.529	10.529	7.34	7.325	77.10						
No.	2	+ 0.000	9.471	7.32	7.330	69.40						
No.	2	+ 12.196	12.196	7.42	7.370	89.90						
No.	3	+ 0.000	7.804	7.54	7.480	58.40						
No.	3	+ 13.863	13.863	7.85	7.695	106.70						
No.	4	+ 0.000	6.137	7.65	7.750	47.60						
No.	4	+ 7.345	7.345	5.95	6.800	49.90						
No.	5	+ 0.000	12.655	7.36	6.655	84.20						
No.	5	+ 0.827	0.827	7.37	7.365	6.10						
No.	6	+ 0.000	19.173	7.36	7.365	141.20						
No.	7	+ 0.000	20.000	7.36	7.360	147.20						
No.	7	+ 11.358	11.358	7.32	7.340	83.40						
No.	8	+ 0.000	8.642	7.39	7.355	63.60						
No.	8	+ 5.878	5.878	7.48	7.435	43.70						
No.	9	+ 0.000	14.122	7.84	7.660	108.20						
No.	9	+ 0.397	0.397	7.84	7.840	3.10						
No.	10	+ 0.000	19.603	7.41	7.625	149.50						
No.	11	+ 0.000	20.000	7.26	7.335	146.70						
No.	11	+ 3.096	3.096	7.30	7.280	22.50						
No.	12	+ 0.000	16.904	7.29	7.295	123.30						
No.	12	+ 16.175	16.175	7.28	7.285	117.80						
合 計			256.175			1885.5						

高水護岸工 A1橋台				
1) 小口止				
		延長		
		13.657 + 2.816 + 3.836 + 3.885 +		
		9.022 + 14.314	=	47.5 m
基礎碎石 t=150mm		RC-40		
		5.0 × 10.0 / 47.5	=	5.0 m <sup>2</sup>
コンクリート		1.5 × 10.0 / 47.5	=	1.5 m <sup>3</sup>
型枠		10.0 × 10.0 / 47.5	=	10.0 m <sup>2</sup>
鉄筋	D10	0.025 × 10.0 / 47.5	=	0.119 t
	D13	0.060 × 10.0 / 47.5	=	0.285 t
2) 連節ブロック張工			S =	222.3 m <sup>2</sup>
3) 吸出し防止材 t=10mm			S =	222.3 m <sup>2</sup>

工 種	略 図 及 び 計 算 式	数 量
低水護岸工 P3橋脚		
1) 鋼矢板 ハット型 25H	$N = 12 + 80 + 12 = 104 \text{ 枚}$ $W = 8.500 \times 0.1 \times 104 = 99.89 \text{ t}$	
2) 笠コンクリート1	延長 $72.982 = 73.0 \text{ m}$	
コンクリート	$3.5 / 10 \times 73.0 = 25.6 \text{ m}^3$	
普通型枠	$10.0 / 10 \times 73.0 = 73.0 \text{ m}^2$	
底型枠	$6.8 / 10 \times 73.0 = 49.6 \text{ m}^2$	
鉄筋 D10	$0.032 / 10 \times 73.0 = 0.234 \text{ t}$	
D13	$0.070 / 10 \times 73.0 = 0.508 \text{ t}$	
3) 笠コンクリート2	延長 $10.450 + 10.450 = 20.9 \text{ m}$	
コンクリート	$6.7 / 10 \times 20.9 = 14.0 \text{ m}^3$	
型枠	$19.0 / 10 \times 20.9 = 39.7 \text{ m}^2$	
鉄筋 D10	$0.049 / 10 \times 20.9 = 0.103 \text{ t}$	
D13	$0.090 / 10 \times 20.9 = 0.187 \text{ t}$	
4) 小口止	延長 $27.491 + 4.500 + 18.000 + 4.500 + 27.491 = 82.0 \text{ m}$	
基礎碎石 t=150mm	RC-40 $5.0 / 10 \times 82.0 = 41.0 \text{ m}^2$	
コンクリート	$3.0 / 10 \times 82.0 = 24.6 \text{ m}^3$	
型枠	$20.0 / 10 \times 82.0 = 164.0 \text{ m}^2$	
鉄筋 D10	$0.044 / 10 \times 82.0 = 0.359 \text{ t}$	
D13	$0.080 / 10 \times 82.0 = 0.653 \text{ t}$	



工 種	略 図 及 び 計 算 式	数 量
5) 連節ブロック張りエ	$\begin{aligned} & ( 11.531 + 0.136 ) \times 71.582 & = & 835.1 \text{ m}^2 \\ & 4.500 \times 18.000 & = & 81.0 \text{ ''} \\ & - ( 3.900 \times 4.100 + \pi/4 \times 4.100^2 ) \times 1.118 & = & -32.6 \text{ ''} \\ & \text{面積 合計} & = & 883.5 \text{ m}^2 \end{aligned}$	
		

9) 袋型根固め用袋材

計画位置	袋型根固め用 袋材 2tタイプ (袋)	中詰材 $\phi=50\sim 250\text{mm}$ ( $\text{m}^3$ )	備 考
小口	24	30.0	中詰材の量 =袋数 $\times 1.25\text{m}^3/\text{袋}$
P3橋脚回り	39	48.8	
合 計		78.8	

1. 袋型根固め用袋材(小口部)

設置個所		区間距離(m)	追加距離(m)	断面積( $\text{m}^2$ )	平均断面( $\text{m}^2$ )	体積( $\text{m}^3$ )
A	始点(橋脚側)	0.0	0.0	7.40	0.00	0
	終点(端部側)	5.0	5.0	0.00	3.70	18.50
B	始点(橋脚側)	0.0	0.0	7.40	0.00	0
	終点(端部側)	5.0	5.0	0.00	3.70	18.50
合 計						37.00
袋数(袋)※						24

2. 袋型根固め用袋材(P3橋脚回り)

設置個所		区間距離(m)	追加距離(m)	断面積( $\text{m}^2$ )	平均断面( $\text{m}^2$ )	体積( $\text{m}^3$ )
C	始点(下流側)	0.0	0	3.67	0	0
	終点(上流側)	8.0	8.00	3.67	3.67	29.36
D	始点(下流側)	0.0	0	10.27	0	0
	終点(上流側)	2.1	2.10	10.27	10.27	21.57
E	始点(下流側)	0.0	0	1.11	0	0
	終点(上流側)	8.0	8.00	1.11	1.11	8.88
合 計						59.81
袋数(袋)※						39

※袋数算出根拠

袋数=体積 $\times (1-\text{空隙率})/1\text{袋当たりの体積}$

空隙率: 20%(メーカー基準)

1袋当たりの体積(2tタイプ):  $1.25\text{m}^3$



光ケーブル、FEPφ80-4条延長調書

特殊部区間	形式		管延長(m)		直線接続材(個)		ベルマウス(個)									
	断面	条数	実延長	管路長	断面当り	総数	断面当り	総数								
右岸																
		1	150.00	150.0				1								
		1	105.00	105.0				1								
計			255	255		2		2								

ベルマウスはハンドホールで2箇所設置  
直線接続材は100mに1箇所て算出

## 埋設シート調書

区間	埋設シート				
	管路幅 (m)	延長 (m)	控除 延長 (m)	埋設シート W=150 (m)	備考
右岸					
	0.25	150.00		150.00	W250×1
	0.25	105.00		105.00	W250×1
計				255.00	

# 平面交差部 数量総括表

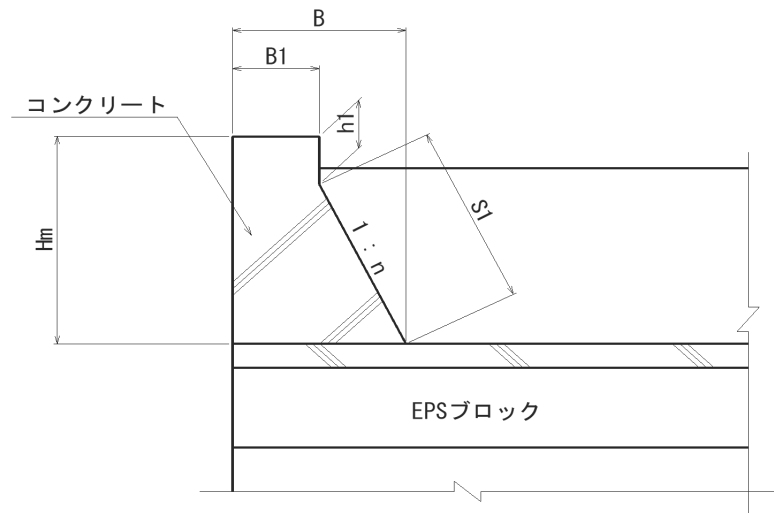
工 種	種 別	細 別	規格・寸法	単位	数 量	摘 要
排水工						
	U型側溝		300×300	m	19.8	
			360×360	m	19.5	
	函渠		P-Box 300×300	m	15.6	
			函渠型側溝 300×300	m	88.4	
			函渠型側溝 300×500(可変型)	m	15.6	
	管渠		FRP管 φ 350	m	3.7	
			ポリエチレン管 φ 300	m	21.9	
			ポリエチレン管 φ 350	m	22.0	
			ポリエチレン管 φ 500	m	1.5	
			VP管 φ 200	m	11.9	
	集水枳		500×500(プレキャスト)	箇所	2	
	函渠側溝枳		W=300用	m	2	
	人孔		0号人孔	箇所	3	
防護柵工	重力式防護柵基礎工			m	93.0	
	L型防護柵基礎工			m	10.0	
	路側防護柵工	ガードレール	脱着式	m	12.0	
			置き式	m	39.0	
		防護柵	S-B65D	m	65.5	
	防止柵工	転落防止柵	S-95SP	m	44.5	
		立入防止柵	H=1.8	m	19.0	
		門扉	H=1.8:W=4.0	基	1	
		車止め	W=1.0m	基	2	
			W=1.5m	基	3	
			自転車対応タイプ	基	1	
		転落防止柵(立体交差部)	H1.1m L=3000	m	78.0	
舗装工	舗装工(車道)	下層路盤	再生切込碎石(RC-40)、t=33cm	m <sup>2</sup>	502.5	
		上層路盤	再生粒調碎石(RM-40)、t=25cm	m <sup>2</sup>	502.5	
		基層	再生粗粒度As、t=10cm	m <sup>2</sup>	502.5	
		表層	改質Ⅱ型、t=5cm	m <sup>2</sup>	502.5	
	舗装工(歩道)	路盤工	再生クラッシュラン、t=10cm	m <sup>2</sup>	234.5	
		表層	再生細粒度As、t=3cm	m <sup>2</sup>	234.5	
	防塵舗装	路盤	再生クラッシュラン、t=10cm	m <sup>2</sup>	737.0	
		表層	再生粗粒度As、t=4cm	m <sup>2</sup>	737.0	
橋梁付属施設工	親柱工		W=0.8:H=1.2	箇所	2	
踏掛板	踏掛板	取付橋A2橋台背面		m3	53.8	
		河川管理用道路函渠		m3	125.2	
		本橋A1橋台背面		m3	26.8	

## 重力式防護柵基礎工

・数量集計表

[illegible]

< 重力式防護柵基礎工 >



\* 形状寸法

	平均壁高 Hm (m)	背面勾配 1 : n	底版幅 B (m)	天端幅 B1 (m)	h1 (m)	S1 (m)	断面積 A (m2)
左側歩道路肩	1.850	1 : 0.6	1.396	0.400	0.190	1.936	1.491
右側歩車道境界	1.630	1 : 0.6	1.328	0.500	0.250	1.609	1.261
右側歩道路肩	1.760	1 : 0.6	1.342	0.400	0.190	1.831	1.367
合 計							

	壁面積 A (m)	延 長 L (m)	目地箇所数 N (箇所)				摘 要
左側歩道路肩	24.72	13.372	2				
右側歩車道境界	90.13	55.329	6				
右側歩道路肩	43.61	24.759	2				
合 計	158.46	93.46	10				

※ 平均壁高 (Hm) は壁面工展開図からCADで求積を行った壁面積を防護柵基礎工の延長で除したものとする。（「軽量盛土工構造図(7)」を参照。）

$$Hm = \text{壁面積} \div \text{延長}$$

・ 平均壁高による防護柵基礎断面積

$$A = (B1 (m) + B (m)) \div 2 \times (Hm (m) - h1 (m)) + B1 (m) \times h1 (m)$$



・ コンクリート (  $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$  )

	A (m2)	×	L (m)			体積 V(m3)
左側歩道路肩	1.491	×	13.372	=	19.94	124 m3
右側歩車道境界	1.261	×	55.329	=	69.77	
右側歩道路肩	1.367	×	24.759	=	33.85	
				Σ V =	123.56	
10m当り 123.56 / 93.46 * 10 = 13.2 13.2 m3						

・ 型 枠

	( Hm (m) + S1 (m) + h1 (m) ) ×	L (m)	面積 A(m2)
左側歩道路肩	( 1.850 + 1.936 + 0.190 ) ×	13.372 = 53.17	340 m2
右側歩車道境界	( 1.630 + 1.609 + 0.250 ) ×	55.329 = 193.04	
右側歩道路肩	( 1.760 + 1.831 + 0.190 ) ×	24.759 = 93.61	
		Σ A = 339.82	
10m当り	340.00 / 93.46 * 10	= 36.4	
			36.4 m2

・ 足場工 ( 単管 )

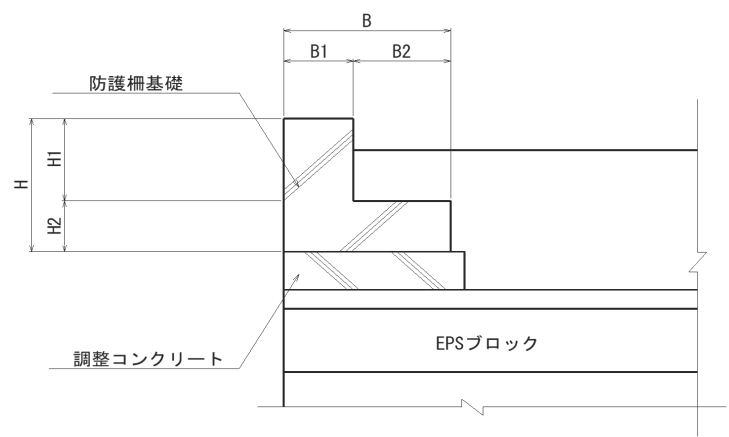
	A (m <sup>2</sup> )		面積 A(掛m <sup>2</sup> )
左側歩道路肩	37.68	= 37.68	85.5 掛m <sup>2</sup>
右側歩道路肩	47.80	= 47.80	
		A = 85.48	

## L型防護柵基礎工

・数量集計表

[illegible]

< 防護柵基礎部 >



\* 形状寸法

壁 高 H (m)	たて壁高 H1 (m)	底版高 H2 (m)	底版幅 B (m)	天端幅 B1 (m)	B2 (m)	断面積 A (m2)	延 長 L (m)
1.400	1.000	0.400	1.500	0.600	0.900	1.200	9.915

・ 防護柵基礎部 断面積

A = H (m) × B (m) - H1 (m) × B2 (m)  
= 1.400 × 1.500 - 1.000 × 0.900  
= 1.200 m2

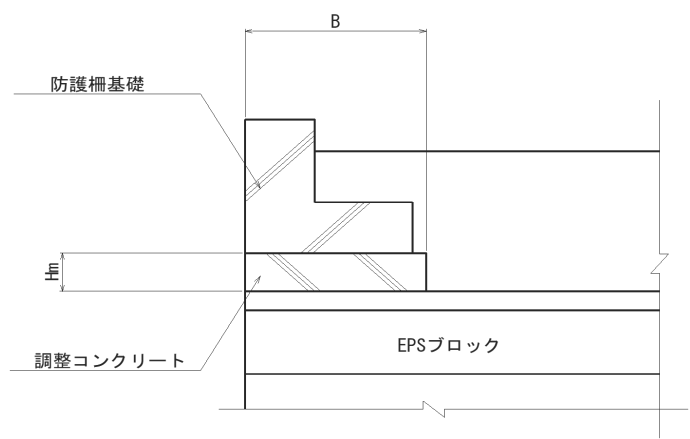
\* 鉄筋質量 ( SD345, D13 )

規 格	鉄筋質量 W <sub>o</sub>			摘 要
	(kg/10m)	(kg/m)		
防護柵基礎部	522.820	52.282		

※ 鉄筋質量は、「軽量盛土工構造図(6)」を参照。



< 調整コンクリート部 >



※ 形状寸法

平均壁高 Hm (m)	幅 B (m)	壁面積 A1 (m2)	断面積 A2 (m2)	延 長 L (m)			
0.300	1.600	2.990	0.480	9.915			

※ 平均壁高（Hm）はED0-EOS工展開図からCADで求積を行った壁面積を防護柵基礎工の延長で除したものとする。（「軽量盛土工構造図(6)」を参照。）

Hm = 壁面積 / 延 長  
= 2.990 / 9.915 = 0.300 m

・ 平均壁高による調整コンクリート断面積

A = Hm (m) × B (m)  
= 0.300 × 1.600  
= 0.480 m2

・ コンクリート (  $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$  )

A2 (m2)	×	L (m)		体積 V(m3)
0.480	×	9.915		
			V = 4.76	5 m3

・ 型 枠

A1 (m2)	×	2 (両面)		面積 A(m2)
2.990	×	2		
			A = 5.98	6 m2

・ 足場工 ( 単管 )

	A (m2)		面積 A(掛m2)
CL位置	7.06	= 7.06	
		A = 7.06	7.1 掛m2

[illegible][illegible]

## 函渠

[illegible]



[illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible]

[illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible]

函渠側溝枳	延長調書
-------	------

位 置	延長及び箇所	備 考
-----	--------	-----

【W=300用】

No.216+5.6

--	--

1	L
---	---

--	--

--	--

1	R
---	---

--	--

計
---

2	箇所
---	----



# 延長調書

## 着脱式ガードレール

[illegible]

# 延長調書

置き式ガードレール

始点	終点	延長及び箇所	備考
No.215+16.9	No.217.+16.4	39.0 L	
合計		39.0 m	

# 延長調書

防護柵(S-B65D)

始点	終点	延長及び箇所	備考
No.218+6.2	No.218+14.4	9.2 L	
No.215+16.3		40.5 R	
No.218+4.8	No.219+0.6	15.8 R	
合計		65.5 m	

# 延長調書

## 転落防止柵(S-95SP)

始点	終点	延長及び箇所	備考
No.218+3.7	No.218+13.1	9.4	R
No.216+1.0	No.7+16.1	35.1	R
合計		44.5	m



# 延長調書

立入防止柵(H=1.8)

始点	終点	延長及び箇所	備考
No.217+1.5	No.218+8.3	9.0 L	
No.217+18.6	No.218+1.2	10.0 L	
合計		19.0 m	

# 延長調書

門扉(H=1.8:W=4.0)

始点	終点	延長及び箇所	備考
No.218+2.6	No.218+7.0	1 L	
合計		1 箇所	

## 防止柵工

項 目	数 式	数 量
車止め	W=1.0m	2.0 基
	W=1.5m	3.0 基
	自転車対応タイプ	1.0 基
転落防止柵	(立体交差部) No. 3+14.0～No. 6+2.0	48.0 m
	No. 7+8.0～No. 8+18.0	30.0 m

取付橋A2橋台背面 踏掛版数量 2箇所分

1)コンクリート

$$V = 7.00 \times 8.00 \times 0.48 \times 2 = 53.8 \text{ m}^3$$

2)型枠

$$A = (7.00 + 8.00 \times 2) \times 0.48 \times 2 = 22.1 \text{ m}^2$$

3)ゴム沓

t=20mm

$$A = 0.20 \times 0.20 \times 13 \times 2 = 1.0 \text{ m}^2$$

4)目地材

t=20mm

$$A = (0.30 \times 7.00 + 0.48 \times 7.00) \times 2 = 10.9 \text{ m}^2$$

5)ガスパイプ (SGP40A)

$$W = 0.20 \times \overset{(\text{kg/m})}{3.89} \times 28 = 21.8 \text{ kg}$$

6)アンカーキャップ (φ60×3.2)

$$W = \pi/4 \times 0.06^2 \times 0.003 \times \overset{(\text{kg/m}^3)}{7.85} \times 10^3 \times 28 = 1.9 \text{ kg}$$

10) 鉄 筋

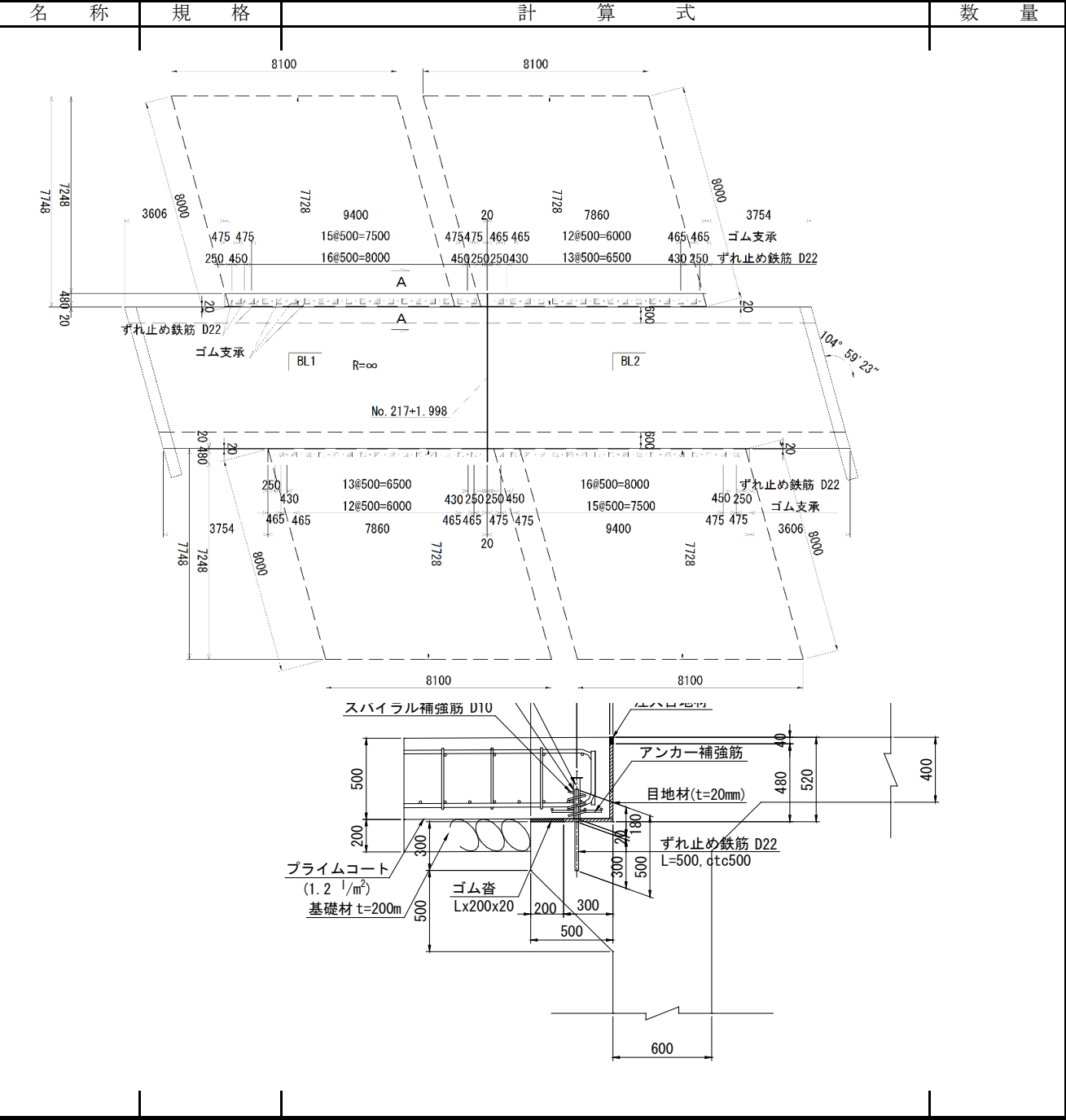
(SD345)		(kg)	
径		本体	摘 要
D10		16	
D13		816	
D16～ D25	D16	1204	
	D19	-----	
	D22	2468	
	D25	3132	
	小計	6804	
D29～ D32	D29	-----	
	D32	-----	
	小計	-----	
合計		7636	

鉄筋使用量

$$7.64 \div 53.8 = 0.142 \text{ t/m}^2$$



河川管理用道路函渠 踏掛版



名 称	規 格	計 算 式	数 量																																																																														
(1) コンクリート	$\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$	終点側ブロック1.2 $V1 = 8.10 \times 7.73 \times 0.50 \times 2 = 62.6 \text{ m}^3$ 起点側ブロック1.2 $V2 = 8.10 \times 7.73 \times 0.50 \times 2 = 62.6 \text{ m}^3$ $\Sigma V = 125.2 \text{ m}^3$																																																																															
		終点側ブロック1.2 $A1 = (8.10 \times 2 + 8.00 \times 4) \times 0.50 = 24.1 \text{ m}^2$ 起点側ブロック1.2 $A2 = (8.10 \times 2 + 8.00 \times 4) \times 0.50 = 24.1 \text{ m}^2$ $\Sigma A = 48.2 \text{ m}^2$																																																																															
(3) 鉄筋	SD345 鉄筋重量																																																																																
<table><tr><th>鉄筋径</th><th colspan="5">重量 (kg)</th></tr><tr><th>施工区分</th><th>終点側ブロック1</th><th>終点側ブロック2</th><th>起点側ブロック1</th><th>起点側ブロック2</th><th>総重量</th></tr><tr><td>D10</td><td>9</td><td>9</td><td>9</td><td>9</td><td>36</td></tr><tr><td>D13</td><td>284</td><td>284</td><td>284</td><td>284</td><td>1136</td></tr><tr><td>D16</td><td>0</td><td>0</td><td>0</td><td>0</td><td>0</td></tr><tr><td>D19</td><td>0</td><td>0</td><td>0</td><td>0</td><td>0</td></tr><tr><td>D22</td><td>26</td><td>26</td><td>26</td><td>26</td><td>104</td></tr><tr><td>D25</td><td>3498</td><td>3498</td><td>3498</td><td>3498</td><td>13992</td></tr><tr><td>D16～D25</td><td>3524</td><td>3524</td><td>3524</td><td>3524</td><td>14096</td></tr><tr><td>D29</td><td>2329</td><td>2329</td><td>2329</td><td>2329</td><td>9316</td></tr><tr><td>D32</td><td>0</td><td>0</td><td>0</td><td>0</td><td>0</td></tr><tr><td>D29～D32</td><td>2329</td><td>2329</td><td>2329</td><td>2329</td><td>9316</td></tr><tr><td>総重量</td><td>6146</td><td>6146</td><td>6146</td><td>6146</td><td>24584</td></tr></table>				鉄筋径	重量 (kg)					施工区分	終点側ブロック1	終点側ブロック2	起点側ブロック1	起点側ブロック2	総重量	D10	9	9	9	9	36	D13	284	284	284	284	1136	D16	0	0	0	0	0	D19	0	0	0	0	0	D22	26	26	26	26	104	D25	3498	3498	3498	3498	13992	D16～D25	3524	3524	3524	3524	14096	D29	2329	2329	2329	2329	9316	D32	0	0	0	0	0	D29～D32	2329	2329	2329	2329	9316	総重量	6146	6146	6146	6146	24584
鉄筋径	重量 (kg)																																																																																
施工区分	終点側ブロック1	終点側ブロック2	起点側ブロック1	起点側ブロック2	総重量																																																																												
D10	9	9	9	9	36																																																																												
D13	284	284	284	284	1136																																																																												
D16	0	0	0	0	0																																																																												
D19	0	0	0	0	0																																																																												
D22	26	26	26	26	104																																																																												
D25	3498	3498	3498	3498	13992																																																																												
D16～D25	3524	3524	3524	3524	14096																																																																												
D29	2329	2329	2329	2329	9316																																																																												
D32	0	0	0	0	0																																																																												
D29～D32	2329	2329	2329	2329	9316																																																																												
総重量	6146	6146	6146	6146	24584																																																																												
※ガス圧接・・・無																																																																																	
鉄筋使用量 $24.58 \div 125.2 = 0.196 \text{ t/m}^2$																																																																																	

名 称	規 格	計 算 式	数 量
(4) 注入目地材		起点側 $V1 = 0.02 \times 0.04 \times 8.10 \times 2 =$ 終点側 $V2 = 0.02 \times 0.04 \times 8.10 \times 2 =$ $\Sigma V =$	 $0.01 \text{ m}^3$ $0.01 \text{ m}^3$ $0.02 \text{ m}^3$
(5) ゴム支承	t=20mm □200×200	$n = 66 =$ $A = 0.20 \times 0.20 \times 66 =$	 $66 \text{ 個}$ $2.6 \text{ m}^2$
(6) 目地材	t=20mm	起点側 $A1 = (0.46 + 0.50) \times 8.10 \times 2 =$ 終点側 $A2 = (0.46 + 0.50) \times 8.10 \times 2 =$ $A1 + A2 =$ 目地材 $= A1 + A2 - \text{ゴム支承}$ $A = 31.2 - 2.6 =$	 $15.6 \text{ m}^2$ $15.6 \text{ m}^2$ $31.2 \text{ m}^2$ $28.6 \text{ m}^2$
(7) ガス管	40A×L250	$l = 0.25 \text{ m}$ $g = 3.89 \text{ kg/m}$ $n = 70 \text{ 本}$ $W = 0.25 \times 3.89 \times 70 =$	 $68 \text{ kg}$
(8) アンカーキャップ	φ 70×3.2		$70 \text{ 個}$
(9) 基礎碎石	RC-40 t=200mm	終点側ブロック1.2 $A1 = 8.30 \times 7.33 \times 2 =$ 起点側ブロック1.2 $A2 = 8.30 \times 7.33 \times 2 =$ $\Sigma A =$	 $121.7 \text{ m}^2$ $121.7 \text{ m}^2$ $243.4 \text{ m}^2$
(10) プライムコート	(1.2L/m2)	基礎碎石面積より $A =$	$243.4 \text{ m}^2$



本橋A1橋台背面 踏掛版数量

1)コンクリート

$$V = 6.98 \times 8.00 \times 0.48 = 26.8 \text{ m}^3$$

2)型枠

$$A = (2.14 + 7.10 + 8) \times 0.48 = 8.3 \text{ m}^2$$

3)ゴム沓

t=20mm

$$A = 0.20 \times 7.00 = 1.4 \text{ m}^2$$

4)目地材

t=20mm

$$A1 = (0.50 - 0.20) \times 7.10 = 2.1 \text{ m}^2$$

$$A2 = (5.86 + 7.10) \times 0.40 = 5.2 \text{ m}^2$$

$$\text{合計} = 7.3 \text{ m}^2$$

5)ガスパイプ (SGP40A)

$$W = 0.20 \times \begin{matrix} (\text{kg/m}) \\ 3.89 \end{matrix} \times 14 = 10.9 \text{ kg}$$

6)アンカーキャップ (φ60×3.2)

$$W = 0.071 \text{ kg/ヶ} \times 14.0 = 0.99 \text{ kg}$$

10) 鉄 筋

(SD345) (kg)

径		本体	摘 要
D10		8	
D13		391	
D16 ～ D25	D16	-----	
	D19	-----	
	D22	2405	
	D25	1564	
	小計	3969	
D29 ～ D32	D29	-----	
	D32	-----	
	小計	-----	
合計		4368	

鉄筋使用量

$$4.37 \div 26.8 = 0.163 \text{ t/m}^2$$

## 橋梁付属施設工

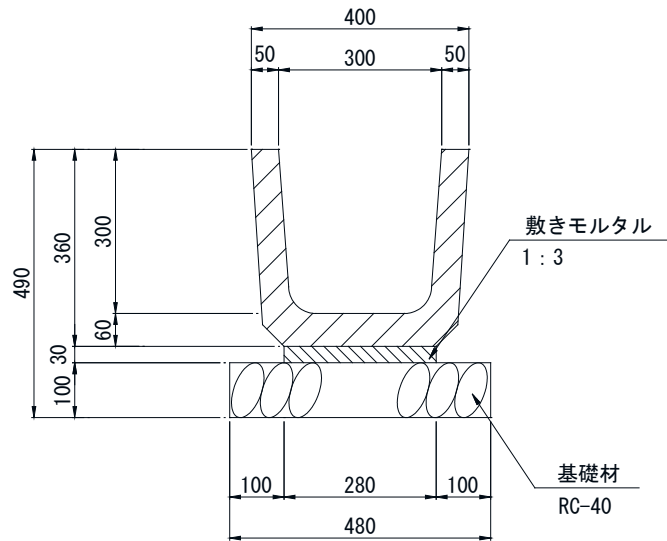
項 目	数 式	数 量
舗装工（車道）	本線堤防部 L=67.0m、W=7.5m	
	下層路盤 再生切込碎石 RC-40 t=33cm $7.5 \times 67.0 = 502.5$	502.5 m <sup>2</sup>
	上層路盤 再生粒調碎石 RM-40 t=25cm $7.5 \times 67.0 = 502.5$	502.5 m <sup>2</sup>
	基層 再生粗粒度As t=10cm $7.5 \times 67.0 = 502.5$	502.5 m <sup>2</sup>
	表層 改質Ⅱ型As t=5cm $7.5 \times 67.0 = 502.5$	502.5 m <sup>2</sup>
舗装工（歩道）	本線堤防部 L=63.0m、W=3.5m	
	路盤工 再生クラッシャーラン t=10cm $3.5 \times 67.0 = 234.5$	234.5 m <sup>2</sup>
	表層 再生細粒度As t=3cm $3.5 \times 67.0 = 234.5$	234.5 m <sup>2</sup>
防塵舗装	路盤工 再生クラッシャーラン t=10cm $11.0 \times 67.0 = 737.0$	737.0 m <sup>2</sup>
	表層 再生粗粒度As t=4cm $11.0 \times 67.0 = 737.0$	737.0 m <sup>2</sup>
親柱工	W=0.8:H=1.2 N= 1 + 1 = 2 箇所	2 箇所
	1箇所当り コンクリート ( $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$ ) $(0.8 \times 0.35 \times 1.2) = 0.336\text{m}^3$	0.3 m <sup>3</sup>
	レリーフ アルミ鋳物製 $\phi 500 \times 20$	1 枚
	橋名板 ブロンズ製 $600 \times 200 \times 13$	1 枚
	型枠 $(1.2 \times 0.8 + 1.2 \times 0.35) \times 2 = 2.76\text{m}^2$	2.8 m <sup>2</sup>

# 数量計算書

PU1-B300×H300

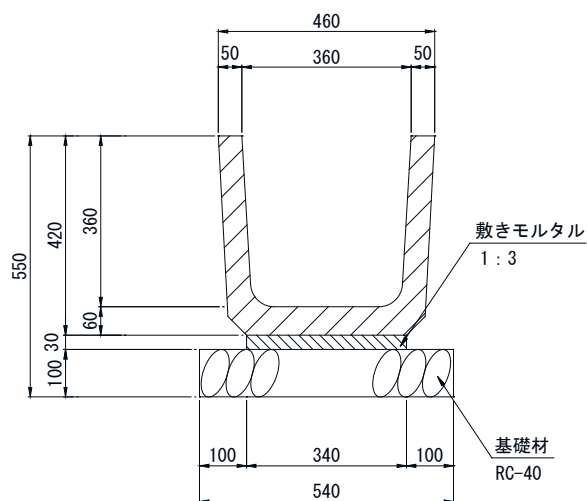
The drawing shows a U-shaped concrete structure with the following dimensions and specifications:

- Overall Dimensions:**
  - Top width: 400
  - Bottom width: 300
  - Side wall thickness: 50
  - Overall height: 490
  - Height from base to top: 360
  - Height from base to bottom of U-shape: 300
  - Height from base to top of side wall: 60
  - Height from base to bottom of side wall: 30
  - Height from base to top of side wall: 100
- Base Dimensions:**
  - Base width: 480
  - Base height: 100
  - Base thickness: 280
  - Base width from centerline: 100
- Materials:**
  - 敷きモルタル (Mortar): 1:3
  - 基礎材 (Foundation material): RC-40



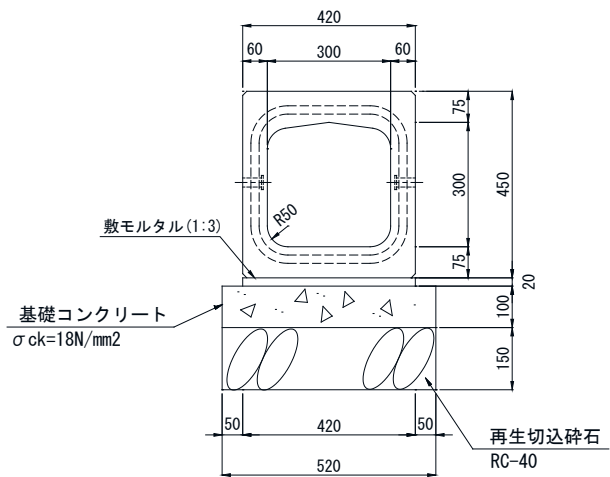
# 数 量 計 算 書 10m当たり

PU1-B360 × H360



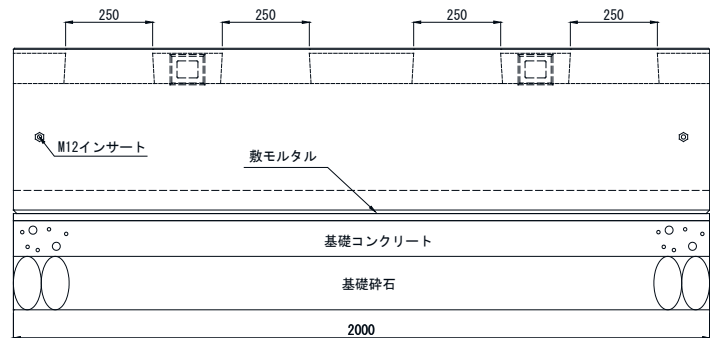
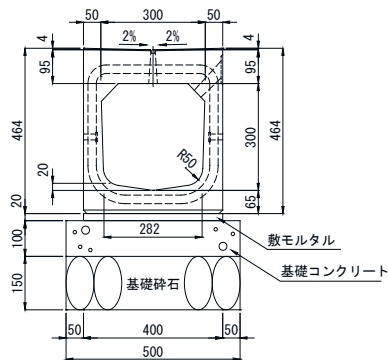
# 数量計算書

P-Box-300 × 300



# 数量計算書

函渠型側溝300×300

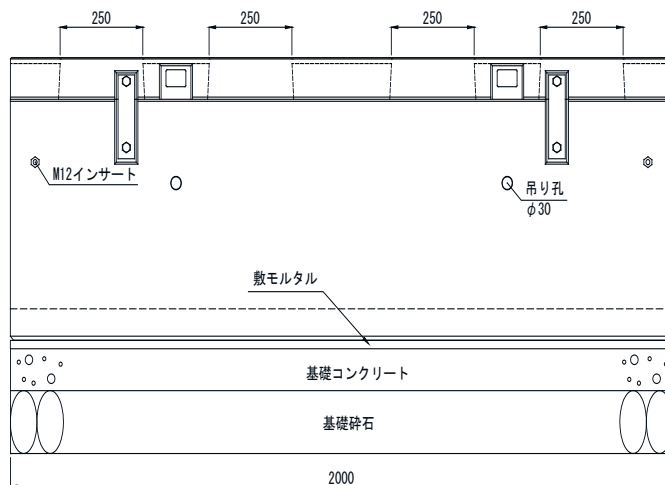
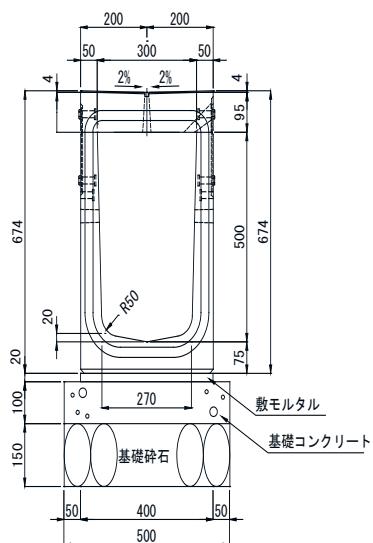


# 数量計算書

10m当たり

# 数量計算書

函渠型側溝300×500



# 数量計算書

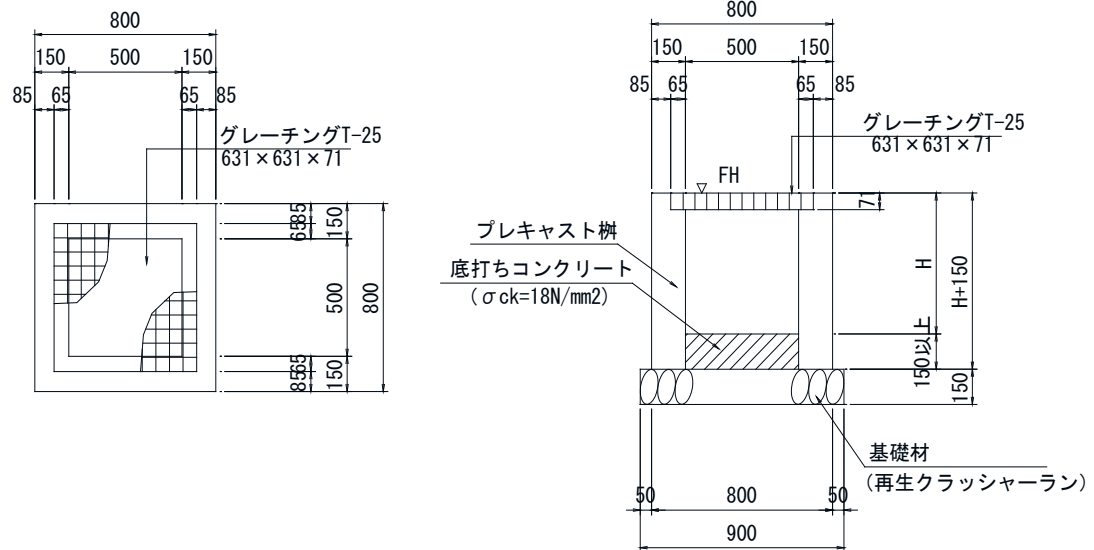
10m当たり





# 数量計算書

A型集水桝500×500（プレキャスト）

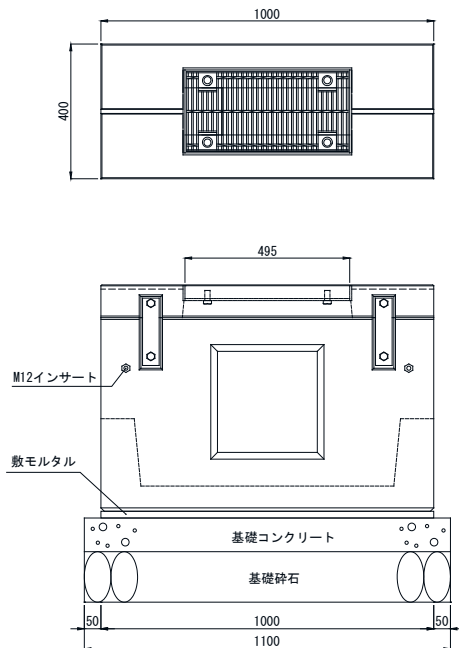


# 数量計算書

1 箇所当たり

# 数量計算書

函渠側溝柵 W=300用（プレキャスト）

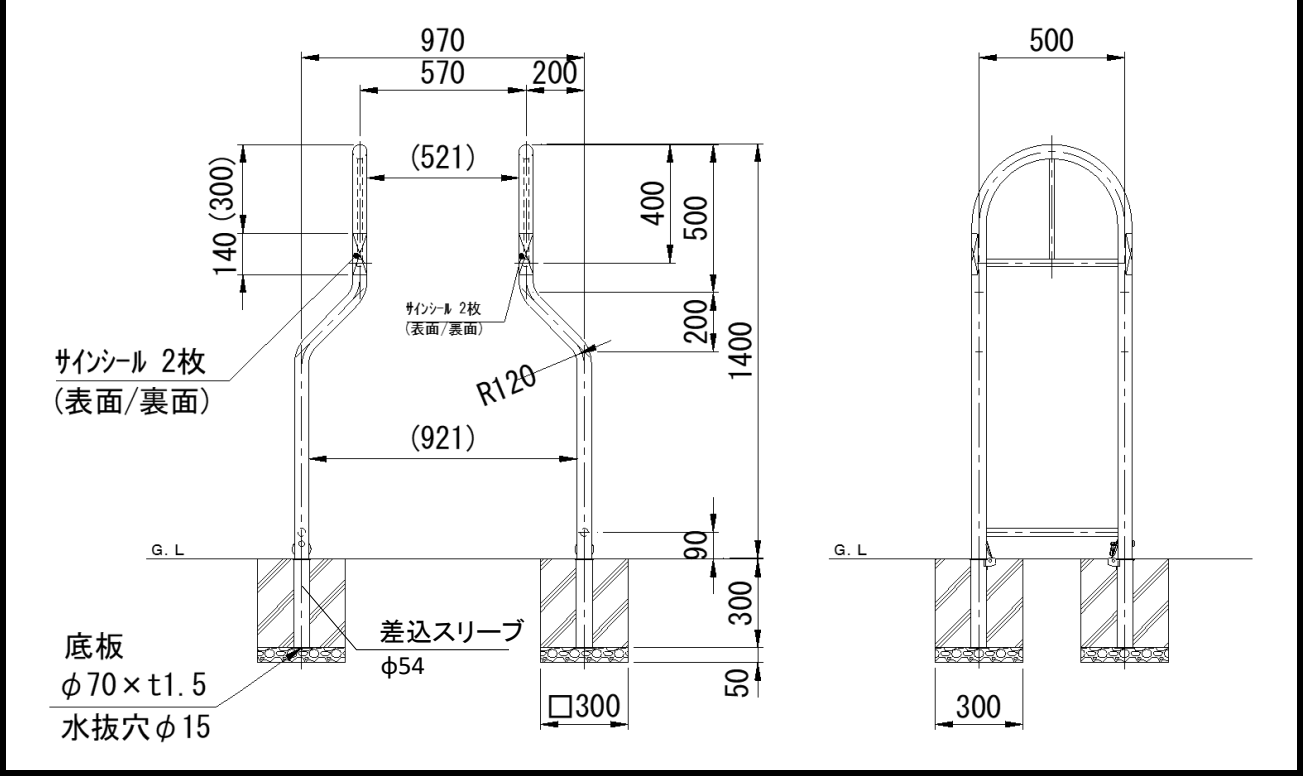






# 数量計算書

車止め（自転車対応タイプ）

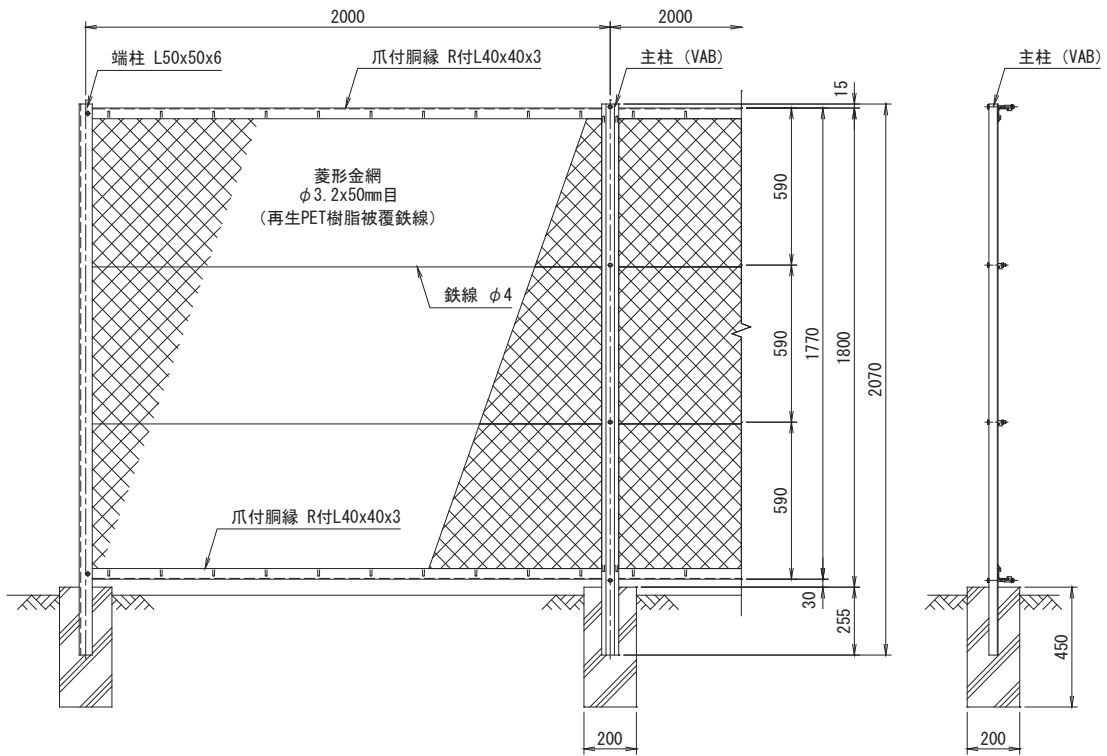


# 数 量 計 算 書 1基当たり

[illegible]



## 立入防止柵



# 数量計算書

10m当たり

## 数量総括表

工 種	種 別	細 別	規格・寸法	単位	数 量	摘 要
	ブロック積擁壁	ブロック積面積	控え350	m <sup>2</sup>	239.4	
		裏込コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	35.9	
		裏込材	再生クラッシャーラン	m <sup>3</sup>	85.9	
		水抜きパイプ	VP $\phi$ 50	m	59.8	
		目地材	t=10mm	m <sup>2</sup>	10	
		基礎コンクリート		m	82	
		天端コンクリート		m	82.1	
地盤改良工						
	中層混合					
		ブロック積	セメント系 $2\text{m}<L\leq 5\text{m}$ 1000m <sup>3</sup> 未満	m <sup>3</sup>	274.9	改良材 0.11t/m <sup>3</sup>



ブロック積擁壁集計表

種 別	規格寸法	単位	1号ブロック	2号ブロック	合 計
ブロック積面積	控え350	m <sup>2</sup>	152.5	86.9	239.4
裏込コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	22.9	13.0	35.9
裏込材	再生クラッシャーラン	m <sup>3</sup>	55.1	30.8	85.9
水抜きパイプ	VP $\phi$ 50	m	38.0	21.8	59.8
目地材	t=10mm	m <sup>2</sup>	6.7	3.3	10.0
基礎コンクリート		m	51.5	30.5	82.0
天端コンクリート		m	51.1	31.0	82.1

ブロック積擁壁

項 目	数 式	数 量
ブロック積面積 控え350	<p>1号ブロック積擁壁</p> <p> <math>A1 = (0.335 + 0.751) / 2 \times 2.36 = 1.281 \text{ m}^2</math>  <math>A2 = (0.751 + 1.177) / 2 \times 2.42 = 2.333 \text{ m}^2</math>  <math>A3 = (1.177 + 1.617) / 2 \times 2.51 = 3.506 \text{ m}^2</math>  <math>A4 = (1.617 + 2.297) / 2 \times 5.72 = 11.194 \text{ m}^2</math>  <math>A5 = (2.297 + 3.458) / 2 \times 9.74 = 28.027 \text{ m}^2</math>  <math>A6 = (3.458 + 3.706) / 2 \times 4.70 = 16.835 \text{ m}^2</math>  <math>A7 = (3.706 + 3.762) / 2 \times 5.52 = 20.612 \text{ m}^2</math>  <math>A8 = (3.762 + 3.808) / 2 \times 4.48 = 16.957 \text{ m}^2</math>  <math>A9 = (3.808 + 3.782) / 2 \times 5.50 = 20.873 \text{ m}^2</math>  <math>A10 = (3.782 + 3.758) / 2 \times 5.37 = 20.245 \text{ m}^2</math>  <math>A11 = (3.758 + 3.415) / 2 \times (2.74 + 3.18) / 2 = 10.616 \text{ m}^2</math> </p> <p style="text-align: right;"> <u>合計</u>      <math>152.479 \text{ m}^2</math> </p>	152.5 m <sup>2</sup>
裏込コンクリート σ ck=18N/mm2	V= 152.479 × 0.15 = 22.87 m <sup>3</sup>	22.9 m <sup>3</sup>
胴込コンクリート σ ck=18N/mm2	V= 152.479 × 0.22 = 33.55 m <sup>3</sup>	33.6 m <sup>3</sup>
	胴込・裏込使用量 (1m2当り) 0.15 + 0.22 = 0.37 m3/m2	
裏込材 再生クラッシャーレン	<p>平均斜長= 152.48 / 51.50</p> <p> <math>- (0.10 + 0.30) \times 1.118 \text{ 斜比} = 2.514 \text{ m}</math> </p> <p> <math>V = (0.300 + 2.514 \times 0.1 + 0.300) / 2 \times 2.514 \times 51.50 = 55.12 \text{ m}^3</math> </p>	55.1 m <sup>3</sup>
水抜きパイプ VP φ 50 2m <sup>2</sup> に1ヶ所	<p> <math>A = 152.479 - 0.3 \times 1.118 \text{ 斜比} \times 51.50 = 135.206 \text{ m}^2</math> </p> <p>N= 135.206 / 2.0 = 68</p> <p> <math>L = 0.50 \times 1.118 \text{ 斜比} \times 68 = 38.0</math> </p>	38.0 m
目地材 t =10mm	<p> <math>A = (2.297 + 3.458 + 3.762 + 3.782) \times 0.50 = 6.65 \text{ m}^2</math> </p>	6.7 m <sup>2</sup>
基礎コンクリート	L= = 51.50 m	51.5 m
天端コンクリート	L= 51.50 - (3.18 - 2.74) = 51.06 m	51.1 m

ブロック積擁壁

項 目	数 式	数 量
ブロック積面積 控え350	<p>2号ブロック積擁壁</p> $A1 = (4.064 + 3.977) / 2 \times (1.66 + 1.18) / 2 = 5.709 \text{ m}^2$ $A2 = (3.977 + 3.654) / 2 \times 7.54 = 28.769 \text{ m}^2$ $A3 = (3.654 + 3.430) / 2 \times 5.24 = 18.560 \text{ m}^2$ $A4 = (3.430 + 3.233) / 2 \times 1.77 = 5.897 \text{ m}^2$ $A5 = (3.233 + 2.880) / 2 \times 2.90 = 8.864 \text{ m}^2$ $A6 = (2.880 + 0.335) / 2 \times 11.90 = 19.129 \text{ m}^2$ <hr/> <p style="text-align: right;">合計 86.928 m<sup>2</sup></p>	86.9 m <sup>2</sup>
裏込コンクリート σ ck=18N/mm2	$V = 86.928 \times 0.15 = 13.04 \text{ m}^3$	13.0 m <sup>3</sup>
胴込コンクリート σ ck=18N/mm2	$V = 86.928 \times 0.22 = 19.12 \text{ m}^3$	19.1 m <sup>3</sup>
	胴込・裏込使用量 (1m2当り) 0.15 + 0.22 = 0.37 m3/m2	
裏込材 再生クワッシャーソ	<p>平均斜長= <math>86.928 / 30.53</math></p> <p><math>- (0.10 + 0.30) \times 1.118</math> 斜比 = 2.400 m</p> $V = \frac{(0.300 + 2.400 \times 0.1 + 0.300)}{2 \times 2.400 \times 30.53} = 30.77 \text{ m}^3$	30.8 m <sup>3</sup>
水抜きパイプ VP φ 50 2m <sup>2</sup> に1ヶ所	$A = 86.928 - 0.3 \times 1.118 \times 30.53 = 76.688 \text{ m}^2$ <p style="text-align: center;">斜比</p> $N = 76.688 / 2.0 = 39$ $L = 0.50 \times 1.118 \times 39 = 21.8$ <p style="text-align: center;">斜比</p>	21.8 m
目地材 t =10mm	$A = (3.654 + 2.880) \times 0.50 = 3.27 \text{ m}^2$	3.3 m <sup>2</sup>
基礎コンクリート	$L = 30.53$	30.5 m
天端コンクリート	$L = 30.53 + (1.66 - 1.18) = 31.01 \text{ m}$	31.0 m

地盤改良工

項 目	数 式	数 量
中層混合	<p>(ブロック積擁壁部)</p> $A1 = \frac{1}{2} \times (3.82 + 3.30) \times 51.50 = 183.34$ $A2 = \frac{1}{2} \times (3.05 + 2.95) \times 30.53 = 91.59$ $V1 = 1.000 \times 183.34 = 183.34$ $V2 = 1.000 \times 91.59 = 91.59$ <hr/> <p style="text-align: right;">計            274.93 m<sup>3</sup></p> <p>改良材使用量</p> $V = 105 \times (1 + 0.06) / 1000 = 0.11 \text{ t/m}^3$	274.9 m <sup>3</sup>

路面工数量総括表

種 別			仕 様	単位	数 量	備 考
渡河部 路面工	舗装	アスファルト舗装面積	t=80mm	m2	3330.67	車道部
			t=30mm	m2	1335.71	歩道部
	橋面防水工	防水層	シート系	m2	3348.4	車道部
			塗膜系	m2	1362.5	歩道部
		端部目地処理	セロシールSS同等品以上	m	446.4	
		成形目地材	シルバーメッシュ同等品以上	m	890.5	
		導水パイプ	φ 18	m	466.1	車道部
			φ 12	〃	451.0	歩道部
	調整コンクリート			m3	146.9	車道部

種 別			仕 様	単位	数 量	備 考
取付橋路面工	舗装	アスファルト舗装	t=80mm	m <sup>2</sup>	936.6	車道部
			t=30mm	〃	374.6	歩道部
	橋面防水工	防水層	シート系	m <sup>2</sup>	936.6	車道部
			塗膜系	m <sup>2</sup>	374.6	歩道部
		端部目地処理	セロシールSS同等品以上	m	520.5	
		成形目地材	シルバーメッシュ同等品以上	m	520.5	
		導水パイプ	φ 18	m	139.9	車道部
			φ 12	〃	130.9	歩道部
	調整コンクリート		m3	11.0	車道部	
			m3	45.6	歩道部	

路面工(本橋)

桁長			
L1	=	444.207	m
L2	=	444.325	m
R3	=	445.799	m
R3'	=	445.898	m
R2	=	446.488	m
R1	=	446.567	m
車道部平面面積計測値	=	3330.67	m <sup>2</sup>
歩道部平面面積計測値	=	1335.71	m <sup>2</sup>

1. アスファルト舗装面積

車道部	( t = 80 mm )	=	3330.67	m <sup>2</sup>
歩道部	( t = 30 mm )	=	1335.71	m <sup>2</sup>

2. 防水層面積

車道部	( シート系 )	=	3330.67	m <sup>2</sup>
	0.040 x 444.325	=	17.77	m <sup>2</sup>
	R3は鋼製排水溝により	=	0.00	m <sup>2</sup>
		=	3348.44	m <sup>2</sup>
床版排水材数量	466.08 m ÷ 3348.44 m <sup>2</sup> × 100m <sup>2</sup>	=	13.92	m/100m <sup>2</sup>
目地材数量	446.36 m ÷ 3348.44 m <sup>2</sup> × 100m <sup>2</sup>	=	13.33	m/100m <sup>2</sup>
歩道部	( 塗膜系 )	=	1335.71	m <sup>2</sup>
	0.030 x 446.488	=	13.39	m <sup>2</sup>
	0.030 x 446.567	=	13.40	m <sup>2</sup>
		=	1362.50	m <sup>2</sup>
床版排水材数量	450.99 m ÷ 1362.50 m <sup>2</sup> × 100m <sup>2</sup>	=	33.10	m/100m <sup>2</sup>
目地材数量	890.47 m ÷ 1362.50 m <sup>2</sup> × 100m <sup>2</sup>	=	65.36	m/100m <sup>2</sup>

3. 調整コンクリート体積

歩道部	( 0.065 + 0.155 ) / 2 x 1335.71	=	146.93	m <sup>3</sup>
-----	---------------------------------	---	--------	----------------

## 橋面排水工

### 1. スラブドレーン

SD1, SD67	車道部	曲管型	縦=400mm, 横=550mm	2 個
SD2, SD66	車道部	直管型	L=400mm	2 個
SD3～SD65	車道部	直管型	L=280mm	63 個
SD68	車道部	直管型	L=320mm	1 個
SD1, SD67	歩道部	曲管型	縦=460mm, 横=600mm	2 個
SD2～SD66	歩道部	曲管型	縦=400mm, 横=550mm	65 個

---

Σ N = 135 個

### 2. フレキシブルチューブ延長

φ 20 (ステンレス)

SD1	0.192 +	0.412 +	2.281	=	2.885 m
SD2	0.190 +	0.604 +	2.103	=	2.897 m
SD3	0.310 +	0.604 +	1.803	=	2.717 m
SD4	0.310 +	0.604 +	1.803	=	2.717 m
SD5	0.310 +	0.604 +	1.803	=	2.717 m
SD6	0.310 +	0.604 +	1.802	=	2.716 m
SD7	0.310 +	0.604 +	1.402	=	2.316 m
SD8	0.310 +	0.604 +	1.425	=	2.339 m
SD9	0.310 +	0.604 +	1.425	=	2.339 m
SD10	0.310 +	0.604 +	1.422	=	2.336 m
SD11	0.310 +	0.604 +	1.409	=	2.323 m
SD12	0.310 +	0.604 +	1.387	=	2.301 m
SD13	0.310 +	0.604 +	1.354	=	2.268 m
SD14	0.310 +	0.604 +	1.342	=	2.256 m
SD15	0.310 +	0.604 +	1.317	=	2.231 m
SD16	0.310 +	0.604 +	1.290	=	2.204 m
SD17	0.310 +	0.604 +	1.290	=	2.204 m
SD18	0.310 +	0.604 +	1.229	=	2.143 m
SD19	0.310 +	0.604 +	1.194	=	2.108 m
SD20	0.310 +	0.604 +	1.157	=	2.071 m
SD21	0.310 +	0.604 +	1.118	=	2.032 m
SD22	0.310 +	0.604 +	1.076	=	1.990 m
SD23	0.310 +	0.604 +	1.031	=	1.945 m
SD24	0.310 +	0.604 +	1.009	=	1.923 m
SD25	0.310 +	0.604 +	0.959	=	1.873 m
SD26	0.310 +	0.604 +	0.907	=	1.821 m
SD27	0.310 +	0.604 +	0.853	=	1.767 m
SD28	0.310 +	0.604 +	0.796	=	1.710 m
SD29	0.310 +	0.604 +	0.736	=	1.650 m
SD30	0.310 +	0.604 +	0.674	=	1.588 m
SD31	0.271 +	0.646 +	0.480	=	1.397 m
SD32	0.271 +	0.646 +	0.413	=	1.330 m
SD33	0.271 +	0.646 +	0.344	=	1.261 m
SD34	0.271 +	0.646 +	0.272	=	1.189 m
SD35	0.271 +	0.646 +	0.274	=	1.191 m
SD36	0.271 +	0.646 +	0.346	=	1.263 m
SD37	0.271 +	0.646 +	0.415	=	1.332 m
SD38	0.271 +	0.646 +	0.481	=	1.398 m
SD39	0.310 +	0.604 +	0.674	=	1.588 m

SD40	0.310 + 0.604 + 0.736	=	1.650 m
SD41	0.310 + 0.604 + 0.795	=	1.709 m
SD42	0.310 + 0.604 + 0.851	=	1.765 m
SD43	0.310 + 0.604 + 0.905	=	1.819 m
SD44	0.310 + 0.604 + 0.956	=	1.870 m
SD45	0.310 + 0.604 + 1.005	=	1.919 m
SD46	0.310 + 0.604 + 1.027	=	1.941 m
SD47	0.310 + 0.604 + 1.071	=	1.985 m
SD48	0.310 + 0.604 + 1.112	=	2.026 m
SD49	0.310 + 0.604 + 1.151	=	2.065 m
SD50	0.310 + 0.604 + 1.187	=	2.101 m
SD51	0.310 + 0.604 + 1.221	=	2.135 m
SD52	0.310 + 0.604 + 1.253	=	2.167 m
SD53	0.310 + 0.604 + 1.282	=	2.196 m
SD54	0.310 + 0.604 + 1.308	=	2.222 m
SD55	0.310 + 0.604 + 1.332	=	2.246 m
SD56	0.310 + 0.604 + 1.343	=	2.257 m
SD57	0.310 + 0.604 + 1.374	=	2.288 m
SD58	0.310 + 0.604 + 1.396	=	2.310 m
SD59	0.310 + 0.604 + 1.407	=	2.321 m
SD60	0.310 + 0.604 + 1.409	=	2.323 m
SD61	0.310 + 0.604 + 1.409	=	2.323 m
SD62	0.310 + 0.604 + 1.387	=	2.301 m
SD63	0.310 + 0.604 + 1.654	=	2.568 m
SD64	0.310 + 0.604 + 1.737	=	2.651 m
SD65	0.310 + 0.604 + 1.781	=	2.695 m
SD66	0.190 + 0.604 + 1.866	=	2.660 m
SD67	0.192 + 0.412 + 2.290	=	2.894 m
SD68	1.757	=	1.757 m
合計	φ 20 (ステンレス)	=	141.500 m

### 3. 端部処理材延長

車道部	橋軸方向	L2側	444.325- 0.480 - 0.480 =	443.365 m
		R3側	445.799- 441.849 - 0.480 - 0.480 =	2.990 m
		合計		446.355 m

### 4. 成型目地材延長

車道部	橋軸方向	L2側	444.325- 0.480 - 0.480 =	443.365 m
		R3側	445.799- 441.849 - 0.480 - 0.480 =	2.990 m
		合計		446.355 m
歩道部	橋軸方向	R3'側	445.898- 0.480 - 0.480 =	444.938 m
		R2側	446.488- 0.480 - 0.480 =	445.528 m
		合計		890.466 m



## 5. 導水パイプ延長

1)  $\phi 18$

車道部	橋軸方向	L2側	4.750+	1.850 -	0.480 =	6.120 m
		R3側	445.799-	0.480 -	0.480 =	444.839 m
		合計				
	橋軸直角方向	A1側			=	7.616 m
		A2側			=	7.501 m
		合計				
	総合計					466.076 m

2)  $\phi 12$

歩道部	橋軸方向	R3' 側	445.898 - 0.480 - 0.480 =	444.938 m
		合計		444.938 m
	橋軸直角方向	A1側	=	3.053 m
		A2側	=	3.000 m
		合計		6.053 m
	総合計			450.991 m

## 6. スラブドレーン補強筋

$$\text{RB } \phi 6 \times 300 \text{ (SR235)} \quad 8 \times 135 = 1080 \text{ 本}$$

## 7. スラブドレーン固定金具

RB φ 6 x 206 (SR235) 1 x 270 = 270 個

## 第8章 橋面工（取付橋）

### 8-1. 舗装

#### (1) アスファルト舗装

・車道部 ( t= 80 mm )

$$A1 = 7.500 \times ( 125.700 - 0.410 - 0.410 ) = 936.600 \text{ m}^2$$

$$\text{床版排水材数量} \quad 139.9 \text{ m} \div 936.60 \text{ m}^2 \times 100 \text{ m}^2 = 14.94 \text{ m}/100 \text{ m}^2$$

$$\text{目地材数量} \quad 264.76 \text{ m} \div 936.60 \text{ m}^2 \times 100 \text{ m}^2 = 28.27 \text{ m}/100 \text{ m}^2$$

・歩道部 ( t= 30 mm )

$$A2 = 3.000 \times ( 125.700 - 0.410 - 0.410 ) = 374.640 \text{ m}^2$$

$$\text{床版排水材数量} \quad 130.9 \text{ m} \div 374.64 \text{ m}^2 \times 100 \text{ m}^2 = 34.94 \text{ m}/100 \text{ m}^2$$

$$\text{目地材数量} \quad 255.76 \text{ m} \div 374.64 \text{ m}^2 \times 100 \text{ m}^2 = 68.27 \text{ m}/100 \text{ m}^2$$

---

## 8-2. 防水工

### (1) 防水層

#### ・車道部

仕 様 : シート系

$$A = 7.500 \times 124.880 = 936.6 \text{ m}^2$$

#### ・歩道部

仕 様 : 塗膜系

$$A = 3.000 \times 124.880 = 374.6 \text{ m}^2$$

### (2) 端部処理材 ( セロシールSS同等品以上 )

$$L = ( 7.500 + 124.880 ) \times 2 + ( 3.000 + 124.880 ) \times 2 = 520.5 \text{ m}$$

### (3) 成形目地材 ( シルバーメッシュ同等品以上 )

$$L = ( 7.500 + 124.880 ) \times 2 + ( 3.000 + 124.880 ) \times 2 = 520.5 \text{ m}$$

### (4) 導水パイプ

#### ・車道部

仕 様 :  $\phi 18$

$$L = 7.500 + 124.880 + 7.500 = 139.9 \text{ m}$$

#### ・歩道部

仕 様 :  $\phi 12$

$$L = 3.000 + 124.880 + 3.000 = 130.9 \text{ m}$$

### (5) 排水パイプ ( STKM13A-SH )

	TYPE-A	TYPE-B	TYPE-C	合計
箇所	1	13	12	26

### (6) フレキシブルチューブ ( SUS304 $\phi 20\text{mm}$ )

$$L = 3.75 \times 2 + 2.82 \times 24 = 75.2 \text{ m}$$

### (7) 取付金具 ( SUS304 )

$$N = 78 = 78 \text{ 箇所}$$

### (8) コンクリートアンカー ( SUS304 M8用 )

$$N = 156 = 156 \text{ 個}$$

### (9) アンカー用ボルト ( SUS304 M8 )

$$N = 156 = 156 \text{ 個}$$

## 3. 調整コンクリート体積

車道部

$$V = 10.97 \text{ m}^3$$

#### ・歩道部

A1-P3径間

$$V2 = \frac{1}{2} \times ( 0.065 + 0.155 ) \times 3.000 \times ( 94.350 - 0.410 ) = 31.000 \text{ m}^3$$

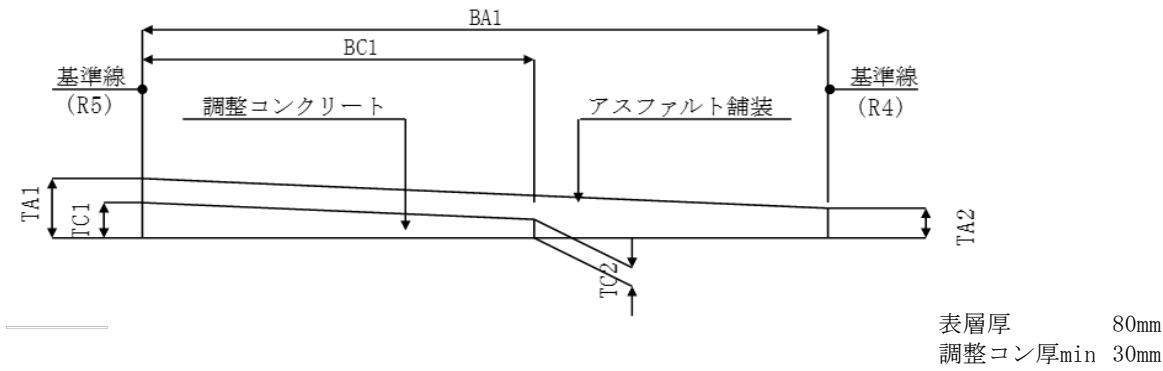
P3-A2径間

$$V3 = \frac{1}{2} \times ( 0.112 + 0.202 ) \times 3.000 \times ( 31.350 - 0.410 ) = 14.573 \text{ m}^3$$

---


$$\Sigma V = 45.573 \text{ m}^3$$

調整コンクリート体積  
【車道部】  
P3-A2径間



		単位	P3	GE7	S7	C41	C42	C43	C44	C45	C46	C47	S8	GE8
幅員	BA1	mm	7500	7500	7500	7500	7500	7500	7500	7500	7500	7500	7500	7500
舗装厚	TA1 (R5)	mm	80	81	85	115	135	148	152	147	135	114	84	80
	TA2 (R4)	mm	80	81	85	115	135	148	152	147	135	114	84	80
高低差	R側	mm	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
勾配	R側	%	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
打設範囲	BC1	mm	0	0	0	7500	7500	7500	7500	7500	7500	7500	0	0
調整コン厚	TC1	mm	30	30	30	35	55	68	72	67	55	34	30	30
	TC2	mm	30	30	30	35	55	68	72	67	55	34	30	30
面積	TC2	m <sup>2</sup>	0.00	0.00	0.00	0.26	0.41	0.51	0.54	0.50	0.41	0.26	0.00	0.00
セクション間距離		m		0.10	0.50	3.79	3.79	3.79	3.79	3.79	3.79	3.79	3.79	0.45
コンクリート	Vc	m <sup>3</sup>		0.00	0.00	0.50	1.28	1.75	1.99	1.97	1.73	1.26	0.48	0.00

$\Sigma V = 10.97 \text{ m}^3$

