

数量総括表

工事区分 (LEVEL1)	工 種 (LEVEL2)	種 別 (LEVEL3)	細 別 (LEVEL4)	規 格 (LEVEL5)	単位	数値	設計 数量	積算 数量	摘 要
道路改良 (河川部)	河川土工	作業土工	床 掘	土砂	m ³	10	163.8	160	
			埋戻し		m ³	10	135.7	140	
		残土処理工	土砂等運搬	運搬距離 L=5.5km以下	m ³	10	31.2	30	
	函渠工	函渠工	現場打 ボックスカルバート	4500×2100	箇所	1	1.0	1	
			PCボックスカルバート	1300×1300、開口部	箇所	1	1.0	1	
		橋梁付属物工	高欄兼用防護柵	C種、H950	式	1	1.0	1	
	護岸工	取付護岸工	函渠部 現場打コンクリート	18-8-25	式	1	1.0	1	
			間知ブロック積	控350mm	m ²	1	39.2	39	
			胴込・裏込コンクリート	18-8-25	m ³	1	9.5	10	
			裏込材	RC-40	m ³	1	13.7	14	
			基礎コンクリート		m ³	1	1.1	1	
			天端コンクリート		m ³	0.1	0.60	0.6	
	仮設工	足場工	手摺先行型枠組足場		式	1	1.0	1	
			パイプサポート支保	支保耐力 40kN/m ² 以下	式	1	1.0	1	
		水替工	水中ポンプ	設置・撤去	式	1	1.0	1	
			仮設排水管	Φ1000	式	1	1.0	1	
			大型土のう	製作・設置・撤去	式	1	1.0	1	

数量総括表

工事区分 (LEVEL1)	工 種 (LEVEL2)	種 別 (LEVEL3)	細 別 (LEVEL4)	規 格 (LEVEL5)	単位	数値	設計 数量	積算 数量	摘 要
			土のう	仕存・積立・撤去	式	1	1.0	1	
			製作土のう積込・運搬		式	1	1.0	1	
道路改良 (道路部)	道路土工	掘削工	掘削		m ³	10	76.0	80	
		盛土工	路体盛土		m ³	10	15.8	20	
		作業土工	床掘		m ³	10	30.1	30	
			埋戻し		m ³	10	15.5	20	
		残土処理工	発生土運搬		m ³	10	71.3	70	
	構造物撤去工	構造物取壊し工	コンクリート構造物取壊し	無筋	m ³	1	12.5	13	
			コンクリート構造物取壊し	有筋	m ³	1	9.1	9	
			舗装版切断	t=5cm	m	1	27.7	28	
			舗装版破砕	t=5cm	m ²	1	110.9	111	
			殻運搬処分	Co廃材(無筋)	m ³	1	12.5	13	
			殻運搬処分	Co廃材(有筋)	m ³	1	9.1	9	
			殻運搬処分	As廃材	m ³	1	5.6	6	
			ガードレール撤去	Gr-B-2B	m	1	18.0	18	
			スクラップ運搬処分	ヘビーH3	式	1	1.0	1	
	舗装工	車道舗装工	上層路盤	粒調砕石M-30 t=150mm	m ²	1	88.9	89	

数量總括表

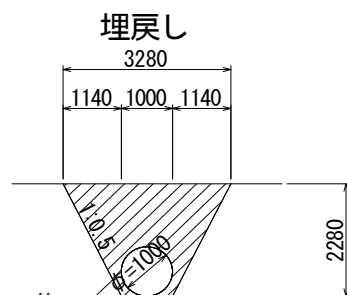
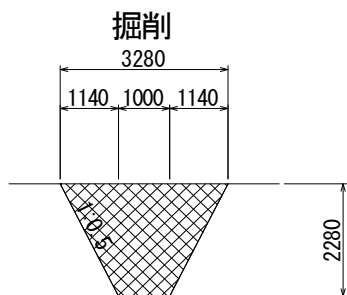
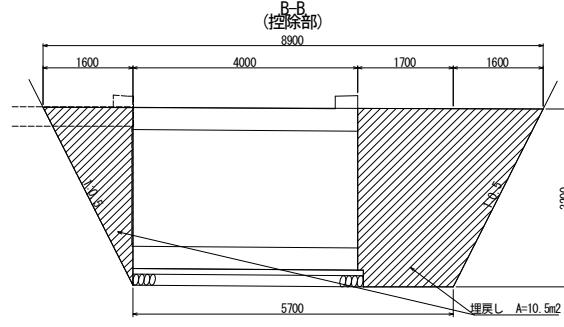
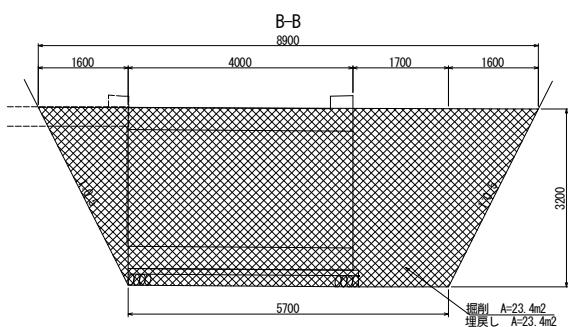
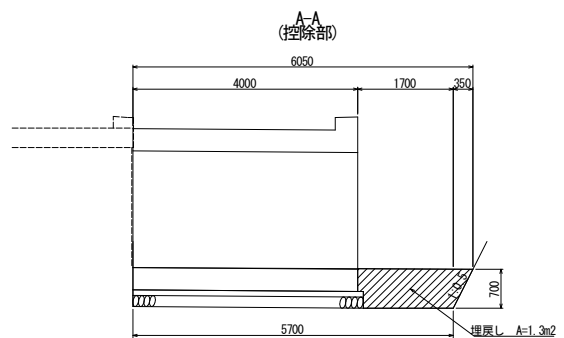
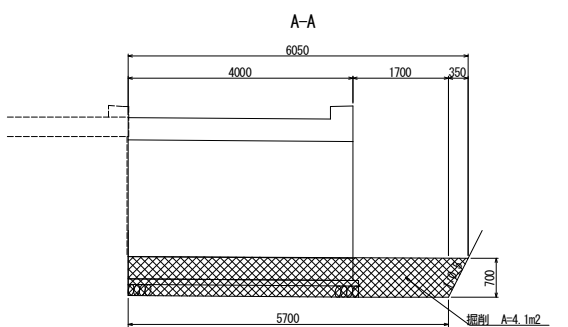
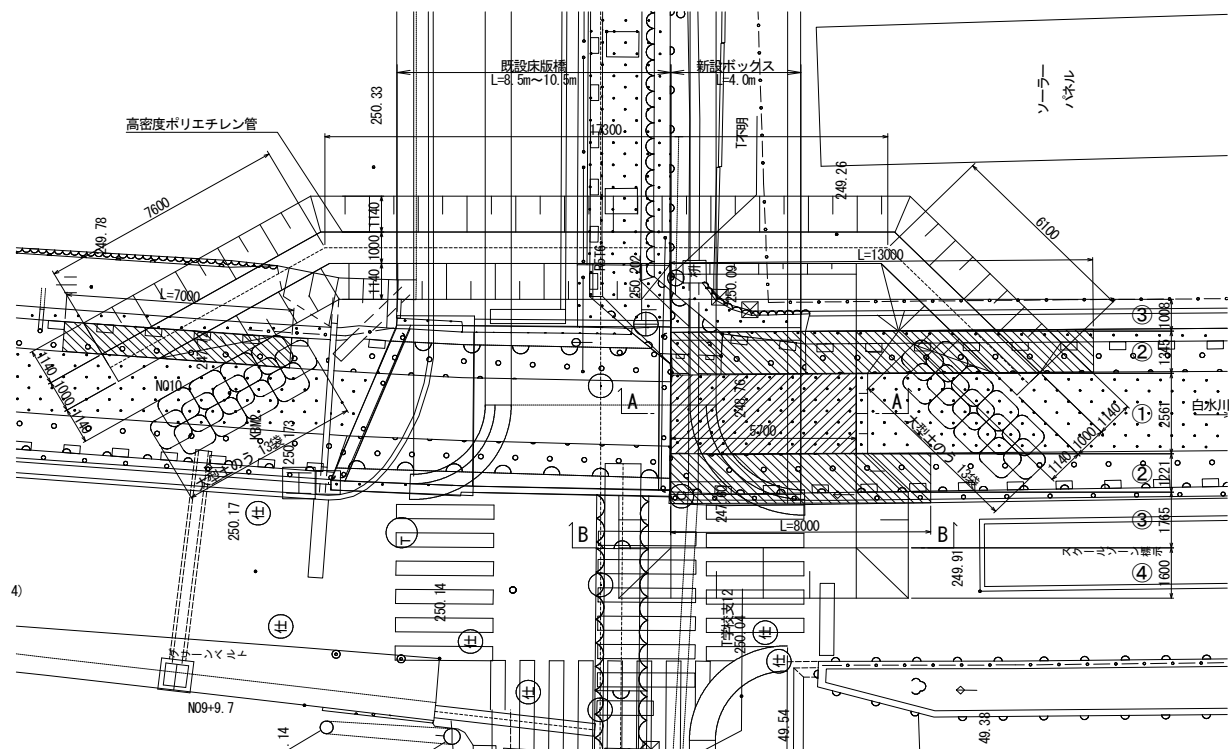
[illegible]

河川土工数量集計表

[illegible]

計 算 調 書

工 種	河川土工		種 別	作業土工・残土処理工	
(レベル2)			(レベル3)		
1. 床掘					
・水替部	V =	1/2(3.28+1.00)×2.28×7.00		=	34.15 m ³
・BOX部	断面積	①	(土工図A-Aより)	=	4.10 m ³
		②	(4.10+23.40)/2	=	13.75 m ³
		③	(土工図B-Bより)	=	23.40 m ³
		④	1/2×23.40	=	11.70 m ³
V =	(1.01+1.77)×23.40+(1.35+1.22)×13.75+2.56×4.10+1.60×11.70			=	129.61 m ³
・床掘合計	ΣV =	34.15	+	129.61	= 163.76 m ³
2. 埋戻し					
・水替部	V =	1/2(3.28+1.00)×2.28×7.00-π/4×1.00 ²		=	33.40 m ³
・BOX部	断面積	①	(土工図A-A(控除部)より)	=	1.30 m ³
		②	(1.30+10.50)/2	=	5.90 m ³
		③	(土工図B-Bより)	=	23.40 m ³
		④	1/2×23.40	=	11.70 m ³
V =	(1.01+1.77)×23.40+(1.35+1.22)×5.90+2.56×1.30+1.60×11.70			=	102.26 m ³
・埋戻し合計	ΣV =	33.40	+	102.26	= 135.66 m ³



高密度ポリエチレン管

函渠工数量集計表

[illegible]

数量計算書

函渠工

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

a) 底版

$$V = 0.40 \times 5.30 \times 4.00 = 8.5 \text{ m}^3$$

b) 側壁

$$V1 = 2.10 \times 0.40 \times 4.00 \times 2 = 6.7 \text{ m}^3$$

$$V2 = -1.60 \times 0.40 \times 1.60 = -1.0 \text{ m}^3 \quad (\text{BOXカルハート控除})$$

$$\text{小計} = 5.7 \text{ m}^3$$

c) 頂版

$$A1 = 1/2 \times (0.21 + 0.27) \times 5.30 = 1.27 \text{ m}^2$$

$$A2 = 1/2 \times (0.20 + 0.26) \times 5.30 = 1.22 \text{ m}^2$$

$$V1 = 0.40 \times 5.30 \times 4.00 = 8.5 \text{ m}^3$$

$$V2 = 1/2 \times (1.27 + 1.22) \times 0.40 = 0.5 \text{ m}^3$$

$$\text{小計} = 9.0 \text{ m}^3$$

d) ハンチ

$$V1 = 1/2 \times 0.20 \times 0.20 \times 4.00 \times 2 = 0.2 \text{ m}^3$$

$$V2 = -1/2 \times 0.04 \times 0.04 \times 1.60 = -0.001 \text{ m}^3 \quad (\text{BOXカルハート控除})$$

$$\text{小計} = 0.2 \text{ m}^3$$

・コンクリート合計

$$\Sigma V = 8.5 + 5.7 + 9.0 + 0.2 = 23.4 \text{ m}^3$$

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

t=100mm

$$A = 5.50 \times 4.10 = 22.55 \text{ m}^2$$

参考体積

$$V = 22.55 \times 0.10 = 2.3 \text{ m}^3$$

(3) 基礎砕石

t=200mm

$$A = 5.50 \times 4.10 = 22.55 \text{ m}^2$$

参考体積

$$V = 22.55 \times 0.20 = 4.5 \text{ m}^3$$

(4) 型枠工 (鉄筋構造物用)

a) 底版

$$\begin{array}{rcl} A1 & = & 0.40 \times 5.30 \\ A2 & = & 0.40 \times 4.00 \times 2 \\ \hline \text{小計} & = & 5.3 \end{array} \quad \begin{array}{l} m^2 \\ m^2 \\ m^2 \end{array}$$

b) 側壁

$$\begin{array}{rcl} A1 & = & 2.10 \times 0.40 \times 2 \\ A2 & = & 2.10 \times 4.00 \times 2 \\ A3 & = & 1.90 \times 4.00 \times 2 \\ A4 & = & -1.60 \times 1.60 \times 2 \\ \hline \text{小計} & = & 28.6 \end{array} \quad \begin{array}{l} m^2 \\ m^2 \\ m^2 \\ m^2 \\ m^2 \end{array} \quad \text{(BOXカルバート控除)}$$

c) 頂版

$$\begin{array}{rcl} A1 & = & 0.40 \times 5.30 \\ A2 & = & 0.40 \times 4.00 \times 2 \\ A3 & = & 4.10 \times 4.00 \\ A4 & = & 1/2 \times (0.21+0.27) \times 5.30 \\ A5 & = & 1/2 \times (0.20+0.26) \times 5.30 \\ A6 & = & 1/2 \times (0.21+0.20) \times 0.40 \\ A7 & = & 1/2 \times (0.27+0.26) \times 0.40 \\ \hline \text{小計} & = & 24.4 \end{array} \quad \begin{array}{l} m^2 \\ m^2 \\ m^2 \\ m^2 \\ m^2 \\ m^2 \\ m^2 \\ m^2 \end{array}$$

d) ハンチ

$$\begin{array}{rcl} A1 & = & 0.28 \times 4.00 \times 2 \\ A2 & = & 1/2 \times 0.20 \times 0.20 \times 2 \\ A3 & = & -0.06 \times 1.80 \\ \hline \text{小計} & = & 2.1 \end{array} \quad \begin{array}{l} m^2 \\ m^2 \\ m^2 \\ m^2 \end{array} \quad \text{(BOXカルバート控除)}$$

・ 型枠工合計

$$\Sigma A = 5.3 + 28.6 + 24.4 + 2.1 = 60.4 \quad m^2$$

(5) 均しコンクリート型枠工

$$A = (5.50 + 4.10 \times 2) \times 0.10 = 1.4 \quad m^2$$

(6) 目地工 (I型 <t=20mm>)

a) 底版

$$A = 0.40 \times 5.30 = 2.1 \text{ m}^2$$

b) 側壁

$$A = 2.10 \times 0.40 \times 2 = 1.7 \text{ m}^2$$

c) 頂版

$$A = 0.40 \times 5.30 = 2.1 \text{ m}^2$$

d) ハンチ

$$A = 1/2 \times 0.20 \times 0.20 \times 2 = 0.04 \text{ m}^2$$

e) 均しコンクリート

$$A = 5.50 \times 0.10 = 0.6 \text{ m}^2$$

・ 目地工合計

$$\Sigma A = 2.1 + 1.7 + 2.1 + 0.04 + 0.6 = 6.5 \text{ m}^2$$

(7) 鉄筋工 (SD-345)

鉄筋質量表

鉄筋径	質量 (kg)
D32	540
D29	1,456
D32～D29 小計	1,996
D25	345
D22	—
D19	—
D16	902
D25～D16 小計	1,247
D13	230
合計	3,473

(8) 開口部用 プレキャストボックス

N = PCボックスカルバート (600型)

$$1300 \times 1300 \times 800 = 1 \text{ 箇所}$$

(9) 高欄兼用防護柵

a) 下流側（新設・先埋めアンカータイプ）

$$L = \quad = \quad 5.3 \quad \text{m}$$

b) 上流側（取替え・あと施工アンカータイプ）

$$L = \quad = \quad 5.23 \quad \text{m}$$

数量計算書

護岸工

【1】 函渠部

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

$$A1 = 1.60 \times 1/2 \times (0.45 + 1.25) = 1.36 \text{ m}^2$$

$$A2 = 1.60 \times 1/2 \times (0.20 + 1.00) = 0.96 \text{ m}^2$$

$$V1 = 1/2 \times (1.36 + 0.96) \times 1.95 \times 2 = 4.5 \text{ m}^3$$

$$V2 = 1.60 \times 1/2 \times (0.20 + 1.00) \times 2.05 \times 2 = 3.9 \text{ m}^3$$

$$V3 = -0.40 \times 1/2 \times (0.20 + 0.40) \times 1.60 = -0.2 \text{ m}^3 \text{ (BOXカルハート控除)}$$

$$V4 = -1/2 \times (0.86 + 0.86) \times 0.40 \times 1.60 = -0.6 \text{ m}^3 \text{ (BOXカルハート控除)}$$

$$V5 = -1/2 \times 0.71 \times 0.36 \times 1.60 = -0.2 \text{ m}^3 \text{ (BOXカルハート開口部控除)}$$

$$\text{小計} = 7.4 \text{ m}^3$$

(2) 型枠工 (鉄筋構造物用)

$$A1 = 1.79 \times (1.95 + 2.05) \times 2 = 14.3 \text{ m}^2$$

$$A2 = 1.60 \times 1/2 \times (0.45 + 1.25) \times 2 = 2.7 \text{ m}^2$$

$$A3 = 1/2 \times 0.71 \times 0.36 \times 2 = 0.3 \text{ m}^2 \text{ (BOXカルハート開口部)}$$

$$\text{小計} = 17.3 \text{ m}^2$$

(3) 目地材 瀝青質 $t=10\text{mm}$

$$A = 1.60 \times 1/2 \times (0.20 + 1.00) \times 2 = 1.9 \text{ m}^2$$

【2】護岸部

(1) 間知ブロック積工 (控え350)

$$\begin{aligned} A1 &= 2.01 \times (7.00+9.00) &= & 32.2 \text{ m}^2 \\ A2 &= 1/2 \times (1.81+1.68) \times 4.00 &= & 7.0 \text{ m}^2 \\ \text{小計} &= & 39.2 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

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

a) 天端コンクリート

$$\begin{aligned} V1 &= 0.39 \times 0.10 \times (7.00+9.00) &= & 0.6 \text{ m}^3 \\ \text{小計} &= & 0.6 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

b) 胴込コンクリート

$$\begin{aligned} V1 &= 2.01 \times (7.00+9.00) \times 0.22 &= & 7.1 \text{ m}^3 \\ V2 &= 1.81 \times 4.00 \times 0.22 &= & 1.6 \text{ m}^3 \\ \text{小計} &= & 8.7 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

c) 裏込めコンクリート

$$V = 1/2 \times (1.95+1.82) \times 0.10 \times 4.00 = 0.8 \text{ m}^3$$

胴込・裏込コンクリート 合計

$$V = 8.7+0.8 = 9.5 \text{ m}^3$$

d) 基礎コンクリート

$$\begin{aligned} A1 &= 0.25 \times 1/2 \times (2.00+2.72) &= & 0.59 \text{ m}^2 \\ A2 &= 0.25 \times 1/2 \times (2.50+3.22) &= & 0.72 \text{ m}^2 \\ V &= 1/2 \times (0.59+0.72) \times 1.70 &= & 1.1 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

(3) 型枠工 (鉄筋構造物用)

a) 天端

$$\begin{aligned} A1 &= 0.11 \times (7.00+9.00) &= & 1.8 \text{ m}^2 \\ \text{小計} &= & 1.8 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

(4) 裏込め砕石工

$$\begin{aligned} V1 &= 1/2 \times (0.20+0.42) \times 2.05 \times (7.00+9.00) &= & 10.2 \text{ m}^3 \\ V2 &= 1/2 \times (0.20+0.40) \times 2.05 \times 4.00 &= & 2.5 \text{ m}^3 \\ V3 &= 0.20 \times 1/2 \times (2.72+3.22) \times 1.70 &= & 1.0 \text{ m}^3 \\ \text{小計} &= & 13.7 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

仮設工数量集計表

[illegible]

数量計算書

(1) 足場工

(手摺先工型・枠組足場) $h \leq 30\text{m}$

(本体側面)

$$A1 = (4.0 + 4.0) \times 2.5 = 20.0 \text{ 掛m}^2$$

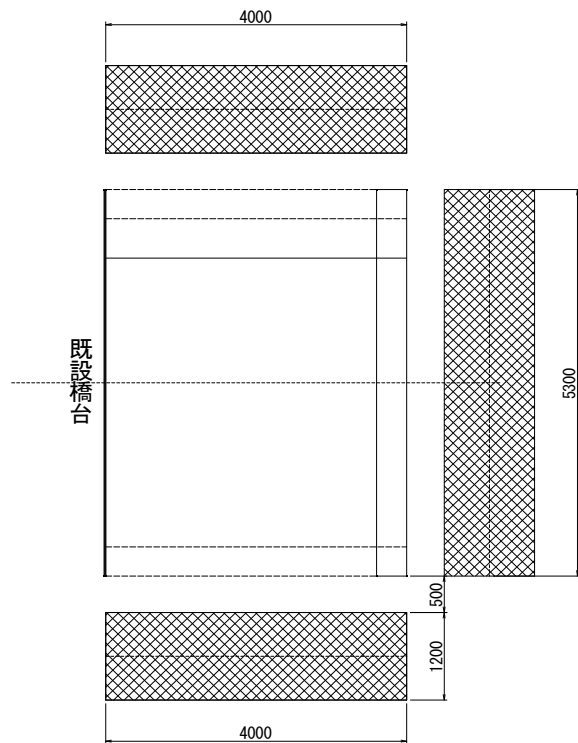
(右側面)

$$A2 = 5.3 \times 2.7 = 14.3 \text{ 掛m}^2$$

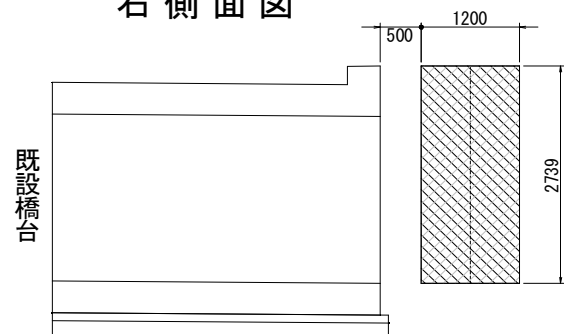
・ 足場工合計 ($H < 4\text{m}$)

$$\Sigma A = 20.0 + 14.3 = 34.3 \text{ 掛m}^2$$

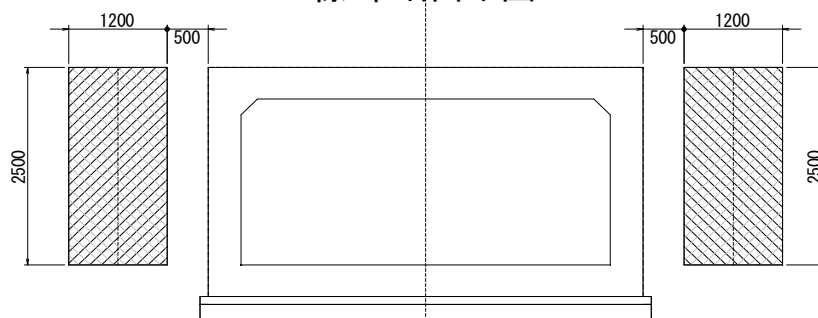
平面図



右側面図



標準断面図



(2) 支保工

パイプサポート支保工 ($h \leq 30\text{m}$)

(本体)

$$\begin{aligned} t &= 1/2 \times (0.4 + 0.6) &= & 0.5 \text{ m} \\ w &= 0.5 \times 24.5 &= & 12.3 \text{ kN/m}^2 \end{aligned}$$

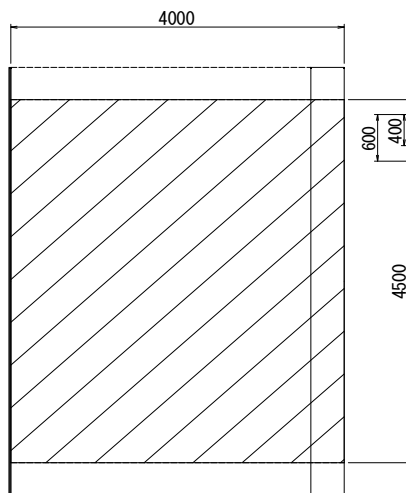
(40kN/m²以下)

$$\begin{aligned} V1 &= 1/2 \times (1.9 + 2.1) \times 0.2 \times 4.0 \times 2 &= & 3 \text{ 空m}^3 \\ V2 &= 2.1 \times 4.1 \times 4.0 &= & 34 \text{ 空m}^3 \\ \hline \text{小計} &= & 37 \text{ 空m}^3 \end{aligned}$$

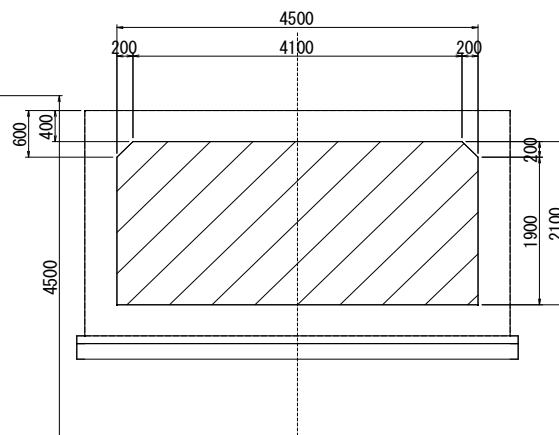
40kN/m²以下の支保工合計

$$\Sigma V = 37.0 \quad = \quad 37 \text{ 空m}^3$$

平面図



標準断面図



(3) 水替工

a) 水中ポンプ

$$D = (\text{別紙水替日数算定表より}) \quad = \quad 15.0 \text{ 日}$$

b) 高密度ポリエチレン管 ($\phi 1000$)

$$L = 7.60 + 17.30 + 6.10 \quad = \quad 31.0 \text{ m}$$

c) 大型土のう

$$N = \text{上流側13袋} + \text{下流側13袋} \quad = \quad 26 \text{ 袋}$$

d) 袋土のう

$$N = (0.50 + 1.40) / 2 \times 0.90 / 0.02 (\text{m}^3/\text{袋}) \times 4.5 \quad = \quad 193 \text{ 袋}$$

e) 土のう重量

$$V = 26 \times 1.00 \text{ t/袋} \quad = \quad 26.0 \text{ t} \quad (\text{大型土のう})$$

$$V = 193 \times 0.036 \text{ t/袋} \quad = \quad 6.9 \text{ t} \quad (\text{袋土のう})$$

$$\text{計} = 32.9 \text{ t}$$

f) 運搬重量

$$V = 32.9 \times 2 \text{ 回 (設置・撤去)} \quad = \quad 65.8 \text{ t}$$

計 算 調 書

工 種 (レベル2)	道 路 土 工	種 別 (レベル3)	掘削工・盛土工・ 作業土工・残土処理工
■ 別紙 数量計算書参照			
1. 掘削			
89号線摺付部 舗装取壊し			
V = 49.50 + 32.00 - 5.50 = 76.00 m ³			
2. 路体盛土			
V = 15.80 = 15.80 m ³			
3. 床掘			
左側歩道部 右側歩道部			
V = 1.50 + 28.60 = 30.10 m ³			
4. 埋戻し			
左側歩道部 右側歩道部			
V = 1.00 + 14.50 = 15.50 m ³			
5. 土砂等運搬			
・発生土運搬			
掘削 床掘			
V = 76.00 + 30.10 = 106.10 m ³			
盛土 埋戻し			
(15.80 + 15.50) × 1/0.9 = 34.78 m ³			
106.10 - 34.78 = 71.32 m ³			

土工計算書(1)		町道89号線摺り付け部			測 点 距 離 =			20	
測 点	距 離	掘削(機械)			路体盛土(機械)			摘 要	
		断面積 (m ²)	平均 (m ²)	土量 (m ³)	断面積 (m ²)	平均 (m ²)	土量 (m ³)		
① 0 + -8.400		4.4			0.0				
② 0 + -3.250	5.150	3.8	4.10	21.1	0.0				
② 0 + -3.250	0.000	0.0			0.0				
③ 0 + 3.250	6.500	0.0			0.0				
③ 0 + 3.250	0.000	4.0			0.0				
④ 0 + 10.000	6.750	4.4	4.20	28.4	0.0				
合 計		49.5			0.0				

土工計算書(2)		町道91号線部			測 点 距 離 =			20
測 点	距 離	掘削(機械)			路体盛土(機械)			摘 要
		断面積 (m ²)	平均 (m ²)	土量 (m ³)	断面積 (m ²)	平均 (m ²)	土量 (m ³)	
No. 9 + 11.760		2.9			0.9			9+13.674使用
No. 9 + 13.674	1.914	2.9	2.90	5.6	0.9	0.90	1.7	
No. 9 + 16.600	2.926	2.9	2.90	8.5	0.9	0.90	2.6	9+13.674使用
No. 9 + 16.600	0.000	0.0			0.0			
No. 10 + 1.900	5.300	0.0			0.0			
No. 10 + 1.900	0.000	3.6			2.0			
No. 10 + 7.000	5.100	3.4	3.50	17.9	2.5	2.25	11.5	
合 計		32.0			15.8			

土工計算書(3)		町道91号線左側歩道部			測 点 距 離 =			20
測 点	距 離	床 堀			埋め戻し			摘 要
		断面積 (m ²)	平均 (m ²)	土量 (m ³)	断面積 (m ²)	平均 (m ²)	土量 (m ³)	
No. 9 + 11.760		0.0			0.0			9+13.674使用
No. 9 + 13.674	1.914	0.0			0.0			
No. 9 + 16.600	2.926	0.0			0.0			9+13.674使用
No. 9 + 16.600	0.000	0.0			0.0			
No. 10 + 1.900	5.300	0.0			0.0			
No. 10 + 1.900	0.000	0.3			0.2			
No. 10 + 7.000	5.100	0.3	0.30	1.5	0.2	0.20	1.0	
合 計		1.5			1.0			

土工計算書(4)		町道91号線右側歩道部			測 点 距 離 =			20
測 点	距 離	床 堀			埋め戻し			摘 要
		断面積 (m ²)	平均 (m ²)	土量 (m ³)	断面積 (m ²)	平均 (m ²)	土量 (m ³)	
No. 9 + 11.760		0.0			0.0			9+13.674使用
No. 9 + 13.674	1.914	0.0			0.0			
No. 9 + 16.600	2.926	0.0			0.0			9+13.674使用
No. 9 + 16.600	0.000	0.0			0.0			
No. 10 + 1.900	5.300	0.0			0.0			
No. 10 + 1.900	0.000	6.4			3.1			
No. 10 + 7.000	5.100	4.8	5.60	28.6	2.6	2.85	14.5	
合 計		28.6			14.5			

構造物撤去工数量集計表

[illegible]

計 算 調 書

工 種	構造物撤去工	種 別	構造物取壊し工
(レベル2)		(レベル3)	
■ 別紙 数量計算書参照			
1. コンクリート構造物取壊し(既設水路撤去)		(撤去平面図より)	
L =		4.80 + 5.10	= 9.90 m
V =		(数量計算書より)	= 12.50 m ³
2. コンクリート構造物取壊し(U型側溝撤去)		(撤去平面図より)	
L =		4.00	= 4.00 m
V =		(数量計算書より)	= 9.10 m ³
3. 殻運搬処分(Co無筋)			
V =		12.50	= 12.50 m ³
12.50		× 2.35 (t/m3)	= 29.38 t
4. 殻運搬処分(Co有筋)			
V =		9.10	= 9.10 m ³
9.10		× 2.50 (t/m3)	= 22.75 t
5. As舗装版切断			
L =		4.4 + 4.60 + 5.00 + 13.70	= 27.70 m

6. As舗装版破碎(t=5cm)

(下記根拠図より)

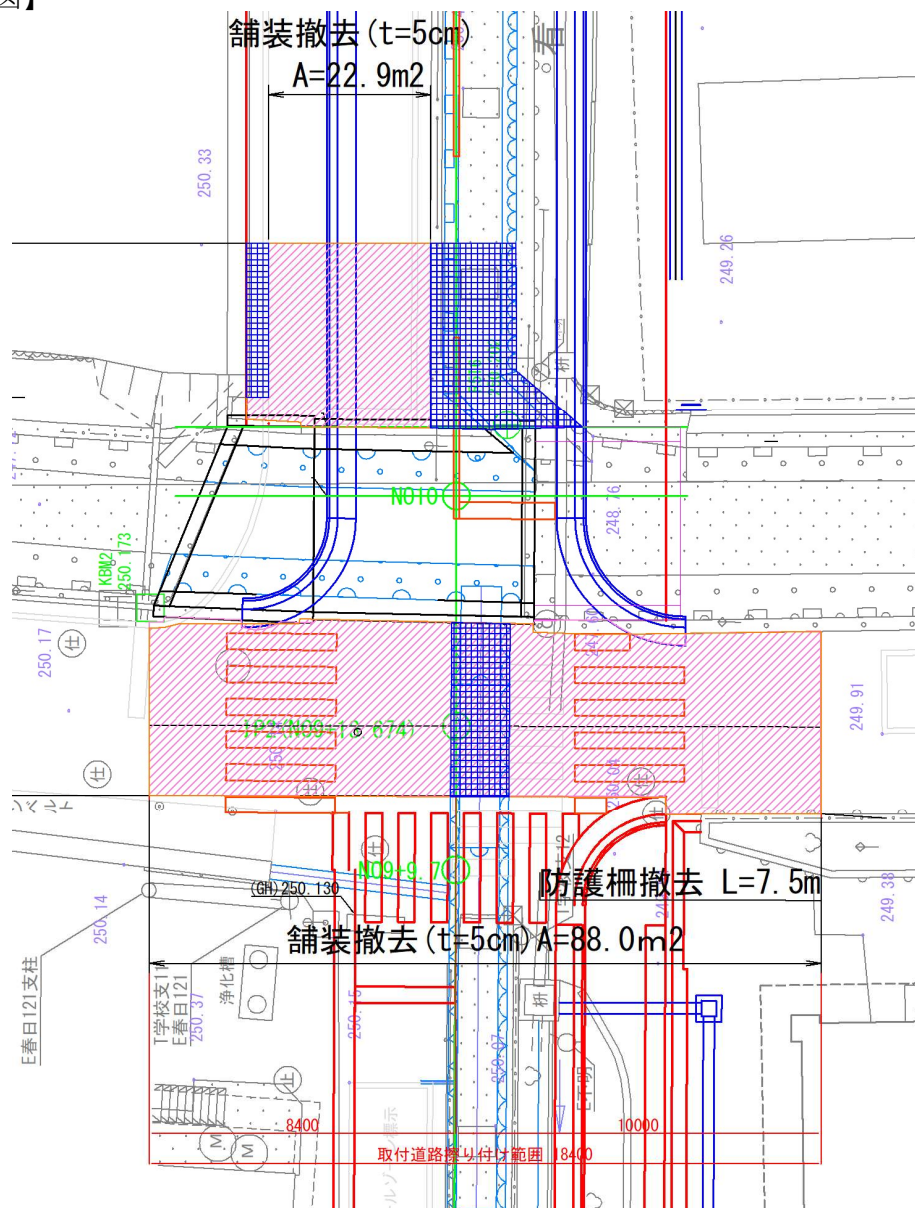
$$A = 88.00 + 22.90 = 110.90 \text{ m}^2$$

7. 殻運搬処分(As廃材)

$$V = 110.90 \times 0.05 = 5.55 \text{ m}^3$$

$$5.55 \times 2.35 \text{ (t/m}^3\text{)} = 13.04 \text{ t}$$

【舗装撤去根拠図】



8. ガードレール撤去		(撤去平面図より)	
	上流側	下流側	護岸上
L =	5.20	+	5.30 + 7.50 = 18.00 m
・ガードレール撤去参考重量			
① 支柱	13.8kg/本		
② ビーム	32.9kg/4.33m/枚		
③ 袖ビーム	6.6kg/枚		
・10mあたり換算重量			
① 支柱	V =	3.00 × 13.80 = 41.40 kg	
② ビーム	V =	2.50 × 32.90 = 82.25 kg	
③ 袖ビーム	V =	1.00 × 6.60 = 6.60 kg	
		計	130.25 kg
・スクラップ重量			
	V =	18.00 × 130.25 ÷ 10.00 = 234.45 kg	

1) Co壊し計算書 町道91号線構造物取壊し					測 点 距 離 = 20			
測 点	距 離	Co(有筋)			Co(無筋)			摘 要
		断面積 (m ²)	平均 (m ²)	土量 (m ³)	断面積 (m ²)	平均 (m ²)	土量 (m ³)	
No. 9 + 11.760		0.48			1.06			
No. 9 + 13.674	1.914	0.48	0.48	0.9	1.06	1.06	2.0	
No. 9 + 16.600	2.926	0.48	0.48	1.4	1.06	1.06	3.1	
No. 9 + 16.600	0.000	0.00			0.00			
No. 10 + 0.000	3.400	0.05	0.03	0.1	0.05	0.03	0.1	
No. 10 + 1.900	1.900	0.00	0.03	0.1	0.00	0.03	0.1	
No. 10 + 1.900	0.000	1.08			1.41			
No. 10 + 7.000	5.100	1.51	1.30	6.6	1.41	1.41	7.2	
合 計		9.1			12.5			

舗装工数量集計表

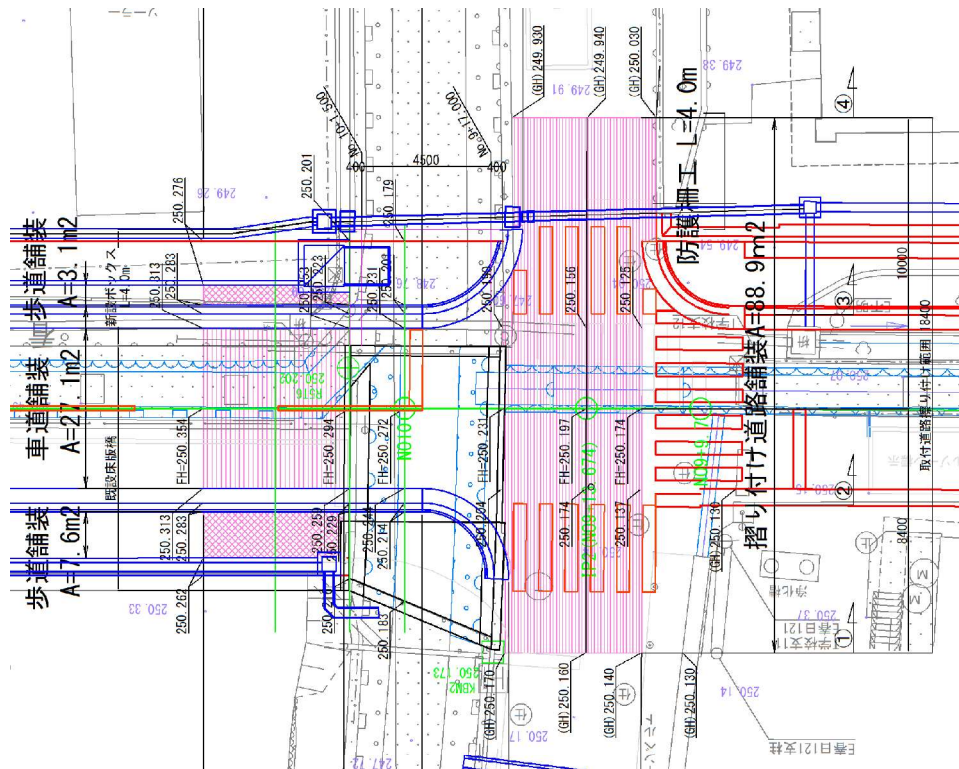
[illegible]

計算調書

[illegible]

舗装工数量

舗装根拠図



舗装構成図

車道部舗装構成

交通量区分 N4
設計CBR 3%

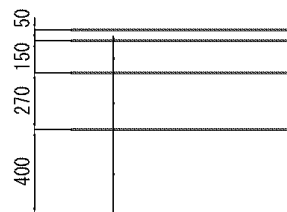


表 層 (再生密粒度アスコン)	t= 50mm
上層路盤 (粒度調整砕石 M-40)	t=150mm
下層路盤 (再生切込砕石 RC-40)	t=270mm
安定処理 (発塵抑制セメント系硬化剤)	t=400mm

車道舗装面積

$$A = 88.9 \text{ m}^2$$

防護柵工数量集計表

[illegible]

名称:防護柵工(構造物基礎式)	構造物位置及び延長(個所)調書
Gr-B-2B	

Gr-B-2B

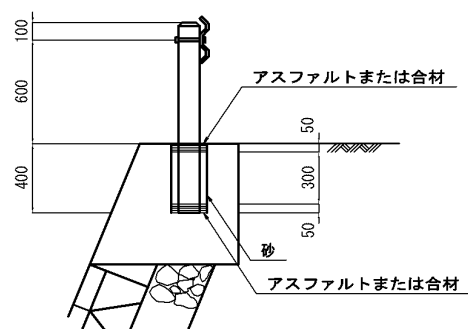
[illegible]

細 別	ガードレール基礎工		1箇所当り
<div><div><div>①断面</div><div></div></div></div>			
名 称	規 格	計 算 式	数 量
コンクリート	21N/mm2	$(0.50+0.85)/2 \times 0.70 \times 4.00 - 0.319^2 \times 3.14/4 \times (0.676+0.836)/2 =$	1.80 m3
型枠		$(0.70+0.70 \times 1.118) \times 4.00 - 0.319^2 \times 3.14/4 \times (1.0+1.118) =$	5.80 m2
鉄筋	D13	2.626*4本(4mあたり)	10.50 kg
	D10	0.196*10本(4mあたり)	1.96 kg
伸縮目地		0.47*2	0.94 m2

Gr-B(C)-2B

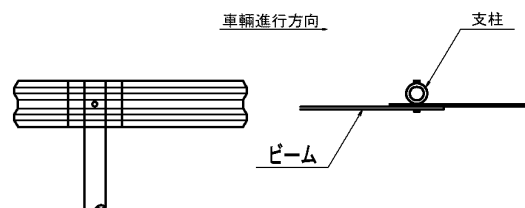
S=1:20

(コンクリート建込用)



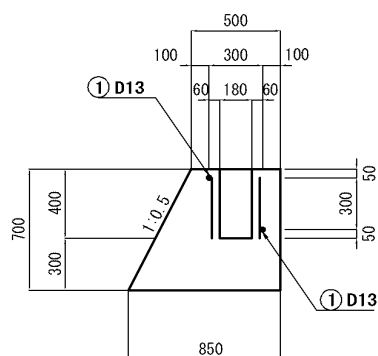
ビーム取付図

S=1:20



ガードレール基礎工

S=1:20

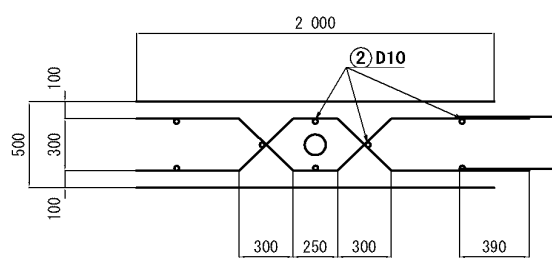


数量表

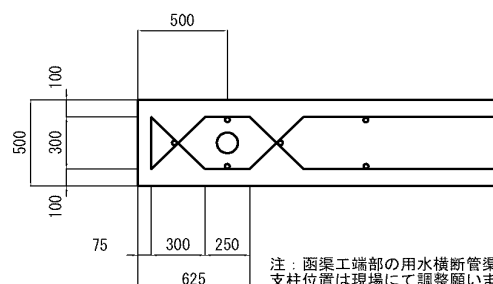
数	量	10m当り		
コンクリート 21-8-25(20)	型 枠	鉄 筋	伸縮目地 (t=10)	備 考
m3	m2	D13 D10 kg	m2	
4.725	14.83	26.3 7.8	0.47	

記 号	鉄 筋 表			10m当り		備 考
	径	長 さ	本 数	1本当り重量	重 量	
	mm	m	本	kg／本	kg	
①	D13	2.640	10	2.626	26.26	
②	D10	0.350	40	0.196	7.84	組立筋

中 央 部

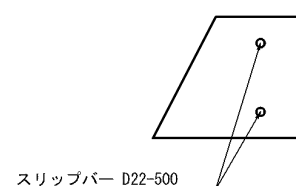


端 部

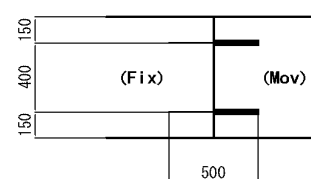


注：函渠工端部の用水横断管渠との位置関係で
支柱位置は現場にて調整願います。

継手部



スリップバー D22-500



排水構造物工数量集計表

[illegible]

[illegible]

名称:U字側溝(240)基礎蓋共
用水基礎有り

構造物位置及び延長(個所)調書

[illegible]

名称：U型カルバート		構造物位置及び延長(個所)調書		
1200×1800				
左側		右側		摘 要
測 点	延長(個所)	測 点	延長(個所)	
		No. 10 + 3.700 ~ No. 10 + 7.000	3.3	
左側計	0.0	右側計	3.3	
合 計	3.3			

[illegible]

名称:用水横断管渠工A 構造物位置及び延長(個所)調書 STPG300A(スティブナー付き)				
左側		右側		摘 要
測 点	延長(個所)	測 点	延長(個所)	
		No. 9 + 15.700 ~ No. 10 + 2.500	6.9	
左 側 計	0.0	右 側 計	6.9	
合 計	6.9			

名称:用水横断管渠工B ガラス繊維強化ポリエチレン管 φ300(1種)	構造物位置及び延長(個所)調書
--	-----------------

[illegible]

左側		右側		摘 要
測 点	延長(個所)	測 点	延長(個所)	
No. 10 + 2.630	1			3号集水桝
		No. 10 + 2.790	1	4号集水桝
		No. 10 + 2.800	1	1号集水桝
左 側 計	1	右 側 計	2	
合 計	3			

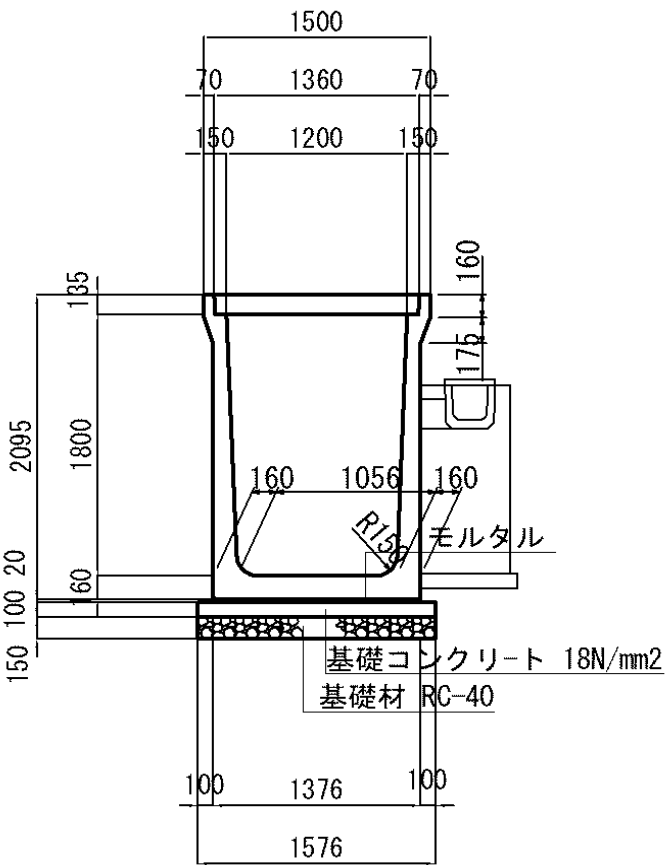
[illegible]

[illegible]

[illegible]

細 別	1号集水桝		1箇所当り
<div></div>			
名 称	規 格	計 算 式	数 量
コンクリート	18N/mm2	$1.80 \times 1.80 \times 2.30 - 1.40 \times 1.40 \times 2.062 - 1.52 \times 1.52 \times 0.038$ $- 1.40 \times 1.30 \times 0.20 - 1.20 \times 1.50 \times 0.20 =$	2.60 m3
型 枠		$1.80 \times 2.30 \times 4 + 1.40 \times 2.062 \times 4 + 0.20 \times 5.4 + 5.40 \times 0.20 =$	30.27 m2
基礎材	RD-40	$1.90 \times 1.90 =$	3.61 m2
グレーチング	T-2	740*1500 2等分 受枠共	1 組
足掛金具		S19-3030 W300 φ19	5 個

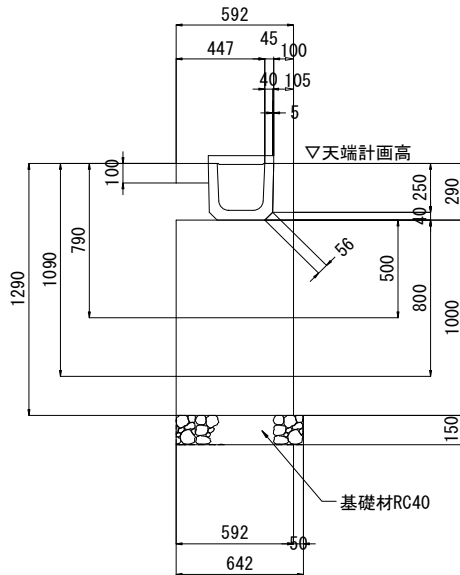
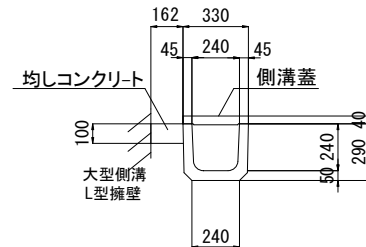
細 別	4号集水桝		1箇所当り
<div></div>			
名 称	規 格	計 算 式	数 量
コンクリート	18N/mm2	$0.80 \times 0.80 \times 1.356 - 0.50 \times 0.50 \times 0.586 - 0.62 \times 0.62 \times 0.044$	
		$-0.15 \times 0.15 \times 3.14 \times 0.15 - 0.24 \times 0.24 \times 0.15 =$	0.69 m3
型 枠		$0.80 \times 1.40 \times 4 + 0.50 \times 1.356 \times 4 + 0.62 \times 0.044 \times 4 =$	7.30 m2
基礎材	RD-40	$0.85 \times 0.90 =$	0.77 m2
グレーチング	T-2	600*600*38、落込式鎖付	1 組

細 別	U型カルバート 1200×1800		10.0m当り
<div></div>			
名 称	規 格	計 算 式	数 量
U型カルバート	3350kg/1本	$10.00/2.00=$	5 個
基礎材	RC-40	$1.576 \times 10.00=$	15.76 m2
基礎コンクリート	18N/mm2	$1.576 \times 0.10 \times 10.00=$	1.58 m3
型枠		$0.10 \times 10.00 \times 2=$	2.00 m2
モルタル		$0.02 \times 1.376 \times 10.00=$	0.28 m3
蓋	コンクリート蓋	$10.0/2.0$ (1枚/1.0m)	5.0 枚
	〃 網付蓋	$10.0/2.0$ (1枚/1.0m)	5.0 枚

細 別

U字側溝(240)用水基礎有り

10.0m当り

用水基礎 $S=1:20$ 用水側溝 (240) $S=1:20$ 

* 均しコンクリートの幅変化

N015から5号集水樹間は幅が変化する。

用水基礎 材料表

高さ (m)	コンクリート (m ²)	型枠 (m)	基礎材 (m)	延長 (m)
1.29	0.623	1.596	0.642	3.842

名 称	規 格	計 算 式	数 量
U字側溝	240	$10.0/0.610=$	16.4 個
蓋版	歩道用	$10.0/0.60=$	16.7 枚
均しコンクリート		$0.162*0.10*10.00=$	0.16 m ³
用水基礎			
コンクリート		$0.623*10.00=$	6.23 m ³
型枠		$1.596*10.00=$	15.96 m ²
基礎材		$0.642*10.00=$	6.42 m ²

用水横断管渠工 数量計算書

[illegible]