

参考図書

平成26年度

仙松(Ⅶ)舗第2号

仙台松島(Ⅶ)舗装(2工区)工事

数 量 計 算 書

 宮城県道路公社

目 次

- § 1. 数量総括表
- § 2. 土工
- § 3. 擁壁工
- § 4. 排水構造物工
- § 5. 構造物撤去工
- § 6. 舗装工
- § 7. 橋面舗装工
- § 8. 踏掛版工
- § 9. 縁石工
- § 10. 防護柵工
- § 11. 道路付属施設工
- § 12. 安全施設工
- § 13. 区画線工
- § 14. 仮設工

数量総括表										
レベル1 工事	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	単位	2工区	設計計 上数量	備考		
道路改良	道路土工	掘削工	片切掘削	土砂	m ³	-				
			オープン掘削	土砂	m ³	486	490			
			路肩盛土	購入土	m ³	299	300			
			中分盛土	購入土	m ³	132	130			
		法面整形工	切土法面整形	土砂:1:1.2	m ²	-				
			盛土法面整形	1:1.5	m ²	896	900			
		法面工	植生シート		m ²	896	900			
		残土処理工		運搬距離 L=6km	m	60	60			
		擁壁工	ブロック積擁壁工		H1.882～2.972	m ²	30.8	31		
					H1.300～1.640	m ²	-			
	排水工	側溝工	プレキャストU型側溝	BF I-B450-H295	m	80.8	81			
				US1-B300-H300	m	46.6	47			
				US3-B300-H300	m	36	36			
		管渠工	管渠	PK1-RC2-D400	m	2.7	3			
		集水樹工	集水樹							
					SM-B600-L600-H700	箇所	1	1	支給品	
					SM-B800-L800-H800	箇所	1	1	支給品	
					路肩集水樹					
					SM-B800-L800-H1500	箇所	1	1	支給品	
					中央分離帯集水樹	SM-B800-L800-H520	箇所	15	15	
						SM-B800-L800-H650	箇所	6	6	
				SM-B800-L800-H1180	箇所	3	3			
	接続樹	1.5	箇所	2	2					
道路改良	排水工	地下排水工	地下排水	φ 200	m	-				
		ロールドガッター	ロールドガッター	500型	m	1,939	1,939			
		吞吐口工	吞吐口A		箇所	1	1	支給品		
			吞吐口B		箇所	-				
		たて工	たて溝	US1-B240-H240	m	9.8	10			
				US1-B300-H300	m	3.5	4			
				継手コンクリート	A	個	-			
				B	個	1	1			
	C	個	-							
道路改良	構造物撤去工	集水樹撤去	B800-L800-H800		箇所	-				
		ガードレール撤去			m	1,112.6	1,113			
		案内標識撤去	規制大型		箇所	2	2			
		ポストコーン(上り線)撤去			本	206	206			
		視線誘導標撤去			本	28	28			
		区画線消去工(矢印)			箇所	-				
		アスファルト切断			m	1939	1,940			
		舗装版取壊			m2	388	388			
		舗装版殻処理			m3	78	78			
舗装	舗装工	アスファルト舗装工	表層	高粘土改質As t= 5cm	m ²	21,001	21,000			
			基層	再生粗粒度As(20) t= 5cm	m ²	21,806	21,810			
			上層路盤	再生瀝青安定処理 t=10cm	m ²	22,127	22,130			
			下層路盤	再生クラッシャーラン RC-40 t=32cm	m ²	22,553	22,550			
			切削オーバーレイ(下り線)	高粘土改質As 平均5cm	m ²	-				
			切削オーバーレイ(上り線)	高粘土改質As 平均 3cm	m ²	2,040	2,040	夜間		
	橋面舗装(左坂橋)	アスファルト舗装工	排水性表層	高粘土改質As t= 4cm	m ²	272.8	273			
			改質Ⅱ舗装	改質Ⅱ型As t= 4cm	m ²	272.8	273			
			防水層	シート防水	m ²	268.9	269			
	埋設部舗装	埋設型ジョイント部			箇所		2	21.99m		
			弾性合材	表層(開粒型	m3	0.016	0.016			
			弾性合材	中間層	m3	0.033	0.033			
舗装	踏掛版				箇所		2			
	(A1・A2橋台部)	コンクリート体積	コンクリート体積	Cck= 24N./mm2	m ³	91.0	91			
			型枠面積		m ²	13.2	13			
			鉄筋質量	(支給品)						
				D10	kg	24.0	24			
				D13	kg	1,745.0	1,745	SD345		
				D16～D25	kg	11,560.0	11,560	SD345		
				合計	kg	13,329.0	13,329	SD345		
			ゴム支承	T=20mm	m ²	4.4	4			

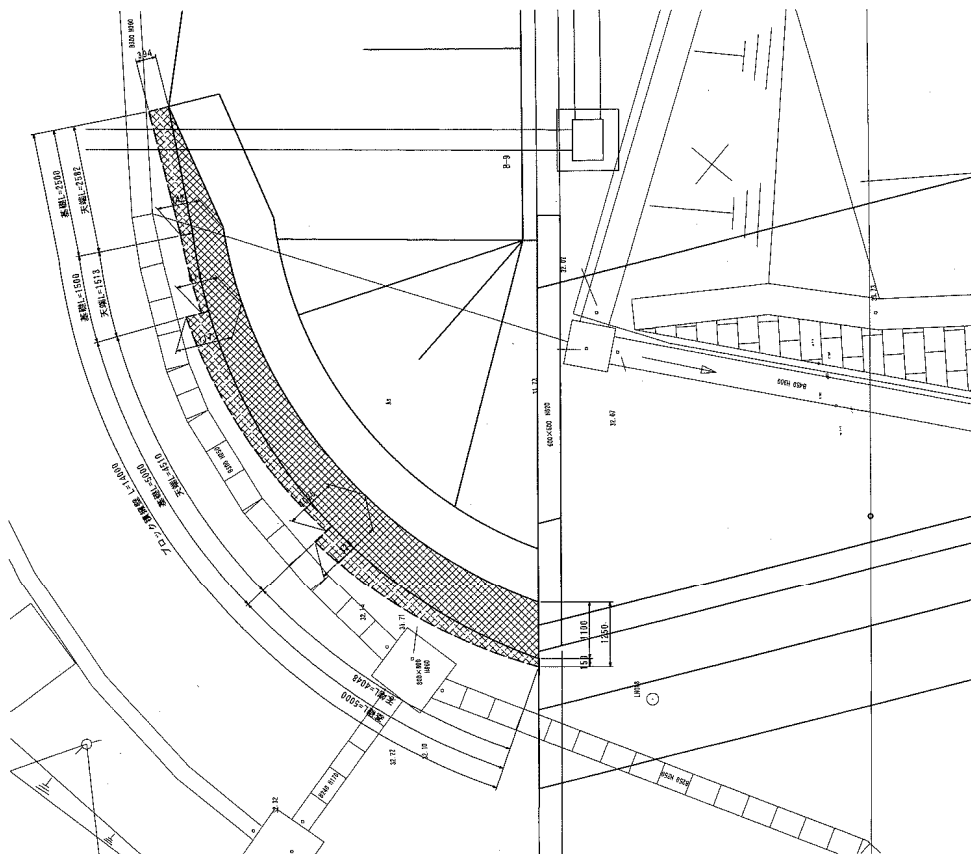
数量総括表								
レベル1 工事	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	単位	2工区	設計計 上数量	備考
舗装			目地材	T=20mm	m ²	22.5	23	
		マスチック型歴青質	充填剤入りガスパイプ	40A L=170	本	42.0	42	
			アンカーキャップ	40A×200	個	42.0	42	
			路盤紙		m ²	249.9	250	
			横目地工	延長	m	21.1	21	
				タイバー	本	52.0	52	
				クロスバー	本	8.0	8	
				チェアー	本	52.0	52	
				注入目地材	m ²	0.8	1	
				クラック誘導材	m	21.1	21	
	土工	A2橋台背面						
		床堀			m3	1.3	1	
		路床盛土			m3	152.3	152	
		路体盛土			m3	355.3	355	
		埋 戻			m3	－		
		路肩盛土			m3	2.5	3	
		中分盛土				2.5	3	
	法面工							
		盛土法面			m ²	87.6	88	
		植生工	植生シート		m ²	87.6	88	
	舗装工 (橋台前面)	アスファルト舗装工	表層	密粒度As t= 5cm	m ²	100.0	100	橋台部前庭分
			上層路盤	瀝青安定処理 t= 5cm	m ²	100.0	100	
			下層路盤	再生クラッシャーラン RC-40 t=20cm	m ²	－	－	
	縁石工	縁石工	アスカーブ		m	1,958	1,960	
	防護工	路側防護工	ガードレール	Gr-A-2B	m	29.1	29	
				Gr-A-4E	m	869.7	870	
				Gr-Am-4E	m	1977.5	1,978	
				Gr-Am-Mo	m	50.0	50	
		防止柵工	立入防止柵		m	－		
	道路付属施設工	道路付属物工	中央分離帯部		m	1948	1,948	
			コンクリートシール		m	1948	1,948	
				すりつけ区間1	箇所	1	1	
				すりつけ区間2	箇所	1	1	
			コンクリートシール	路肩部	m	1160.8	1,161	
			眩光防止板		枚	509.0	509	
	安全施設工	視線誘導標	土中用(白色)		本	49	49	
			路肩Gr取付用(白色)		本	31	31	
			中分Gr取付用(橙色)		本	150	150	
			構造物用(白色)		本	4	4	
			構造物用(橙色)		本	4	4	
	区画線工	区画線工	ペイント式区画線(下り線)	車線境界線 加熱型破線、白、15cm	m	824.9	820	
				車線外側線 加熱型実線、白、20cm	m	4124.4	4,120	
			ペイント式区画線(上り線)	車線境界線 加熱型破線、白、15cm	m	824.9	820	
				車線境界線 加熱型実線、白、20cm	m	－	－	
仮設工	仮設工	仮設防護柵工	仮設ガードレール設置	新設	m	1240.0	1,240	
			仮設ガードレール移設	既設転用	m	825.0	825	
				計	m		2,065	
		目隠しフェンス	防塵ネット		m	2062.0	2,062	
		敷鉄板設置撤去	敷鉄板	t=10mm	枚	－	－	
				t=22mm	枚	57.0	57	
		仮設材運搬費	H鋼付仮設ガードレール設置	往復	t	146.0	146	
			H鋼付仮設ガードレール設置	片道	t	97.0	97	
			敷鉄板	片道t=22mm	t	92.0	92	
			鋼材搬入数量	(往復)	t		146	
			鋼材撤去数量	(片道)	t		335	

土工数量集計表

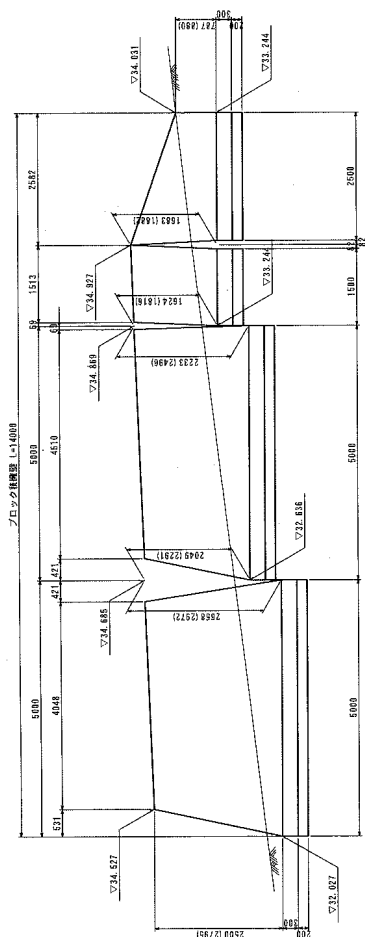
[illegible]

A2橋台ブロック積擁壁詳細図

平面図



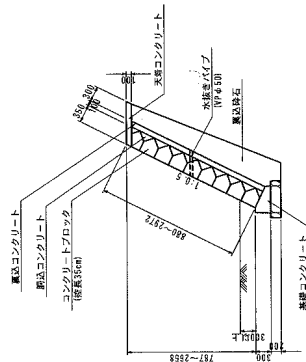
展開図



※1内寸法は展開寸法を示す

標準断面図

基礎コンクリート詳細図



図名	橋台基礎図
図番	1-10
設計者	宮城建設株式会社
施工者	宮城建設株式会社
監理者	宮城建設株式会社
工事名	A2橋台ブロック積擁壁工
場所	宮城県仙台市青葉区
図例	基礎コンクリート
備考	平成22年度

ブロック積擁壁工

1. 作業土工

(1) 床掘り

$$1/2 \times (1.6+3.1) \times 5.000 = 11.75$$

$$1/2 \times (1.6+3.1) \times 5.000 = 11.75$$

$$1/2 \times (1.6+2.0) \times 1.500 = 2.70$$

$$1/2 \times (1.6+2.8) \times 2.500 = 5.50$$

$$\begin{array}{rcl} \Sigma & = & 31.70 \\ & \rightarrow & 31.7 \text{ m}^3 \end{array}$$

(2) 埋戻し

$$1/2 \times (0.7+1.6) \times 5.000 = 5.75$$

$$1/2 \times (0.7+1.6) \times 5.000 = 5.75$$

$$1/2 \times (0.7+0.9) \times 1.500 = 1.20$$

$$1/2 \times (0.7+1.4) \times 2.500 = 2.63$$

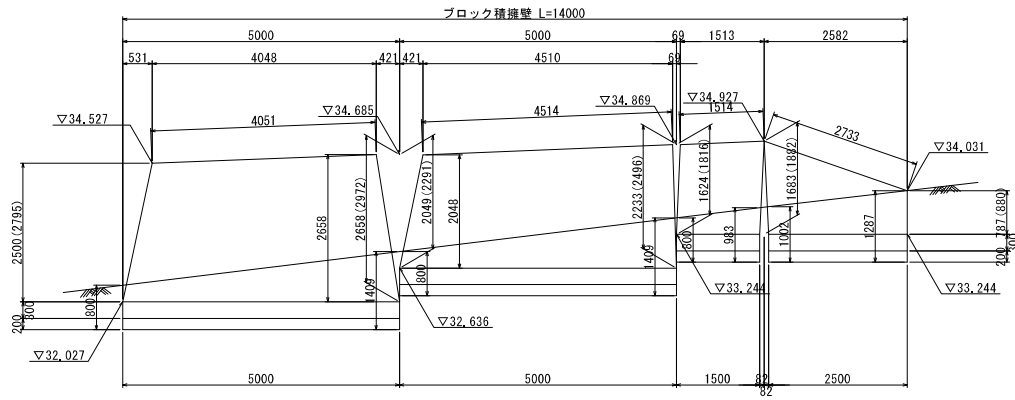
$$\begin{array}{rcl} \Sigma & = & 15.33 \\ & \rightarrow & 15.3 \text{ m}^3 \end{array}$$

(3) 残土

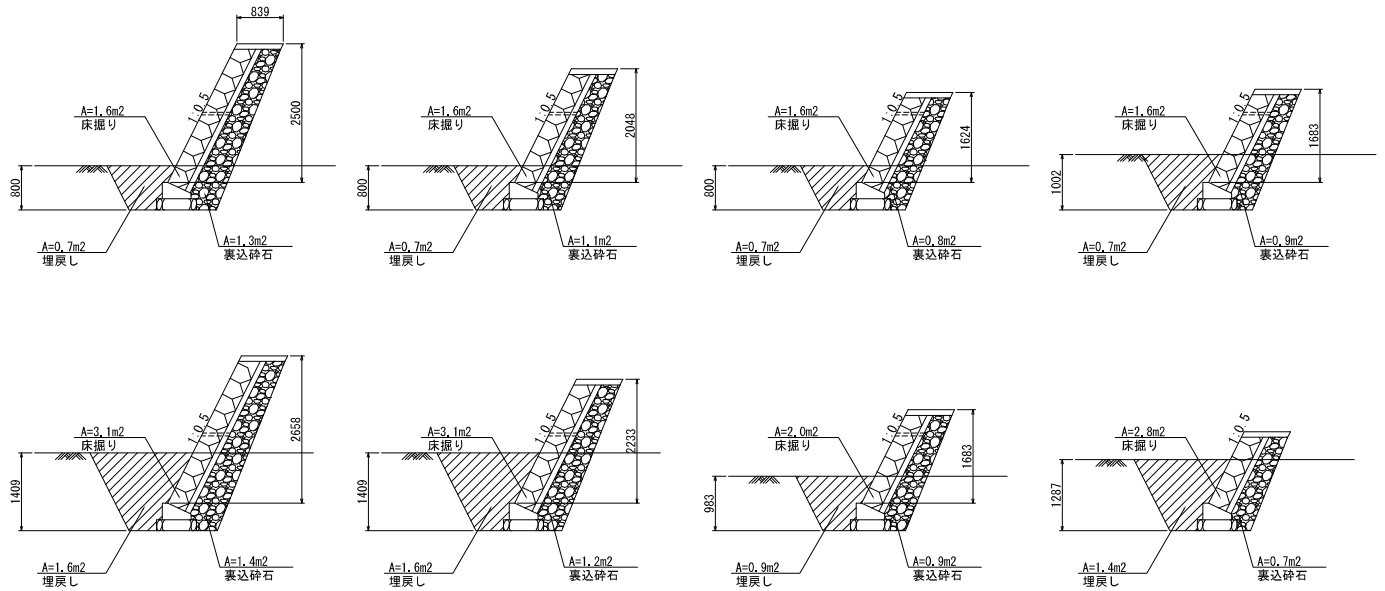
$$\begin{array}{rcl} 31.7-15.33 \div 0.9 & = & 14.67 \\ & \rightarrow & 14.7 \text{ m}^3 \end{array}$$

A2橋台ブロック積擁壁土工図

展開図



※()内寸法は展開寸法を示す



2. コンクリートブロック工

(1) 積ブロック (控長35cm)

$$1/2 \times 0.531 \times 2.795 = 0.74$$

$$1/2 \times (2.795 + 2.972) \times 4.048 = 11.67$$

$$1/2 \times 0.421 \times 2.972 = 0.63$$

$$1/2 \times 0.421 \times 2.291 = 0.48$$

$$1/2 \times (2.291 + 2.496) \times 4.510 = 10.79$$

$$1/2 \times 0.069 \times 2.496 = 0.09$$

$$1/2 \times (1.816 + 1.882) \times 1.500 = 2.77$$

$$1/2 \times 0.082 \times 1.882 = 0.08$$

$$1/2 \times 0.082 \times 1.882 = 0.08$$

$$1/2 \times (1.882 + 0.880) \times 2.500 = 3.45$$

$$\Sigma = 30.78$$
$$\rightarrow 30.8 \text{ m}^2$$

(2) 天端コンクリート (18-8-25)

$$(4.051 + 4.514 + 1.514 + 2.733) \times 0.839 \times 0.100 = 1.07$$
$$\rightarrow 1.1 \text{ m}^3$$

(3) 胴込・裏込コンクリート (18-8-25)

$$30.78 \times 0.100 = 3.08$$
$$\rightarrow 3.1 \text{ m}^3$$

(4) 裏込材

$$1/2 \times (1.3 + 1.4) \times 5.000 = 6.75$$

$$1/2 \times (1.1 + 1.2) \times 5.000 = 5.75$$

$$1/2 \times (0.8 + 0.9) \times 1.500 = 1.28$$

$$1/2 \times (0.9 + 0.7) \times 2.500 = 2.00$$

$$\Sigma = 15.78$$
$$\rightarrow 15.8 \text{ m}^3$$

3. 基礎工

(1) 基礎コンクリート (18-8-40)

$$1/2 \times (0.100 + 0.520) \times 0.200 \times (5.000 + 5.000 + 1.500 + 2.500) = 0.87$$

$$0.520 \times 0.100 \times (5.000 + 5.000 + 1.500 + 2.500) = 0.73$$

$$\begin{array}{rcl} \Sigma & = & 1.60 \\ & \rightarrow & 1.6 \text{ m}^3 \end{array}$$

(2) 基礎砕石 (80mm級)

$$0.720 \times (5.000 + 5.000 + 1.500 + 2.500) = 10.08$$
$$\rightarrow 10.1 \text{ m}^2$$

ブロック積工 基礎延長

$$5.00 + 5.00 + 1.500 + 2.500 = 14.000 \text{ m}$$

ブロック積工 天端延長

$$4.048 + 4.540 + 1.513 + 2.582 = 12.65 \text{ m}$$

排水構造物工 数量集計表 (1/2)

2工区

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	設計計上 数量	摘 要
側 溝 工						
	U型側溝	BF I -B450-H295	m	80.8	81	
		US1-B300-H300	〃	46.6	47	
		US3-B300-H300	〃	36.0	36	
		US3-B400-H400	〃	-		
管 渠 工						
	管渠工	PK1-RC2-D400	m	2.7	3	
	縦断管	φ 400	〃	-		
集水枡工						
	集水枡工	SM-B400-L400-H500	箇所	-		軽荷重用蓋
		SM-B400-L400-H500	箇所	-		重荷重用蓋
		SM-B600-L600-H500	〃	-		軽荷重用蓋
		SM-B600-L600-H700	〃	1	1	支給品
		SM-B600-L600-H1000	〃	-		
		SM-B800-L800-H800	〃	1	1	支給品
	路肩集水枡工	SM-B800-L600-H520	〃	-		
		SM-B800-L800-H1500	〃	1	1	支給品
	中央分離帯集水枡	SM-B800-L800-H520	〃	15	15	
		SM-B800-L800-H650	〃	6	6	
		SM-B800-L800-H1180	〃	3	3	
	接続枡	1.5	〃	2	2	
地下排水工						
	地下排水	φ 200	m	-		

排水構造物工 数量集計表 (2/2)

2工区

[illegible]

側 溝 工

延長調書

ベンチフリューム BF I -B450-H295

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
No. 47 + 0.2 ~ No. 47 + 14.5	-		
No. 55 + 15.4 ~ No. 56 + 19.4	-		
No. 66 + 0.4 ~ No. 66 + 11.2	-		
No. 85 + 0.0 ~ No. 86 + 10.8	-		
No. 116 + 18.5 ~ No. 118 + 0.0	21.5		
No. 121 + 0.7 ~ No. 122 + 15.8	35.7		
No. 135 + 13.5 ~ No. 136 + 0.9	7.5		
No. 136 + 1.9 ~ No. 136 + 17.2	16.1		
小計	80.8	小計	-
左右合計延長			80.8

側 溝 工

延長調書

U型側溝 US1-B300-H300

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
No. 167 + 13.0 ~ No. 170 + 0.0	46.6		
小計	46.6	小計	-
左右合計延長			46.6

側 溝 工

延長調書

U型側溝 US3-B300-H300

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
No. 177 + 8.7 ~ No. 179 + 5.0	36.0		
小計	36.0	小計	-
左右合計延長			36.0

側 溝 工

延長調書

U型側溝 US3-B400-H400

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
No. 86 + 10.8 ~ No. 86 + 16.7	10.5		
小計	10.5	小計	-
左右合計延長			10.5

管渠工 PK1-RC2-D400

延長調書

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
No. 53 + 7.5	-	No. 168 + 1.4	1.3
No. 57 + 0.0	-		
No. 61 + 10.0	-		
No. 67 + 1.5	-		
No. 67 + 1.5	-		
No. 74 + 0.0	-		
No. 81 + 10.0	-		
No. 81 + 10.0	-		
No. 90 + 14.9	-		
No. 94 + 9.9	-		
No. 98 + 0.0	1.4		
No. 123 + 6.0	-		
No. 136 + 1.5	-		
No. 140 + 13.0	-		
No. 147 + 10.0	-		
No. 165 + 5.0	-		
No. 172 + 10.3	-		
小計	1.4	小計	1.3
左右合計延長			2.7

縦断管 $\phi 400$

延長調書

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
No. 57 + 0.6 ~ No. 58 + 19.4	38.8		
No. 59 + 0.6 ~ No. 61 + 9.4	48.8		
No. 81 + 10.7 ~ No. 83 + 19.6	48.9		
No. 84 + 0.8 ~ No. 85 + 19.4	38.6		
No. 90 + 15.5 ~ No. 92 + 9.4	33.9		
No. 94 + 10.5 ~ No. 96 + 4.4	33.9		
No. 96 + 5.6 ~ No. 97 + 19.4	33.8		
No. 98 + 0.6 ~ No. 98 + 14.4	13.8		
No. 101 + 15.6 ~ No. 102 + 19.4	23.8		
No. 103 + 0.6 ~ No. 104 + 1.0	20.4		
No. 104 + 2.2 ~ No. 105 + 4.4	22.2		
No. 105 + 5.6 ~ No. 106 + 9.4	23.8		
No. 106 + 10.6 ~ No. 108 + 9.4	38.8		
No. 108 + 10.6 ~ No. 110 + 9.4	38.8		
No. 110 + 10.6 ~ No. 112 + 19.4	48.8		
No. 113 + 0.6 ~ No. 115 + 9.4	49.0		
No. 115 + 10.6 ~ No. 117 + 19.4	49.1		
No. 118 + 0.6 ~ No. 119 + 1.4	20.8		
No. 119 + 2.6 ~ No. 120 + 9.4	26.8		
No. 120 + 10.6 ~ No. 121 + 19.4	28.8		
No. 122 + 0.6 ~ No. 123 + 5.4	24.8		
小計	706.4	小計	-

縦断管 $\phi 400$

延長調書

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
No. 131 + 0.6 ~ No. 133 + 9.4	48.8		
No. 133 + 10.6 ~ No. 136 + 0.9	50.3		
No. 165 + 5.6 ~ No. 167 + 19.4	53.8		
No. 168 + 0.4 ~ No. 170 + 9.6	49.2		
No. 170 + 10.4 ~ No. 172 + 9.7	39.3		
No. 172 + 10.9 ~ No. 174 + 19.6	48.7		
No. 175 + 0.8 ~ No. 177 + 9.4	48.6		
No. 177 + 10.6 ~ No. 178 + 19.4	28.8		
小計	367.5	小計	-
左右合計延長			1,073.9

集水桷工

延長調書

SM-B400-L400-H500 (軽荷重用蓋)

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
No. 78 + 0.0	-		
No. 147 + 10.0	-		
No. 158 + 0.0	-		
小計	-	小計	-
左右合計延長			-

集水桷工

延長調書

SM-B400-L400-H500 (重荷重用蓋)

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
No. 165 + 5.0	1		
No. 185 + 0.0	1		
No. 190 + 10.0	1		
小計	3	小計	-
左右合計延長			3

集水桷工

延長調書

SM-B600-L600-H500 (軽荷重用蓋)

左側測点		延長・個数	右側測点		延長・個数
No. 49 + 0.0					
No. 81 + 10.0					
小計		-	小計		-
左右合計延長					-

集水桷工

延長調書

SM-B600-L600-H700 (軽荷重用蓋)

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
No. 90 + 14.9	1		
No. 94 + 9.9	1		
No. 123 + 6.0	1		
No. 136 + 1.5	1		
No. 165 + 5.0	1		
小計	5	小計	-
左右合計延長			5

集水枋工

延長調書

SM-B600-L600-H1000 (輕荷重用蓋)

左側測点		延長・個数	右側測点		延長・個数
No. 57 + 0.0					
小計		-	小計		-
左右合計延長					-

延長調書

左側測点		延長・個数	右側測点		延長・個数
No. 86 + 17.0					
小計		-	小計		-
左右合計延長					-

路肩集水柵工

延長調書

B800-L600-H520

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
No. 57 + 0.0			
No. 59 + 0.0			
No. 61 + 10.0			
No. 67 + 1.5			
No. 81 + 10.0			
No. 84 + 0.2			
No. 86 + 0.0			
No. 90 + 14.9	1		
No. 92 + 10.0	1		
No. 94 + 9.9	1		
No. 96 + 5.0	1		
No. 98 + 0.0	1		
No. 98 + 15.0	1		
No. 101 + 15.0	1		
No. 103 + 0.0	1		
No. 104 + 1.6	1		
No. 105 + 5.0	1		
No. 106 + 10.0	1		
No. 108 + 10.0	1		
No. 110 + 10.0	1		
No. 113 + 0.0	1		
小計	14	小計	-

路肩集水柵工

延長調書

B800-L600-H520

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
No. 115 + 10.0	1		
No. 118 + 0.0	1		
No. 119 + 2.0	1		
No. 120 + 10.0	1		
No. 122 + 0.0	1		
No. 123 + 6.0	1		
No. 131 + 0.0	1		
No. 133 + 10.0	1		
No. 136 + 1.5	1		
No. 165 + 5.0	1		
No. 168 + 0.0	1		
No. 170 + 10.0	1		
No. 172 + 10.3	1		
No. 175 + 0.2	1		
No. 177 + 10.0	1		
No. 179 + 0.0	1		
小計	16	小計	-
左右合計延長			30

路肩集水柵工

延長調書

B800-L800-H1500

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
No. 57 + 0.0			
No. 59 + 0.0			
No. 61 + 10.0			
No. 67 + 1.5			
No. 81 + 10.0			
No. 84 + 0.2			
No. 86 + 0.0			
No. 90 + 14.9	1		
No. 92 + 10.0	1		
No. 94 + 9.9	1		
No. 96 + 5.0	1		
No. 98 + 0.0	1		
No. 98 + 15.0	1		
No. 101 + 15.0	1		
No. 103 + 0.0	1		
No. 104 + 1.6	1		
No. 105 + 5.0	1		
No. 106 + 10.0	1		
No. 108 + 10.0	1		
No. 110 + 10.0	1		
No. 113 + 0.0	1		
小計	14	小計	-

路肩集水柵工

延長調書

B800-L800-H1500

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
No. 115 + 10.0	1		
No. 118 + 0.0	1		
No. 119 + 2.0	1		
No. 120 + 10.0	1		
No. 122 + 0.0	1		
No. 123 + 6.0	1		
No. 131 + 0.0	1		
No. 133 + 10.0	1		
No. 136 + 1.5	1		
No. 165 + 5.0	1		
No. 168 + 0.0	1		
No. 170 + 10.0	1		
No. 172 + 10.3	1		
No. 175 + 0.2	1		
No. 177 + 10.0	1		
No. 179 + 0.0	1		
小計	16	小計	-
左右合計延長			30

中央分離帯集水桝

延長調書

B800-L800-H520

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
No. 53 + 7.5			
No. 61 + 10.0			
No. 67 + 1.5			
No. 74 + 0.0			
No. 81 + 10.0			
No. 98 + 0.0	1		
No. 117 + 10.8	1		
No. 124 + 18.8	1		
No. 133 + 15.5	1		
No. 140 + 13.0	1		
No. 145 + 0.3	1		
No. 147 + 10.0	1		
No. 151 + 0.3	1		
No. 152 + 10.3	1		
No. 154 + 0.3	1		
No. 157 + 0.2	1		
No. 160 + 8.6	1		
No. 168 + 1.4	1		
No. 172 + 10.3	1		
No. 177 + 8.4	1		
小計	15	小計	-
左右合計延長			15

中央分離帯集水桝

延長調書

B800-L800-H650

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
No. 89 + 0.4	1		
No. 95 + 1.3	1		
No. 104 + 10.1	1		
No. 110 + 12.2	1		
No. 180 + 0.9	1		
No. 184 + 0.1	1		
小計	6	小計	-
左右合計延長			6

中央分離帯集水桝

延長調書

B800-L800-H1180

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
No. 53 + 2.0			
No. 61 + 10.0			
No. 67 + 1.5			
No. 74 + 0.0			
No. 81 + 10.0			
No. 98 + 0.0	1		
No. 140 + 13.0			
No. 147 + 10.0			
No. 168 + 1.4	1		
No. 172 + 10.3			
No. 177 + 8.4	1		
小計	3	小計	-
左右合計延長			3

接続桧

延長調書

1.5

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
No. 67 + 1.5	-		
No. 74 + 0.0	-		
No. 81 + 10.0	-		
No. 140 + 13.0	1		
No. 147 + 10.0	1		
小計	2	小計	-
左右合計延長			2

地下排水工 $\phi 200$

延長調書

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
No. 57 + 0.6 ~ No. 58 + 19.4	38.8		
No. 59 + 0.6 ~ No. 61 + 9.4	48.8		
No. 61 + 10.6 ~ No. 63 + 6.9	36.3		
No. 67 + 2.1 ~ No. 70 + 4.1	62.0		
No. 81 + 10.7 ~ No. 83 + 19.6	48.9		
No. 84 + 0.8 ~ No. 85 + 19.4	38.6		
No. 90 + 15.5 ~ No. 92 + 9.4	33.9		
No. 92 + 10.6 ~ No. 93 + 10.1	19.5		
No. 94 + 10.5 ~ No. 96 + 4.4	33.9		
No. 96 + 5.6 ~ No. 97 + 19.4	33.8		
No. 98 + 0.6 ~ No. 98 + 14.4	13.8		
No. 98 + 15.6 ~ No. 101 + 14.4	58.8		
No. 101 + 15.6 ~ No. 102 + 19.4	23.8		
No. 103 + 0.6 ~ No. 104 + 1.0	20.4		
No. 104 + 2.2 ~ No. 105 + 4.4	22.2		
No. 105 + 5.6 ~ No. 106 + 9.4	23.8		
No. 106 + 10.6 ~ No. 108 + 9.4	38.8		
No. 108 + 10.6 ~ No. 110 + 9.4	38.8		
No. 110 + 10.6 ~ No. 112 + 19.4	48.8		
No. 113 + 0.6 ~ No. 115 + 9.4	49.0		
No. 115 + 10.6 ~ No. 117 + 19.4	49.1		
小計	781.8	小計	-

地下排水工 $\phi 200$

延長調書

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
No. 118 + 0.6 ~ No. 119 + 1.4	20.8		
No. 119 + 2.6 ~ No. 120 + 9.4	26.8		
No. 120 + 10.6 ~ No. 121 + 19.4	28.8		
No. 122 + 0.6 ~ No. 123 + 5.4	24.8		
No. 128 + 11.0 ~ No. 130 + 19.4	48.4		
No. 131 + 0.6 ~ No. 133 + 9.4	48.8		
No. 133 + 10.6 ~ No. 136 + 0.9	50.3		
No. 165 + 5.6 ~ No. 167 + 19.4	53.8		
No. 168 + 0.4 ~ No. 170 + 9.6	49.2		
No. 170 + 10.4 ~ No. 172 + 9.7	39.3		
No. 172 + 10.9 ~ No. 174 + 19.6	48.7		
No. 175 + 0.8 ~ No. 177 + 9.4	48.6		
No. 177 + 10.6 ~ No. 178 + 19.4	28.8		
No. 179 + 0.6 ~ No. 180 + 0.0	19.4		
小計	536.5	小計	-
左右合計延長			1,318.3

ロードガッター 500型

延長調書

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
No. 47 + 0.0 ~ No. 53 + 7.1		No. 67 + 1.9 ~ No. 73 + 19.6	
No. 53 + 7.9 ~ No. 61 + 9.6		No. 74 + 0.4 ~ No. 81 + 9.6	
No. 61 + 10.4 ~ No. 67 + 1.1		No. 81 + 10.4 ~ No. 88 + 14.2	
No. 110 + 12.8 ~ No. 117 + 10.2	138.10	No. 89 + 0.8 ~ No. 95 + 0.9	120.10
No. 117 + 11.0 ~ No. 124 + 18.2	147.30	No. 95 + 1.7 ~ No. 97 + 19.6	58.10
No. 124 + 19.0 ~ No. 127 + 10.0	51.10	No. 98 + 0.4 ~ No. 104 + 9.5	129.20
No. 127 + 10.8 ~ No. 133 + 15.1	124.20	No. 104 + 10.3 ~ No. 110 + 11.8	121.50
No. 133 + 15.9 ~ No. 140 + 12.6	136.80	No. 179 + 5.0 ~ No. 180 + 0.2	15.20
No. 140 + 13.4 ~ No. 144 + 19.6	86.60	No. 180 + 1.0 ~ No. 184 + 9.5	88.55
No. 145 + 0.4 ~ No. 147 + 9.6	48.90	No. 184 + 10.3 ~ No. 190 + 0.0	109.70
No. 147 + 10.4 ~ No. 150 + 19.6	69.60		
No. 151 + 0.4 ~ No. 152 + 9.7	29.20		
No. 152 + 10.5 ~ No. 153 + 19.6	29.20		
No. 154 + 0.4 ~ No. 156 + 19.6	59.15		
No. 157 + 0.4 ~ No. 160 + 8.0	67.65		
No. 160 + 8.8 ~ No. 168 + 0.7	152.05		
No. 168 + 1.5 ~ No. 172 + 9.6	88.20		
No. 172 + 10.4 ~ No. 176 + 0.0	69.00		
小計	1,297.1	小計	642.4
左右合計延長			1,939.4

吞吐口A

延長調書

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
No. 49 + 0.0			
No. 53 + 7.5			
No. 64 + 1.5			
No. 70 + 10.0			
No. 74 + 0.0			
No. 78 + 0.0			
No. 89 + 4.5	1		
No. 140 + 13.0			
No. 147 + 10.0			
No. 158 + 0.0			
小計	1	小計	-
左右合計延長			1

吞吐口B

延長調書

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
No. 152 + 7.9	1		
小計	1	小計	-
左右合計延長			1

たて溝設置一覧表

左、右	測 点	たて排水溝		継手		
		US1-B240-H240		コンクリート		
		延長 (m)	蓋 (枚)	A	B	C
左	No. 49 + 0.0			-		-
左	No. 53 + 7.5			-		-
左	No. 64 + 1.5			-		-
左	No. 67 + 1.5			-		-
左	No. 70 + 10.0			-		-
左	No. 74 + 0.0			-		-
左	No. 74 + 0.0			-		-
左	No. 78 + 0.0			-		-
左	No. 81 + 10.0			-		-
左	No. 89 + 4.5	9.8	3.5	-	1	-
左	No. 140 + 13.0			-		-
左	No. 140 + 13.0			-		-
左	No. 147 + 10.0			-		-
左	No. 147 + 10.0			-		-
左	No. 152 + 7.9			-		-
左	No. 158 + 0.0			-		-
左	No. 165 + 5.0			-		-
	合計	9.8	3.5		1	-

構造物撤去工 数量集計表

2 工区

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	設計計上数量	摘 要
道路施設撤去工	側溝撤去	BF1-B350-H235	m	-		
	〃	BF1-B450-H295	〃	-		
	〃	US1-B240-H240	〃	-		
	集水桝撤去	B500-L500-H500	箇所	-		
	〃	B600-L600-H400	〃	-		
	〃	B600-L600-H600	〃	-		
	ガードレール撤去		m	1,112.6	1,113	
	処 分	仮置場へ	t	28.9	29	L=4km 参考 26kg/m
	標識板	規制	箇所	2.0	2	
	処分（基礎）	無筋コンクリート	m3	3.4	3	L=15km 参考 1.7m3/基
	処分（支柱）	スクラップ	t	0.63	0.6	L=27km 参考 317kg/基
	ポストコーン（上り線）撤去		本	206	206	
	処 分	仮置場へ	t	0.4	0.4	L=4km 参考 2.0kg/本
	視線誘導標撤去	仮置場へ	本	0.7	1	L=4km 参考 2.0kg/本
	区画線撤去		m	-	-	
	処 分	汚泥	t	-	-	L=22km 参考 3kg/m
	アスファルト切断	（ロードガッター長）	m	1,939.0	1,940	t=20cm
	舗装版取壊		m2	387.8	388	w=20cm
	舗装版殻処理		m3	77.6	78	L=15km 参考 t=20cm
	コンクリートガラ	鉄筋	t	-	-	
	コンクリート処分量	鉄筋	m ³	-	-	
	コンクリートガラ	無筋	t	3	3	
	コンクリート処分量	無筋	m ³	3	3	

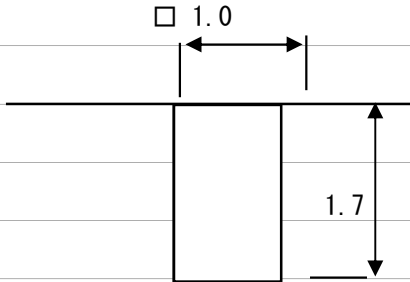
ガードレール 撤去 延 長 調 書
ポストコーン（上り線）撤去 調書

左右	測 点	単 位	延 長	規 格	摘 要
左	No. 47 ~ No. 59 + 8.5	m			
"	No. 62 + 11.8 ~ No. 82 + 2.8	"			
"	No. 83 + 11.8 ~ No. 86 + 15.3	"			
"	No. 88 + 13.3 ~ No. 90 + 17.5	"	44.2		
"	No. 92 + 4.6 ~ No. 94 + 13.3	"	48.7		
"	No. 95 + 18.6 ~ No. 99 + 1.7	"	63.1		
"	No. 107 ~ No. 110 + 1.0	"	61.0		
"	No. 119 + 2.8 ~ No. 129 + 18.0	"	215.2		
"	No. 134 + 15.1 ~ No. 168 + 3.5	"	668.4		
"	No. 179 + 8.0 ~ No. 180	"	12.0		
延長	合 計	m	1112.6		
	計 重 量	t	28.9	kg/m	26
	ポストコーン（上り線）撤去				
	2062 ÷ 10 =	本	206.2		
	合 計	m			

電光表示板	撤去	調書
標識板	撤去	調書

左右	測 点	単 位	延 長	規 格	摘 要
左	No. 85 + 3.4	箇所			
	No. 89	箇所			交通標識
	No. 89	箇所			非常電話
	No. 95	箇所			ハンドホール
	No. 95	箇所	1		交通標識電気
	No. 89	箇所			非常電話
	No. 140	箇所			交通標識
	No. 145	箇所	1		交通標識電気
	No. 180	箇所			非常電話
	No. 180	箇所			ハンドホール
	No. 185	箇所			交通標識
	No. 190	箇所			交通標識
	No. 140	箇所			案内板大型
	電気機器等 撤去	箇所	—		
	交通標識電光 撤去	箇所	2		
	標識板 撤去 大型	箇所	—		
	合 計	箇所	2		

書 調 去 撤 識 標

左右	測 点	単 位	数 量	規 格	摘 要
左	No. 89 + 0.0	箇所	1	規制 逆L式	撤去
〃	No. 140 + 0.0	〃	1	規制 逆L式	撤去
【基礎撤去】  殻処分（1箇所当り） V= 1.0×1.0×1.7 = 1.7					
合 計		箇所	2		

・ コンクリートガラ処分

鉄筋

・ BF1-B350-H235

$$W = (175 \text{ kg} / 2.000 \text{ m}) \times 0.0 \text{ m} = 0 \text{ kg}$$

・ BF1-B450-H295

$$W = (222 \text{ kg} / 2.000 \text{ m}) \times 0.0 \text{ m} = 0 \text{ kg}$$

・ US1-B240-H240

$$W = (177 \text{ kg} / 2.000 \text{ m}) \times 0.0 \text{ m} = 0 \text{ kg}$$

$$\text{合計} = 0 \text{ kg}$$

$$W1 = 0 \text{ kg} / 1000 \text{ (kg/t)} = 0 \text{ t}$$

$$V = 0 \text{ t} / \frac{2.400 \text{ (t/m}^3\text{)}}{\text{コンクリート単位重量}} = 0 \text{ m}^3$$

・ コンクリートガラ処分		無筋		
・ 集水桝	B500-L500-H500			
	W= 669 kg ×	2 箇所	=	1,338 kg
・ 集水桝	B600-L600-H400			
	W= 695 kg ×	39 箇所	=	27,105 kg
・ 集水桝	B600-L600-H600			
	W= 902 kg ×	2 箇所	=	1,804 kg
		合計	=	30,247 kg
	W1= 30,247 kg /	1000 (kg/t)	=	30 t
	V= 30 t /	$\frac{2.300}{\text{コンクリート単位重量}}$ (t/m ³)	=	13 m ³

舗装工 数量集計表

2工区

[illegible]

面積計算書

測 点	距 離	表 層 (左)			基 層 (左)			上層路盤			下層路盤		
		W1			W2			w3			W4		
		辺 長	平均長	面 積	辺 長	平均長	面 積	辺 長	平均長	面 積	断面積	平均断面	体 積
NO. 0 + 0.000		0.000		0.000	0.000		0.000	0.000		0.000	0.000		0.000
NO. 0 + 0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
NO. 0 + 0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
NO. 0 + 0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
NO. 0 + 0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
NO. 0 + 0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
NO. 0 + 0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
NO. 0 + 0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
NO. 0 + 0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
NO. 0 + 0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
NO. 0 + 0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
NO. 0 + 0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
NO. 0 + 0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
NO. 0 + 0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
NO. 0 + 0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
NO. 0 + 0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
NO. 0 + 0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
NO. 0 + 0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
NO. 0 + 0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
NO. 88 + 15.251	0.000	10.300	5.150	0.000	10.700	5.350	0.000	10.900	5.450	0.000	11.100	5.550	0.000
NO. 89 + 0.000	4.749	10.300	10.300	48.915	10.700	10.700	50.814	10.900	10.900	51.764	11.100	11.100	52.714
NO. 90 + 0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	11.100	11.100	222.000
NO. 91 + 0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	10.900	11.000	220.000
NO. 92 + 0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	10.900	10.900	218.000
NO. 93 + 0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	10.900	10.900	218.000
NO. 94 + 0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	11.000	10.950	219.000
NO. 95 + 0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	10.900	10.950	219.000
小 計	124.749			1284.915			1334.814			1359.764			1368.714

面積計算書

測 点			距 離	表 層 (左)			基 層 (左)			上層路盤			下層路盤		
				W1			W2			w3			W4		
				辺 長	平均長	面 積	辺 長	平均長	面 積	辺 長	平均長	面 積	断面積	平均断面	体 積
NO.	95 +	0.000		10.300		0.000	10.700		0.000	10.900		0.000	10.900		0.000
NO.	96 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	10.900	10.900	218.000
NO.	97 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	10.900	10.900	218.000
NO.	98 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.450	10.675	213.500	11.000	10.950	219.000
NO.	98 +	13.500	13.500	10.300	10.300	139.050	10.700	10.700	144.450	10.450	10.450	141.075	11.000	11.000	148.500
NO.	98 +	13.500	0.000	10.420	10.360	0.000	10.420	10.560	0.000	10.450	10.450	0.000	10.450	10.725	0.000
NO.	99 +	0.000	6.500	10.420	10.420	67.730	10.420	10.420	67.730	10.900	10.675	69.388	10.450	10.450	67.925
NO.	99 +	4.700	4.700	10.420	10.420	48.974	10.420	10.420	48.974	10.900	10.900	51.230	10.900	10.675	50.173
NO.	99 +	4.700	0.000	10.300	10.360	0.000	10.700	10.560	0.000	10.900	10.900	0.000	10.900	10.900	0.000
NO.	100 +	0.000	15.300	10.300	10.300	157.590	10.700	10.700	163.710	10.900	10.900	166.770	10.900	10.900	166.770
NO.	100 +	10.578	10.578	10.300	10.300	108.953	10.700	10.700	113.185	10.900	10.900	115.300	10.900	10.900	115.300
NO.	101 +	0.000	9.422	10.300	10.300	97.047	10.700	10.700	100.815	10.900	10.900	102.700	10.900	10.900	102.700
NO.	102 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	10.900	10.900	218.000
NO.	103 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	10.900	10.900	218.000
NO.	104 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	10.900	10.900	218.000
NO.	105 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	10.900	10.900	218.000
NO.	106 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	10.900	10.900	218.000
NO.	107 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	10.900	10.900	218.000
NO.	108 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	10.900	10.900	218.000
NO.	109 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	10.900	10.900	218.000
NO.	110 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	10.900	10.900	218.000
NO.	110 +	12.249	12.249	10.300	10.300	126.165	10.700	10.700	131.064	10.800	10.850	132.902	10.900	10.900	133.514
NO.	111 +	0.000	7.751	10.300	10.300	79.835	10.700	10.700	82.936	10.800	10.800	83.711	10.900	10.900	84.486
NO.	112 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	10.900	10.900	218.000
NO.	113 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	10.900	10.900	218.000
NO.	114 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	10.900	10.900	218.000
NO.	115 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	10.900	10.900	218.000
NO.	116 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	10.900	10.900	218.000

面積計算書

測 点	距 離	表 層 (左)			基 層 (左)			上層路盤			下層路盤		
		W1			W2			w3			W4		
		辺 長	平均長	面 積	辺 長	平均長	面 積	辺 長	平均長	面 積	断面積	平均断面	体 積
NO. 117 + 0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	10.900	10.900	218.000
NO. 118 + 0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	10.900	10.900	218.000
小 計	460.000			4739.344			4918.864			4986.576			5012.368

面積計算書

測 点	距 離	表 層 (左)			基 層 (左)			上層路盤			下層路盤			
		W1			W2			w3			W4			
		辺 長	平均長	面 積	辺 長	平均長	面 積	辺 長	平均長	面 積	断面積	平均断面	体 積	
NO. 118 +	0.000		10.300		0.000	10.700		0.000	10.800		0.000	10.900		0.000
NO. 119 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	10.900	10.900	218.000
NO. 120 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	10.900	10.900	218.000
NO. 121 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	10.950	219.000
NO. 122 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 123 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 123 +	2.249	2.249	10.300	10.300	23.165	10.700	10.700	24.064	10.800	10.800	24.289	11.000	11.000	24.739
NO. 124 +	0.000	17.751	10.300	10.300	182.835	10.700	10.700	189.936	10.800	10.800	191.711	11.000	11.000	195.261
NO. 125 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 126 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 127 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 128 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 129 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	10.900	10.950	219.000
NO. 130 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	10.900	10.900	218.000
NO. 131 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	10.900	10.900	218.000
NO. 132 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	10.900	10.900	218.000
NO. 133 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	10.900	10.900	218.000
NO. 134 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	10.900	10.900	218.000
NO. 135 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	10.900	10.900	218.000
NO. 136 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	10.900	10.900	218.000
NO. 137 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	10.950	219.000
NO. 138 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 139 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 140 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 141 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 142 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	10.900	10.950	219.000
小 計	480.000				4944.000			5136.000			5184.000			5258.000

面積計算書

測 点	距 離	表 層 (左)			基 層 (左)			上層路盤			下層路盤			
		W1			W2			w3			W4			
		辺 長	平均長	面 積	辺 長	平均長	面 積	辺 長	平均長	面 積	断面積	平均断面	体 積	
NO. 142 +	0.000		10.300		0.000	10.700		0.000	10.800		0.000	10.900		0.000
NO. 143 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	10.950	219.000
NO. 144 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 145 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 146 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 147 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 148 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 149 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 150 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 151 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 152 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 153 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 154 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 155 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 156 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 157 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 158 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 159 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 160 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 161 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 162 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 163 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 164 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 164 +	11.281	11.281	10.300	10.300	116.194	10.700	10.700	120.707	10.800	10.800	121.835	11.000	11.000	124.091
NO. 165 +	0.000	8.719	10.300	10.300	89.806	10.700	10.700	93.293	10.800	10.800	94.165	11.000	11.000	95.909
NO. 166 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
小 計	480.000				4944.000			5136.000			5184.000			5279.000

面積計算書

測 点	距 離	表 層 (左)			基 層 (左)			上層路盤			下層路盤		
		W1			W2			w3			W4		
		辺 長	平均長	面 積	辺 長	平均長	面 積	辺 長	平均長	面 積	断面積	平均断面	体 積
NO. 166 +	0.000		10.300	0.000	10.700		0.000	10.800		0.000	11.000		0.000
NO. 167 +	0.000	20.000	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	11.000	11.000	220.000
NO. 168 +	0.000	20.000	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	10.900	10.950	219.000
NO. 169 +	0.000	20.000	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	10.900	10.900	218.000
NO. 170 +	0.000	20.000	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	10.900	10.900	218.000
NO. 171 +	0.000	20.000	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	10.900	10.900	218.000
NO. 172 +	0.000	20.000	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	10.900	10.900	218.000
NO. 173 +	0.000	20.000	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.800	10.800	216.000	10.900	10.900	218.000
NO. 174 +	0.000	20.000	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.850	217.000	10.900	10.900	218.000
NO. 175 +	0.000	20.000	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	10.900	10.900	218.000
NO. 176 +	0.000	20.000	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	10.900	10.900	218.000
NO. 177 +	0.000	20.000	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	10.900	10.900	218.000
NO. 177 +	1.281	1.281	10.300	13.194	10.700	10.700	13.707	10.900	10.900	13.963	10.900	10.900	13.963
NO. 177 +	1.347	0.066	10.300	0.680	10.700	10.700	0.706	10.900	10.900	0.719	10.900	10.900	0.719
NO. 178 +	0.000	18.653	10.300	192.126	10.700	10.700	199.587	10.900	10.900	203.318	10.900	10.900	203.318
NO. 179 +	0.000	20.000	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	10.900	10.900	218.000
NO. 180 +	0.000	20.000	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	10.900	10.900	218.000
NO. 181 +	0.000	20.000	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	11.000	10.950	219.000
NO. 182 +	0.000	20.000	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	11.000	11.000	220.000
NO. 183 +	0.000	20.000	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	11.000	11.000	220.000
NO. 184 +	0.000	20.000	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	11.000	11.000	220.000
NO. 185 +	0.000	20.000	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	11.000	11.000	220.000
NO. 186 +	0.000	20.000	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	10.900	10.950	219.000
NO. 187 +	0.000	20.000	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	11.000	10.950	219.000
NO. 187 +	17.419	17.419	10.300	179.416	10.700	10.700	186.383	10.900	10.900	189.867	11.000	11.000	191.609
NO. 188 +	0.000	2.581	10.300	26.584	10.700	10.700	27.617	10.900	10.900	28.133	11.000	11.000	28.391
小 計	440.000			4532.000			4708.000			4781.000			4812.000

面 積 計 算 書

測 点	距 離	表 層 (左)			基 層 (左)			上層路盤			下層路盤			
		W1			W2			w3			W4			
		辺 長	平均長	面 積	辺 長	平均長	面 積	辺 長	平均長	面 積	断面積	平均断面	体 積	
NO. 188 +	0.000		10.300		0.000	10.700		0.000	10.900		0.000	11.000		0.000
NO. 189 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	11.000	11.000	220.000
NO. 190 +	0.000	20.000	10.300	10.300	206.000	10.700	10.700	214.000	10.900	10.900	218.000	11.000	11.000	220.000
NO. 191 +	0.000	20.000												
NO. 192 +	0.000	20.000												
NO. 193 +	0.000	20.000												
NO. 194 +	0.000	20.000												
NO. 195 +	0.000	20.000												
NO. 196 +	0.000	20.000												
NO. 197 +	0.000	20.000												
NO. 198 +	0.000	20.000												
NO. 199 +	0.000	20.000												
NO. 199 +	18.110	18.110												
NO. 200 +	0.000	1.890												
小 計	240.000			412.000			428.000			436.000			440.000	
合 計	2224.749			20856.259			21661.678			21931.340			22170.082	

面積計算書

測点			距離							簡易中央分離帯切削オーバーレイ					
										辺長	平均長	面積			
NO.	0 +	0.000													
NO.	0 +	0.000	0.000												
NO.	0 +	0.000	0.000												
NO.	0 +	0.000	0.000												
NO.	0 +	0.000	0.000												
NO.	0 +	0.000	0.000												
NO.	0 +	0.000	0.000												
NO.	0 +	0.000	0.000												
NO.	0 +	0.000	0.000												
NO.	0 +	0.000	0.000												
NO.	0 +	0.000	0.000												
NO.	0 +	0.000	0.000												
NO.	0 +	0.000	0.000												
NO.	0 +	0.000	0.000												
NO.	0 +	0.000	0.000												
NO.	0 +	0.000	0.000												
NO.	87 +	0.000	0.000												
NO.	88 +	0.000	0.000							1.000					
NO.	89 +	0.000	20.000							1.000	1.000	20.000			
NO.	90 +	0.000	20.000							1.000	1.000	20.000			
NO.	91 +	0.000	20.000							1.000	1.000	20.000			
NO.	92 +	0.000	20.000							1.000	1.000	20.000			
NO.	93 +	0.000	20.000							1.000	1.000	20.000			
NO.	94 +	0.000	20.000							1.000	1.000	20.000			
NO.	95 +	0.000	20.000							1.000	1.000	20.000			
小計			140.000									140.000			

面積計算書

測点	距離							簡易中央分離帯切削オーバーレイ					
								辺長	平均長	面積			
NO. 95 +	0.000							1.000					
NO. 96 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 97 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 98 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 99 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 100 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 100 +	10.578	10.578						1.000	1.000	10.578			
NO. 101 +	0.000	9.422						1.000	1.000	9.422			
NO. 102 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 103 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 104 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 105 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 106 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 107 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 108 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 109 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 110 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 110 +	12.249	12.249						1.000	1.000	12.249			
NO. 111 +	0.000	7.751						1.000	1.000	7.751			
NO. 112 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 113 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 114 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 115 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 116 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 117 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 118 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
小計	460.000									460.000			

面積計算書

測 点	距 離							簡易中央分離帯切削オーバーレイ					
								辺 長	平均長	面 積			
NO. 118 +	0.000							1.000					
NO. 119 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 120 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 121 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 122 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 123 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 123 +	2.249	2.249						1.000	1.000	2.249			
NO. 124 +	0.000	17.751						1.000	1.000	17.751			
NO. 125 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 126 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 127 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 128 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 129 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 130 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 131 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 132 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 133 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 134 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 135 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 136 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 137 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 138 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 139 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 140 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 141 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 142 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
小 計	480.000									480.000			

面積計算書

測 点	距 離	簡易中央分離帯切削オーバーレイ											
								辺 長	平均長	面 積			
NO. 142 +	0.000							1.000					
NO. 143 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 144 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 145 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 146 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 147 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 148 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 149 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 150 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 151 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 152 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 153 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 154 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 155 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 156 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 157 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 158 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 159 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 160 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 161 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 162 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 163 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 164 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 164 +	11.281	11.281						1.000	1.000	11.281			
NO. 165 +	0.000	8.719						1.000	1.000	8.719			
NO. 166 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
小 計	480.000									480.000			

面積計算書

測点	距離							簡易中央分離帯切削オーバーレイ					
								辺長	平均長	面積			
NO. 166 +	0.000							1.000					
NO. 167 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 168 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 169 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 170 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 171 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 172 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 173 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 174 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 175 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 176 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 177 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 177 +	1.281	1.281						1.000	1.000	1.281			
NO. 177 +	1.347	0.066						1.000	1.000	0.066			
NO. 178 +	0.000	18.653						1.000	1.000	18.653			
NO. 179 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 180 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 181 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 182 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 183 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 184 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 185 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 186 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 187 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 187 +	17.419	17.419						1.000	1.000	17.419			
NO. 188 +	0.000	2.581						1.000	1.000	2.581			
小計	440.000									440.000			

面積計算書

測点	距離							簡易中央分離帯切削オーバーレイ					
								辺長	平均長	面積			
NO. 188 +	0.000							1.000					
NO. 189 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 190 +	0.000	20.000						1.000	1.000	20.000			
NO. 191 +	0.000	20.000											
NO. 192 +	0.000	20.000											
NO. 193 +	0.000	20.000											
NO. 194 +	0.000	20.000											
NO. 195 +	0.000	20.000											
NO. 196 +	0.000												
NO. 197 +	0.000												
NO. 198 +	0.000												
NO. 199 +	0.000												
NO. 199 +	18.110												
NO. 200 +	0.000												
小計	140.000									40.000			
合計	2140.000									2040.000			

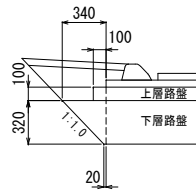
舗装工内訳書 車道舗装 本線			
項 目	計 算 式	単位	数 量
舗 装 工	【表層，高粘土改質As t=5cm】 A1= 20856.259 (面積計算書より) +144.220 (中央分離帯開口部) = 21000.479	m ²	21000.479
	【基層，粗粒度As(20)s t=5cm】 A2= 21661.678 (面積計算書より) +144.220 (中央分離帯開口部) = 21805.898	m ²	21805.898
	【上層路盤，瀝青安定処理 t=10cm】 A1= 21931.340 (面積計算書：基層より) = 21931.340		
	・ 端部		
	2) 下り線左側盛土部		
	L1= NO.88 + 6.800 ~ NO.90 + 16.600 = 49.800 L2= NO.93 + 11.500 ~ NO.94 + 16.100 = 24.600 L3= NO.97 + 6.900 ~ NO.98 + 13.500 = 26.600 L4= NO.121 + 0.000 ~ NO.128 + 0.200 = 140.200 L5= NO.135 + 10.700 ~ NO.141 + 6.000 = 115.300 L6= NO.142 + 14.200 ~ NO.167 + 13.000 = 498.800 L7= NO.180 + 13.900 ~ NO.183 + 1.100 = 47.200 L8= NO.183 + 4.200 ~ NO.185 + 18.600 = 54.400 L9= NO.186 + 12.300 ~ NO.190 + 0.000 = 67.700 Σ L = 1024.600 m		
	a= 1/2 × (0.000 + 0.100) × 0.100 = 0.005 m ² V= 0.005 × 1024.600 = 5.123 m ³		
	t=10cm換算 A3= 5.123 ÷ 0.100 = 51.230		
	4) 下り線右側盛土部		
	L2= NO.88 + 6.800 ~ NO.90 + 10.000 = 43.200 Σ L = 43.200 m		
	a= 1/2 × (0.000 + 0.100) × 0.100 = 0.005 m ² V= 0.005 × 43.200 = 0.216 m ³		
	t=10cm換算 A5= 0.216 ÷ 0.100 = 2.160		
	5) 下り線右側ブロック積擁壁部		
	L1= NO.95 + 3.800 ~ NO.97 + 2.200 = 38.400 Σ L = 38.400 m		
	A6= 38.400 × 0.100 = 3.840		
	6) 中央分離帯開口部		
	A7= 138.640 = 138.640		
	Σ A= 22127.210	m ²	22127.210

舗装工内訳書 車道舗装 本線						
項 目	計 算 式				単位	数 量
舗装工	【下層路盤, クラッシャーラン C-40 t=32cm】					
	A1= 22170.082 (面積計算書: より) = 22170.082					
	2) 下り線左側盛土部					
	L= 1024.600 m (上層路盤より)					
	a= 1/2 × (0.000 + 0.320) × 0.320 = 0.051 m ²					
	V= 0.051 × 1024.600 = 52.255 m ³					
	t=32cm換算					
	A3= 52.255 ÷ 0.320 = 163.297					
	4) 下り線右側盛土部					
	L= 43.200 m (上層路盤より)					
	a= 1/2 × (0.000 + 0.320) × 0.320 = 0.051 m ²					
V= 0.051 × 43.200 = 2.203 m ³						
t=32cm換算						
A5= 2.203 ÷ 0.320 = 6.884						
5) 下り線右側ブロック積擁壁部						
L= 38.400 m (上層路盤より)						
A6= 38.400 × 0.400 = 15.360						
6) ロールドガッター設置部						
L2= N0.111 + 0.000 ~ N0.177 + 10.000 = 1330.000 m						
Σ L = 1330.000 m						
a= 1/2 × 0.170 × 0.170 = 0.014 m ²						
V= 0.014 × 1330.000 = 18.620 m ³						
t=32cm換算						
A7= 18.620 ÷ 0.320 = 58.188						
7) 中央分離帯開口部						
A8= 138.640 = 138.640						
Σ A= 22552.451				m ²	22552.451	
橋台前面部舗装復旧工						
表 層 再生密粒度 A 13 t=5cm				100.0	m ²	100
上層路盤 再生瀝青安定処理 t=5cm				100.0	m ²	100

路盤工端部詳細

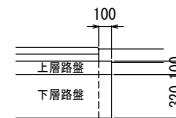
下り線左側

切土部

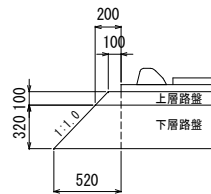


下り線右側

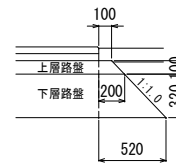
切土部



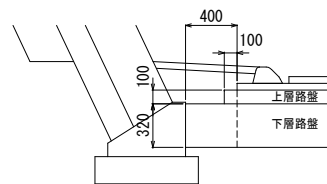
盛土部



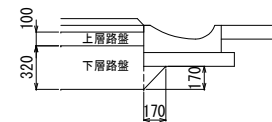
盛土部



ブロック積擁壁部



ロールドガッター設置部



6. 伸縮装置工

(1) 埋設ジョイント

- 伸縮金物 : 床版箱抜型

$$L = 11.02 + 10.97 = 21.99 \text{ m}$$

- プライマー材 : 溶剤系 (使用量 = 0.5 kg/m^2)

$$\text{A1側: } W1 = \{ 0.400 + (0.040 + 0.040) / 2 \times 2 \} \times 11.020 \times 0.5 = 2.6$$

$$\text{A2側: } W2 = \{ 0.400 + (0.124 + 0.120) / 2 \times 2 \} \times 10.970 \times 0.5 = 3.5$$

$$\Sigma W = 6.1 \text{ kg}$$

- 弾性合材 : ゴム系アスファルト

$$\text{A1側: } V1 = \{ 0.400 \times (0.040 + 0.040) / 2 \} \times 1.000 \times 1.0 = 0.016$$

$$\text{A2側: } V2 = \{ 0.400 \times (0.080 + 0.084) / 2 \} \times 1.000 \times 1.0 = 0.033$$

$$\Sigma V = 0.049 \text{ m}^3$$

: ゴム系アスファルト(開粒型)

$$\text{A1側: } V1 = \{ 0.400 \times (0.000 + 0.000) / 2 \} \times 11.020 \times 1.1 = 0.000$$

$$\text{A2側: } V2 = \{ 0.400 \times (0.040 + 0.040) / 2 \} \times 10.970 \times 1.1 = 0.193$$

$$\Sigma V = 0.193 \text{ m}^3$$

- シール材 : シリコン系

$$\text{A1側(地): } V1 = 1/2 \times (0.088 + 0.048) \times 0.020 \times (1.424 + 1.429) \times 1,000 \times 1.1 = 4.3$$

$$\text{A2側(地): } V3 = 1/2 \times (0.088 + 0.048) \times 0.020 \times (1.428 + 1.424) \times 1,000 \times 1.1 = 4.3$$

$$\Sigma V = 8.6 \text{ L}$$

- アンカー筋 : SD345 , D13

$$\text{下部(橋台)} \quad w = 0.249 \times 96 = 24 \text{ kg}$$

$$\text{上部(A1側)} \quad w1 = 0.249 \times 48 = 12$$

$$\text{上部(A2側)} \quad w2 = 0.249 \times 48 = 12$$

$$\Sigma w = 24 \text{ kg}$$

数量総括表

(1/3)

工 種	種 別	仕 様	単 位	数 量	設計計上数量	備 考
主桁工					内訳-1	
主桁本数		中桁 (G2-G9)	PC中空床版, 3分割	本	8	
		外桁 (G1, G10)	〃	本	2	
セグメント重量	中桁 (G2-G9)	L = 8.553m	t/本	15.4		45.8t/主桁
		L = 9.000m	t/本	15.0		
		L = 8.553m	t/本	15.4		
	外桁 (G1, G10)	L = 8.553m	t/本	15.4		45.8t/主桁
		L = 9.000m	t/本	15.0		
		L = 8.553m	t/本	15.4		
PCケーブル工		2200kN型 (12S12.7B)	kg/桁	956		
コンクリート塗装			m ² /連	35.2		
架設質量			t/連	458.0		
横組み工						
コンクリート工		$\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$	m ³	33.1		間詰め
型枠工			m ²	27.5		
横締め工	緊張工		570kN型 , 片締め	本	32	
	PCケーブル		SWPR19L 1S21.8mm	m	358.5	w=889kg
	シース		SPCC ϕ 35/38	m	56.5	後付分
	グラウト	ϕ 35		m	56.5	
		ϕ 42		m	301.9	
足場工		側部足場	m	52.2		
支承工						
ゴム支承 (金物付)	Fix	Rmax=484kN, w=450kg (Fix)	個	10		
	Mov	Rmax=484kN, w=421kg (Mov)	個	10		
沓座モルタル		無収縮モルタル	m ³	1.48		

工 種	種 別	仕 様	単 位	数 量	設計計上数量	備 考
地覆・壁高欄工						
	コンクリート工	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m^3	34.87		膨張材, 短繊維混
	型枠工		m^2	181.8		
鉄筋工(一般鉄筋)	D13	SD345	t	3.007		
	D16-D25	"	t	1.185		
	計	"	t	4.192		
鉄筋工(塗装鉄筋)	D13	"	t	0.010		
鉄筋工(機械継手付)	D16	"	t	0.214		
機械継手		D16用	個	108		
インサート		M16, セラミックス	個	108		
目地工	シール材	弾性シール材	L	6.6		
	樹脂系発泡体	t = 20mm	m^2	0.8		
表面含浸材		シラン系	m^2	67.5		
舗装工						
車道舗装	舗設	高機能舗装(排水性Asコンt=40, 密粒度Asコンt=40)	m^2	272.8	273.0	カットオフ含む
	勾配調整材	密粒度アスファルト混合物	m^3	1.5		
防水工						
防水層		車道部	シート系	m^2	268.9	269.0
床版用導水管		$\phi 18$	スプリングメッシュ同等品	m	25.2	
端末処理			m	51.9		
排水工						
鋼製排水溝		200B×60h (SS400, 亜鉛メッキ)	m	24.97		$\Sigma w=847\text{kg}$
敷きモルタル			m^3	0.282		調整モルタル含む
流末管(受けマス)		SS400, STK400, 亜鉛メッキ	ヶ所	1		$\Sigma w=35\text{kg}$
ポリマーセメントモルタル			L	1.4		
排水管		SS400, STK400, 亜鉛メッキ	kg	111		
伸縮継手		$\phi 150$ 用	個	1		
支持金具		SS400, 亜鉛メッキ	kg	24		
ホールインアンカー		SS400, M12×100	個	8		
補強鉄筋		SD345, D13	t	0.007		

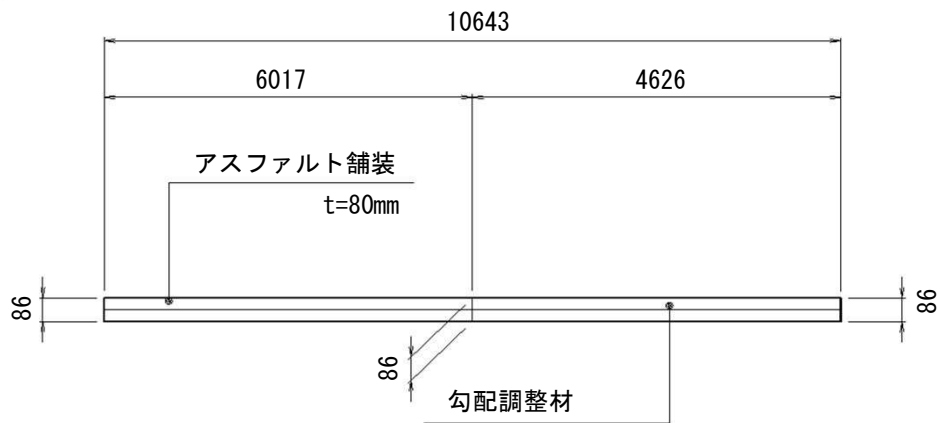
数量総括表

(3/3)

工 種	種 別	仕 様	単 位	数 量	設計計上数量	備 考
伸縮装置工						
	伸縮金物	床版箱抜型 , 400w	m	21.99		
	プライマー材	溶剤系	kg	6.1		
	弾性合材	ゴム系アスファルト	m ³	0.590		
		ゴム系アスファルト(開粒型)	m ³	0.193		
	シール材	シリコン系	L	8.6		
	アンカー筋	SD345 , D13	kg	24		下部埋込
			kg	24		上部埋込
防護工(ウイング部含む)						
	落下物防止柵	鋼製 , H=1000	m	43.3		図面参照
	中央分離帯転落防止網	鋼製 , B=1100	m ²	32.5		図面参照
添架工						
	支持材	SUS304, SUS304相当品	kg	273		
	インサート	セラミックス , M12×60	個	88		

5. 舗装工

(1) 車道舗装



アスファルト舗装厚 : $t = 80 \text{ mm}$

- ・ 舗設 : 高機能舗装 (排水性Asコンt=40, 密粒度Asコンt=40)

$$A1 = 10.643 \times 26.100 \quad (\text{注}) = 277.782$$

$$\text{鋼製排水溝控除: } -A2 = 0.200 \times 24.964 = -4.993$$

$$= 272.789 \text{ m}^2$$

(注): 伸縮装置部カットオフ含む

- ・ 勾配調整材 : 均しアスファルト (密粒度アスファルト混合物)

$$\text{平均厚: } t = \left\{ \frac{1}{2} \times (86+86) \times 6017 + \frac{1}{2} \times (86+86) \times 4626 \right\} / 10643 - 80 = 6 \text{ mm}$$

$$\text{車道舗装: } V1 = 272.789 \times 0.006 = 1.637 \text{ m}^3$$

$$\text{鋼製排水溝控除: } V2 = \text{排水工参照 (調整モルタル分)} \quad (\text{注}) = -0.167 \text{ m}^3$$

$$1.470 \text{ m}^3$$

(注): 基層 (密粒度Asコンt=40) 部の控除も含む

6. 防水工

(1) 防水層

車道部 ;	シート系		
	A1 =	10.643 × 25.736	= 273.908
銅製排水溝控除 ;	-A2 =	0.200 × 24.964	= -4.993
			= 268.915 m ²

(2) 床版用導水管

規 格 : スプリングメッシュ同等品

・車道部 ; φ18 L = 25.17 = 25.2 m

(3) 端末処理(目地処理含む)

・車道部 L = 26.15 + 25.74 = 51.9 m

踏掛版数量総括表

工種種別	細目		規格	単位	A1	A2	合計	備考
踏掛版	コンクリート体積		$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m^3	45.3	45.7	91.0	
	型枠面積			m^2	7.1	6.1	13.2	
	鉄筋質量	「支給品」	D10	kg	12	12	24	
			D13	kg	871	874	1,745	SD345
			D16～D25	kg	5,791	5,769	11,560	〃
			合計	kg	6,674	6,655	13,329	〃
	ゴム支承		t=20mm	m^2	2.2	2.2	4.4	
	目地材		t=20mm	m^2	10.7	11.8	22.5	
	マスチック型歴青質充填材入りガスパイプ		40A L=170	本	21	21	42	
	アンカーキャップ		A40×200	個	21	21	42	
	路盤紙			m^2	124.4	125.5	249.9	
	横目地工	延長		m	10.5	10.6	21.1	
		タイバー	D29 L=700	本	26	26	52	
		クロスバー	D13 L=10000	本	4	4	8	
		チェアー	D13 W=500×H200	本	26	26	52	
注入目地材		t=8mm	m^2	0.4	0.4	0.8		
クラック誘導材		H=50mm	m	10.5	10.6	21.1		

数量総括表 道路工

工種種別	細目	規格	単位	A1側	A2側	合計	備考
土工	床掘り(土砂)		m ³	5.3	1.3	6.6	
	路床盛土	4.0m≦W	m ³	156.4	152.3	308.7	
	路体盛土	4.0m≦W	m ³	361.4	355.3	716.7	
	埋戻し		m ³	1.3	---	1.3	
	路肩盛土		m ³	2.6	2.5	5.1	
	中分盛土		m ³	1.7	2.5	3.8	
法面工	盛土法面		m ²	47.9	87.6	137.5	
舗装工	表層工		m ²	35.4	130.7	266.1	
	基層工		m ²	140.6	135.8	276.4	
	上層路盤工		m ²	140.6	135.8	276.4	
	下層路盤工		m ²	140.6	135.8	276.4	
	切削オーバーレーイ	右側幅	m	117	12.9	229.9	
	切削オーバーレーイ	右側面積	m ²	5.7	5.6	11.3	

A1 踏掛版工

1. 踏掛版工

(1) コンクリート体積

$$1/2 \times (0.150 + 0.400) \times 5.000 \times 10.456 = 14.38$$

$$1/2 \times (6.000 + 8.802) \times 10.456 \times 0.400 = 30.95$$

$$\Sigma = 45.33$$

$$\rightarrow 45.3 \text{ m}^3$$

(2) 型枠面積

$$0.150 \times 10.456 = 1.57$$

$$1/2 \times (0.150 + 0.295) \times 2.891 = 0.64$$

$$1/2 \times (0.150 + 0.400) \times 5.000 + 0.400 \times 8.802 = 4.90$$

$$\Sigma = 7.11$$

$$\rightarrow 7.1 \text{ m}^2$$

(3) 鉄筋質量

(単位:kg)

径	径別質量		合計	小計
	踏掛版	摺付版		
D32			0	0
D29			0	
D25	2,148		2,148	5,791
D22	3,643		3,643	
D19			0	
D16			0	
D13	361	510	871	871
D10	12		12	12
合計	6,164	510	6,674	6,674

(4) ゴム支承 (t=20mm)

$$10.840 \times 0.200 = 2.17$$

$$\rightarrow 2.2 \text{ m}^2$$

(5) 目地材 (t=20mm)

$$1/2 \times (0.295 + 0.400) \times 2.109 + 0.400 \times 6.000 = 3.13$$

$$(0.420 + 0.280) \times 10.840 = 7.59$$

$$\Sigma = 10.72$$

$$\rightarrow 10.7 \text{ m}^2$$

(6) マスチック型歴青質充填材入りガスパイプ (A40 L=170)

$$\begin{array}{rcl} 21 & = & 21 \\ & \rightarrow & 21 \text{ 本} \end{array}$$

(7) アンカーキャップ (A40×200)

$$\begin{array}{rcl} 21 & = & 21 \\ & \rightarrow & 21 \text{ 個} \end{array}$$

(8) 路盤紙

$$10.456 \times 5.000 = 52.28$$

$$1/2 \times (5.498 + 8.305) \times 10.456 = 72.16$$

$$\begin{array}{rcl} \Sigma & = & 124.44 \\ & \rightarrow & 124.4 \text{ m}^2 \end{array}$$

(9) 横目土工

$$1) \text{ 延長} \quad L = 10.456 \text{ m}$$

$$2) \text{ タイバー (さび止めペイント含む)} \quad D29 \ L=700 \quad = 26 \text{ 本}$$

$$3) \text{ クロスバー} \quad D13 \ L=10000 \quad = 4 \text{ 本}$$

$$4) \text{ チェアー} \quad D13 \ W=500 \times H200 \quad = 26 \text{ 本}$$

$$5) \text{ 注入目地材 (t=8mm)} \quad 0.040 \times 10.456 \quad = 0.4 \text{ m}^2$$

$$6) \text{ クラック誘導材} \quad H=50 \quad = 10.5 \text{ m}$$

(10) アスファルト舗装 (t=100～103mm)

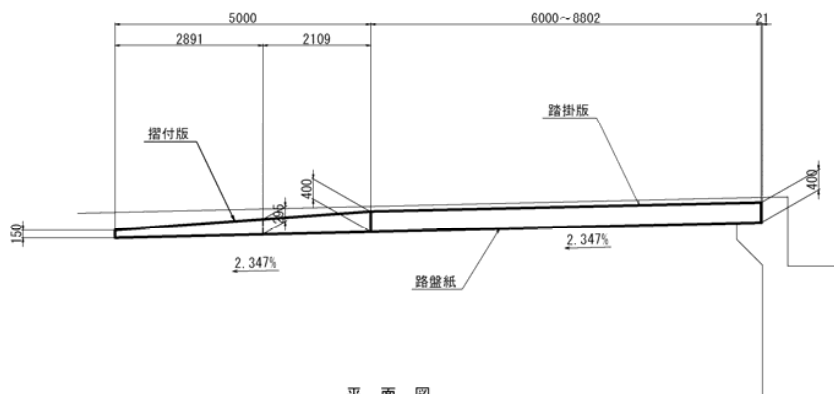
$$5.000 \times 10.456 = 52.28$$

$$1/2 \times (6.000 + 8.802) \times 10.456 = 77.38$$

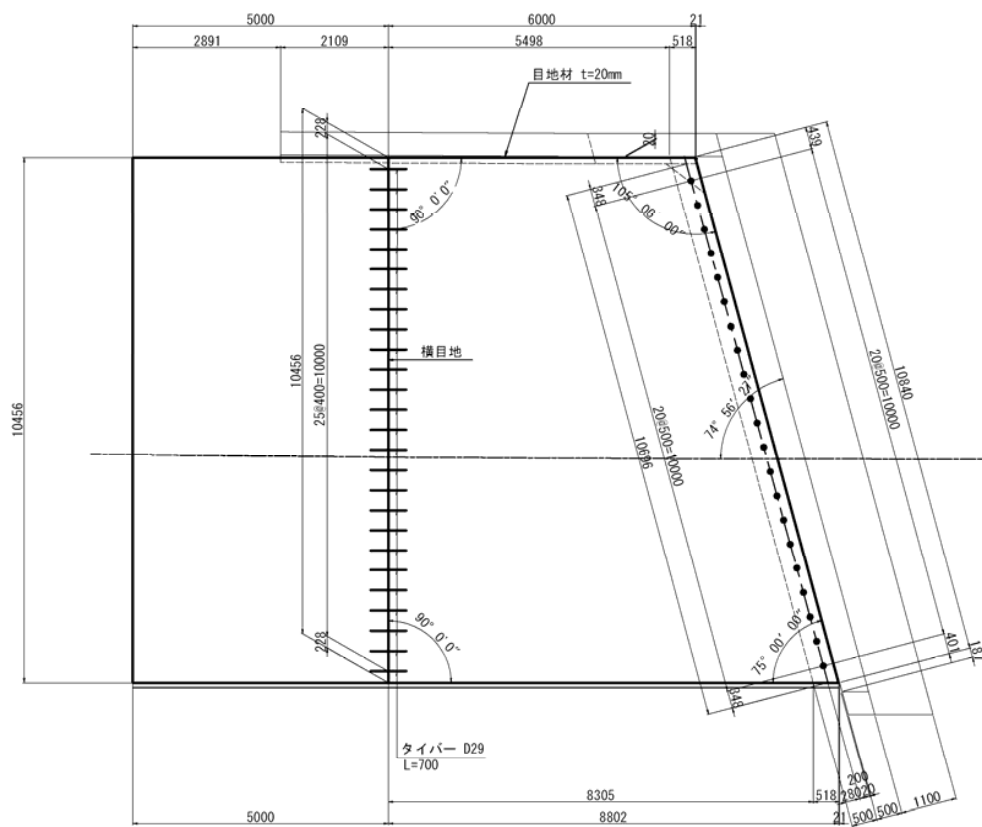
$$\begin{array}{rcl} \Sigma & = & 129.66 \\ & \rightarrow & 129.7 \text{ m}^2 \end{array}$$

数量算出図

断面図



平面図



A2 踏掛版工

1. 踏掛版工

(1) コンクリート体積

$$1/2 \times (8.645 + 6.000) \times 10.611 \times 0.400 = 31.08$$

$$1/2 \times (0.400 + 0.150) \times 5.000 \times 10.611 = 14.59$$

$$\Sigma = 45.67$$

$$\rightarrow 45.7 \text{ m}^3$$

(2) 型枠面積

$$0.150 \times 10.611 = 1.59$$

$$0.400 \times (0.784 + 3.602) = 1.75$$

$$1/2 \times (0.400 + 0.150) \times 5.000 \times 2 = 2.75$$

$$\Sigma = 6.09$$

$$\rightarrow 6.1 \text{ m}^2$$

(3) 鉄筋質量

(単位:kg)

径	径別質量		合計	小計
	踏掛版	摺付版		
D32			0	0
D29			0	
D25	2,128		2,128	5,769
D22	3,641		3,641	
D19			0	
D16			0	
D13	356	518	874	874
D10	12		12	12
合計	6,137	518	6,655	6,655

(4) ゴム支承 (t=20mm)

$$10.977 \times 0.200 = 2.20$$

$$\rightarrow 2.2 \text{ m}^2$$

(5) 目地材 (t=20mm)

$$0.400 \times 7.861 = 3.14$$

$$0.400 \times 2.398 = 0.96$$

$$(0.420 + 0.280) \times 10.977 = 7.68$$

$$\Sigma = 11.78$$

$$\rightarrow 11.8 \text{ m}^2$$

(6) マスチック型歴青質充填材入りガスパイプ (A40 L=170)

$$\begin{array}{rcl} 21 & = & 21 \\ & \rightarrow & 21 \text{ 本} \end{array}$$

(7) アンカーキャップ (A40×200)

$$\begin{array}{rcl} 21 & = & 21 \\ & \rightarrow & 21 \text{ 個} \end{array}$$

(8) 路盤紙

$$10.611 \times 5.000 = 53.06$$

$$1/2 \times (8.151 + 5.505) \times 10.611 = 72.45$$

$$\begin{array}{rcl} \Sigma & = & 125.51 \\ & \rightarrow & 125.5 \text{ m}^2 \end{array}$$

(9) 横目地工

$$1) \text{ 延長} \quad L = 10.611 \text{ m}$$

$$2) \text{ タイバー (さび止めペイント含む)} \quad D29 \ L=700 \quad = 26 \text{ 本}$$

$$3) \text{ クロスバー} \quad D13 \ L=10000 \quad = 4 \text{ 本}$$

$$4) \text{ チェアー} \quad D13 \ W=500 \times H200 \quad = 26 \text{ 本}$$

$$5) \text{ 注入目地材 (t=8mm)} \quad 0.040 \times 10.611 \quad = 0.4 \text{ m}^2$$

$$6) \text{ クラック誘導材} \quad H=50 \quad = 10.6 \text{ m}$$

(10) アスファルト舗装 (t=100～103mm)

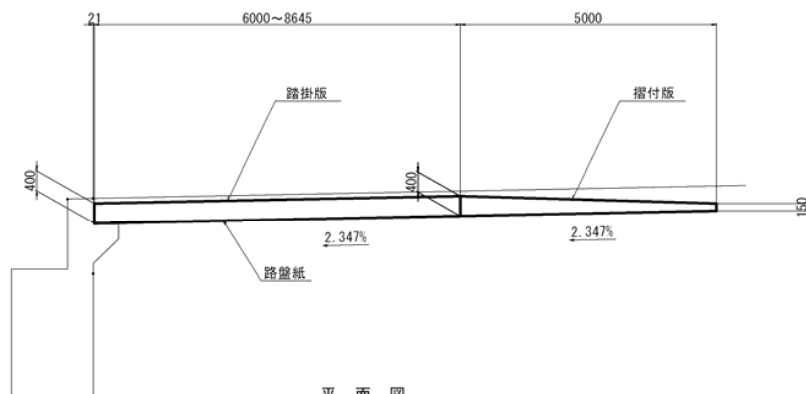
$$1/2 \times (8.645 + 6.000) \times 10.611 = 77.70$$

$$5.000 \times 10.611 = 53.06$$

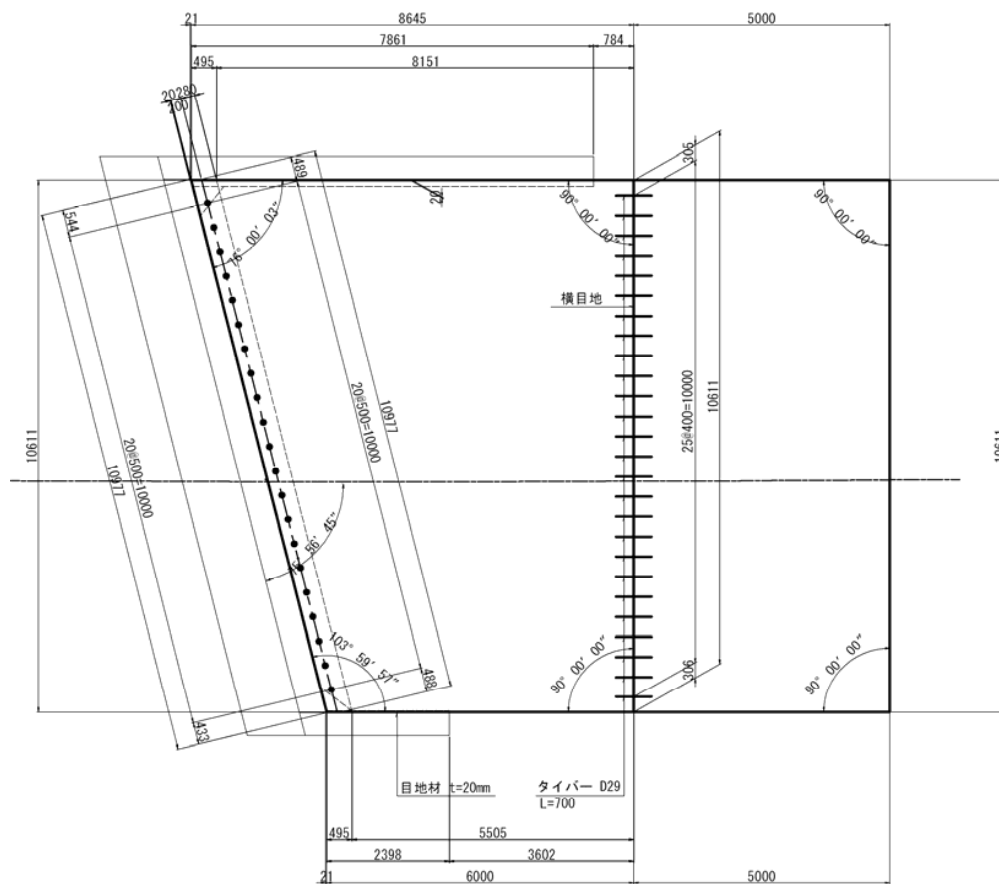
$$\begin{array}{rcl} \Sigma & = & 130.76 \\ & \rightarrow & 130.8 \text{ m}^2 \end{array}$$

数量算出図

断面図



平面図



道路工

A2橋台側

※測点No88+2.561(A2橋台)～No88+15.251までの数量を計上する
土工延長 L=12.690m

1. 土工

(1) 床掘り

$$\begin{array}{rcl} 0.1 \times 12.690 & = & 1.27 \\ & \rightarrow & 1.3 \text{ m}^3 \end{array}$$

(2) 路床盛土(4.0m≦W)

$$\begin{array}{rcl} 12.0 \times 12.690 & = & 152.28 \\ & \rightarrow & 152.3 \text{ m}^3 \end{array}$$

(3) 路体盛土(4.0m≦W)

$$\begin{array}{rcl} 28.0 \times 12.690 & = & 355.32 \\ & \rightarrow & 355.3 \text{ m}^3 \end{array}$$

(4) 埋戻し

$$\begin{array}{rcl} 0 & = & 0.00 \\ & \rightarrow & 0.0 \text{ m}^3 \end{array}$$

(5) 路肩盛土

$$\begin{array}{rcl} 0.2 \times 12.690 & = & 2.54 \\ & \rightarrow & 2.5 \text{ m}^3 \end{array}$$

(6) 中分盛土

$$\begin{array}{rcl} 0.2 \times 12.690 & = & 2.54 \\ & \rightarrow & 2.5 \text{ m}^3 \end{array}$$

2. 法面工

(1) 盛土法面

$$\begin{array}{rcl} 6.9 \times 12.690 & = & 87.56 \\ & \rightarrow & 87.6 \text{ m}^2 \end{array}$$

縁石工数量集計表

2工区

[illegible]

アスカーブ

延長調書

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
No. 88 + 9.5 ~ No. 90 + 14.3	38.4		
No. 90 + 15.5 ~ No. 92 + 9.4	33.9		
No. 92 + 10.6 ~ No. 94 + 9.3	38.7		
No. 94 + 10.5 ~ No. 96 + 4.4	33.9		
No. 96 + 5.6 ~ No. 97 + 19.4	33.8		
No. 98 + 0.6 ~ No. 98 + 14.4	13.8		
No. 98 + 15.6 ~ No. 101 + 14.4	58.8		
No. 101 + 15.6 ~ No. 102 + 19.4	23.8		
No. 103 + 0.6 ~ No. 104 + 1.0	20.4		
No. 104 + 2.2 ~ No. 105 + 4.4	22.2		
No. 105 + 5.6 ~ No. 106 + 9.4	23.8		
No. 106 + 10.6 ~ No. 108 + 9.4	38.8		
No. 108 + 10.6 ~ No. 110 + 9.4	38.8		
小計	419.1	小計	-
左右合計延長			

アスカーブ

延長調書

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
No. 110 + 10.6 ~ No. 112 + 19.4	48.8		
No. 113 + 0.6 ~ No. 115 + 9.4	49.0		
No. 115 + 10.6 ~ No. 117 + 19.4	49.1		
No. 118 + 0.6 ~ No. 119 + 1.4	20.8		
No. 119 + 2.6 ~ No. 120 + 9.4	26.8		
No. 120 + 10.6 ~ No. 121 + 19.4	28.8		
No. 122 + 0.6 ~ No. 123 + 5.4	24.8		
No. 123 + 6.6 ~ No. 130 + 19.6	153.0		
No. 131 + 0.6 ~ No. 133 + 4.4	48.8		
No. 133 + 10.6 ~ No. 136 + 0.9	50.3		
No. 136 + 2.1 ~ No. 165 + 4.4	550.7		
No. 165 + 5.6 ~ No. 167 + 19.4	53.8		
No. 168 + 0.4 ~ No. 170 + 9.6	49.2		
No. 170 + 10.4 ~ No. 172 + 9.7	39.3		
No. 172 + 10.9 ~ No. 174 + 19.6	48.7		
No. 175 + 0.8 ~ No. 177 + 9.4	48.6		
No. 177 + 10.6 ~ No. 178 + 19.4	28.8		
No. 179 + 0.6 ~ No. 180 + 0.0	19.4		
No. 180 + 0.0 ~ No. 190 + 0.0	200.0		
小計	1,538.7	小計	-
左右合計延長			1,957.8

防護柵工 数量集計表

2工区

[illegible]

防護柵工

延長調書

Gr-A-2B

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
No. 98 + 13.5 ~ No. 99 + 4.7	11.1		
No. 109 + 0.0 ~ No. 109 + 18.0	18.0		
小計	29.1	小計	-
左右合計延長			29.1

防護柵工

延長調書

Gr-Am-4E

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
		No. 88 + 12.5 ~ No. 176 + 0.0	1,747.5
		No. 176 + 0.0 ~ No. 176 + 15.0	15.0
		No. 179 + 5.0 ~ No. 190 + 0.0	215.0
小計	-	小計	1,977.5
左右合計延長			1,977.5

防護柵工

延長調書

Gr-Am-Mo

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
		No. 176 + 15.0 ~ No. 179 + 5.0	50.0
小計	-	小計	50.0
左右合計延長			50.0

防護柵工

延長調書

Gr-A-4E

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
No. 88 + 9.5 ~ No. 90 + 16.6	47.1		
No. 93 + 11.5 ~ No. 94 + 16.1	24.6		
No. 122 + 13.5 ~ No. 128 + 0.7	107.2		
No. 135 + 10.7 ~ No. 141 + 6.0	115.3		
No. 142 + 13.9 ~ No. 163 + 0.2	406.3		
No. 180 + 13.9 ~ No. 183 + 1.1	47.2		
No. 183 + 4.2 ~ No. 185 + 18.6	54.4		
No. 186 + 12.4 ~ No. 190 + 0.0	67.6		
小計	869.7	小計	-
左右合計延長			869.7

[illegible][illegible][illegible]

中央分離帯

延長調書

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
		No. 88 + 12.5 ~ No. 176 + 0.0	1,747.5
		No. 180 + 0.0 ~ No. 190 + 0.0	200.00
小計	-	小計	1,947.5
左右合計延長			1,947.5

コンクリートシール

延長調書

左側測点	延長・個数	右側測点	延長・個数
No. 90 + 16.6 ~ No. 93 + 11.5	54.9		
No. 94 + 16.1 ~ No. 122 + 13.5	557.4		
No. 128 + 0.7 ~ No. 135 + 10.7	150.0		
No. 141 + 6.0 ~ No. 142 + 13.9	27.9		
No. 163 + 0.2 ~ No. 180 + 0.0	339.8		
No. 180 + 0.0 ~ No. 180 + 13.9	13.9		
No. 183 + 1.1 ~ No. 183 + 4.2	3.1		
No. 185 + 18.6 ~ No. 186 + 12.4	13.8		
小計	1,160.8	小計	-
左右合計延長			1,160.8

眩光防止板

延長調書

左側測点	延長・個数		
No. 88 + 4.0 ~ No. 190 + 0.0	2,036	2,036 ÷ 4 = 509 枚	
小計		小計	-
合 計			509.0

安全施設工 数量集計表

2工区

[illegible]

土中用（白色）Gr用（白色）

延長調書

左側測点	延長・個数		延長・個数	
			土中	Gr
No. 86 + 17.8 ~ No. 100 + 0.0	262.2	262.2 ÷ 40 = 7	7	0
No. 100 + 0.0 ~ No. 123 + 0.0	460.0	460.0 ÷ 22 = 21	21	0
No. 123 + 0.0 ~ No. 164 + 0.0	820.0	820.0 ÷ 35 = 24	6	18
No. 164 + 0.0 ~ No. 188 + 0.0	480.0	480.0 ÷ 22 = 22	14	8
No. 188 + 0.0 ~ No. 190 + 0.0	40.0	40.0 ÷ 40 = 1	1	5
小計		小計	49	31
合計			80.0	

中分Gr用（橙色）

延長調書

左側測点	延長・個数		延長・個数	
			2レーン	
No. 86 + 17.8 ~ No. 100 + 0.0	262.2	262.2 ÷ 40 = 7	× 2	14
No. 100 + 0.0 ~ No. 123 + 0.0	460.0	460.0 ÷ 22 = 21	× 2	42
No. 123 + 0.0 ~ No. 164 + 0.0	820.0	820.0 ÷ 35 = 24	× 2	48
No. 164 + 0.0 ~ No. 188 + 0.0	480.0	480.0 ÷ 22 = 22	× 2	44
No. 188 + 0.0 ~ No. 190 + 0.0	40.0	40.0 ÷ 40 = 1	× 2	2
小計		小計		150
合 計			150.0	

区画線工数量集計表

2工区

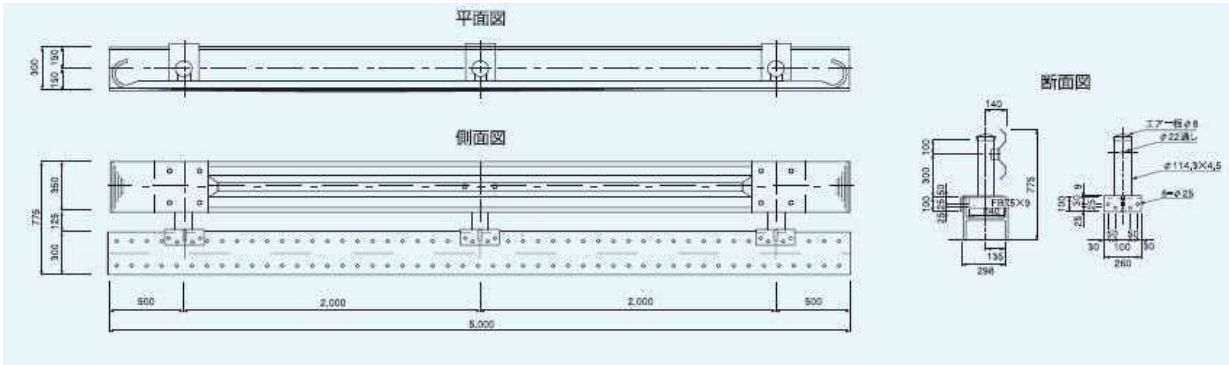
[illegible]

区画線工内訳書			
項 目	計 算 式	単 位	数 量
ハ° ｲﾝﾄ式区画線（下り線）	【車線境界線、破線、白、15cm】 NO. 86+17. 8～NO. 190+ 0. 0 (L) L=2062. 2×0. 4 = 824. 88 m		
	Σ L=	m	824. 88
	【車道外側線、実線、白、20cm】 NO. 86+17. 8～NO. 190+ 0. 0 (L) L= 2062. 20 m NO. 86+17. 8～NO. 190+ 0. 0 (中央 R) L= 2062. 20 m		
	Σ L=	m	4124. 40
ハ° ｲﾝﾄ式区画線（上り線）	【車線境界線、破線、白、15cm】 NO. 86+17. 8～NO. 190+ 0. 0 (L) L=2062. 2×0. 4 = 824. 88 m		
	Σ L=	m	824. 88

仮設工 数量集計表

2工区

種別	細 別	規 格	単位	数 量	設計計上数量	摘 要
仮設工	仮設ガードレール					
		H形鋼付ガードレール設置	m	1,240	1,240	期間 6ヶ月
		H形鋼付ガードレール転用	m	825	825	期間 6ヶ月
		計			2,065	590Kg/5m- 1 基
		仮設材運搬（新規・往復）	t	146.3	146	0.59
		仮設材運搬（撤去・片道）	t	97.4	97	運搬L=30km
		仮設材輸送 計	t		243	
	敷鉄板設置・撤去	1524 × 6096 1.604/kg t=22mm	m2	520.8	521	1524 × 6096 9.3m2/枚
		期間 6ヶ月	枚	56.0	56	9.3
		運搬L=30km	t	89.8	90	1.604
		1524 × 3048 0.802/kg t=22mm	m2	9.3	9	1524 × 3048 4.65m2/枚
		期間 6ヶ月	枚	2	2	4.7
		運搬L=30km	t	1.6	2	0.802
		敷鉄板面積 計	m2		530	
		敷鉄板枚数（大サイズ） 計	枚		57	大型サイズ換算
		仮設材輸送（片道） 計	t		92	
	目隠フェンス	仮設ネット	m	2,062.0	2,062	期間 6ヶ月
仮設材輸送費	仮設材運搬（G r 新規・往復）		t		146	運搬L=30km
	仮設材運搬（G r 撤去・片道）		t		97	運搬L=30km
	仮設材運搬（敷鉄板撤去・片道）		t		92	運搬L=30km
	計				189	
	仮設鋼材（搬入）数量		t		146.0	持ち込み
	仮設鋼材（搬出）数量		t		335.0	全数撤去

名 称		仮設ガードレール	
(参考図)			
平面図 			
種 別	算 式		数 量
仮 設 ガードレール (H形鋼付)	既設路肩		(m)
	【 引継 設置済み数量】		
	No.89+0.0 ～ No.180間	L = 825	
	小計	L = 825	825
	【 新規設置 数量】		
	No.87+0.0 ～ No.190+0.0間	L = 1240	
	小計	L = 1,240	1,240
		Σ L =	2,065

仮設ガードレール設置本数一覧

距離程			単位	新設数量	転用数量	摘 要
No. 53	～	No. 53	本	-	-	
No. 59	～	No. 63	本	-	-	
No. 74	～	No. 74	本	-	-	
No. 82	～	No. 87	本	-	-	左坂橋A1
No. 87	～	No. 89	本	8		新設
No. 89	～	No. 91	本		7	左坂橋A2
No. 91	～	No. 93	本		7	
No. 93	～	No. 95	本	8		新設
No. 95	～	No. 96	本		5	
No. 96	～	No. 99	本	12		新設
No. 99	～	No. 107	本		33	
No. 107	～	No. 110	本	12		新設
No. 110	～	No. 119	本		37	
No. 119	～	No. 130	本	44		新設
No. 130	～	No. 135	本		20	
No. 135	～	No. 142	本	28		新設
No. 142	～	No. 143	本		4	
No. 143	～	No. 147	本	16		新設
No. 147	～	No. 148	本		4	
No. 148	～	No. 168	本	80		新設
No. 168	～	No. 180	本		48	
No. 180	～	No. 190	本	40		新設
合 計			基	248	165	5 m／基
延長			m	1, 240	825	
合計			m		2, 065	新設＋転用

防護施設工 数量計算書

種 別	算 式	数 量
【 新設分 】		
仮設防護柵 (Gr付H鋼:H300)	N= 248 基 (1,240 m ÷ ① ④ 5 m = ⑥ 248 基)	248 基 1,240 m
整備料	N= 1式	1 式
参考重量 (1 基 5 m 当たり) 全重量	W= 590kg/基 W= 590 kg/基 × 248 基 / 1000	590 kg/基 146.3 t
		計 146.3 t
鋼材運搬運搬距離	L= 30 (仙台市～現場) 搬入・搬出	30 km
【 引継分 】		
仮設防護柵 (Gr付H鋼:H300)	N= 165 基 (825 m ÷ ① ④ 5 m = ⑥ 165 基)	165 基 825 m
整備料	N= 1式	1 式
参考重量 (1 基 5 m 当たり) 全重量	W= 590kg/基 W= 590 kg/基 × 165 基 / 1000	590 kg/基 97.4 t
		計 97.4 t
鋼材運搬運搬距離	L= 30 (仙台市～現場) 搬入・搬出	30 km

仮設ガードレール設置本数一覧

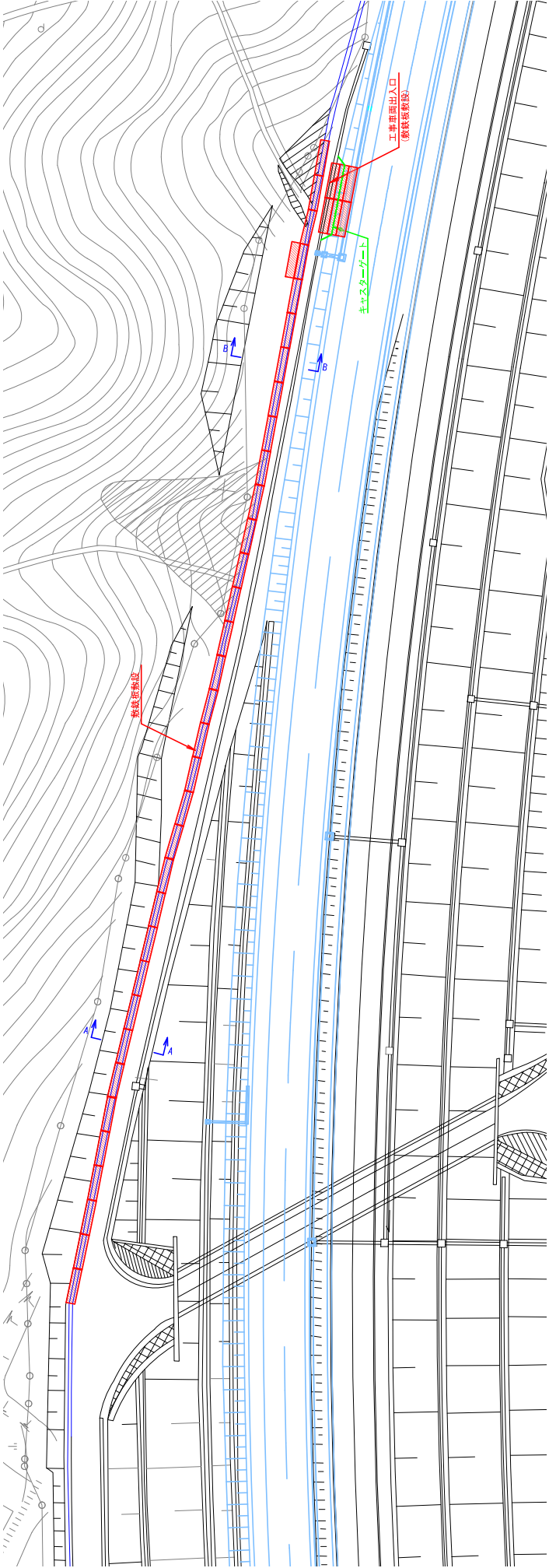
距離程			単位	数量	摘 要
No. 53	～	No. 53	本	－	
No. 59	～	No. 63	本	－	
No. 74	～	No. 74	本	－	
No. 82	～	No. 87	本	－	
No. 89	～	No. 91	本	7	左坂橋A2
No. 91	～	No. 93	本	7	
No. 95	～	No. 96	本	5	
No. 99	～	No. 107	本	33	
No. 110	～	No. 119	本	37	
No. 130	～	No. 135	本	20	
No. 142	～	No. 142	本	4	
No. 147	～	No. 147	本	4	
No. 168	～	No. 180	本	48	
No. 203	～	No. 213	本	－	
No. 220	～	No. 220	本	－	
No. 233	～	No. 233	本	－	
No. 238	～	No. 260	本	－	
No. 285	～	No. 285	本	－	
No. 287	～	No. 287	本	－	
No. 293	～	No. 293	本	－	
合 計 (転 用)			基	165	

名 称	仮設ネット	
(参 考 図)		
種 別	算 式	数 量
仮 設 ネット		(m)
	【 新規設置 数量】	
	No.87+0.0～No.190間	L = 2,062
	Σ L =	2,062

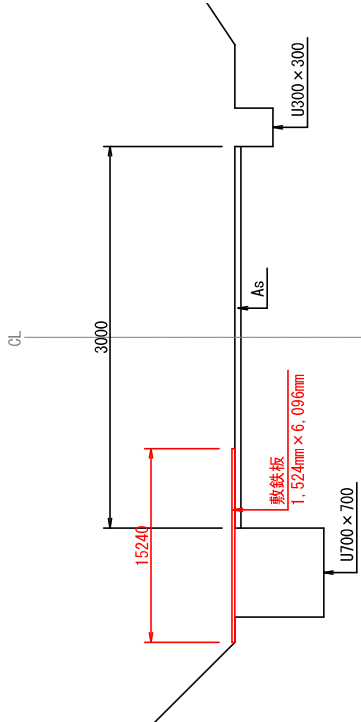
道路改良部引継リスト

引継項目	単位	数量	場所	摘 要
仮設ガードレール	本	-	No. 43～No. 87 (前沢橋～左坂橋)	1本＝5m
仮設ガードレール	本	165	No. 87～190 (左坂橋～工事用道路(4))	1本＝5m
仮設ガードレール	本	-	No. 200～300 (工事用道路(4)～鳴瀬料金所)	1本＝5m
敷鉄板	枚	-	工事用道路(1) (左坂橋A1)	5' × 20'
キャスターゲート	組	-	工事用道路(1) (左坂橋A1)	h＝1.8m
敷鉄板	枚	2	工事用道路(2) (左坂橋A2)	5' × 10'
敷鉄板	枚	13	工事用道路(2) (左坂橋A2)	5' × 20'
キャスターゲート	組	1	工事用道路(2) (左坂橋A2)	h＝1.8m
敷鉄板	枚	35	工事用道路(3), 舗装上	5' × 20'
敷鉄板	枚	6	工事用道路(3), 入場ゲート付近	5' × 20'
キャスターゲート	組	1	工事用道路(3)	h＝1.8m
敷鉄板	枚	8	工事用道路(4), 入場ゲート付近	5' × 20'
敷鉄板	枚	-	工事用道路(5), 入場ゲート付近	5' × 20'
キャスターゲート	組	-	工事用道路(5)	h＝1.8m
敷鉄板	枚	-	鳴瀬料金所付近本線出入口 (No. 295付近)	5' × 20'
キャスターゲート	組	-	鳴瀬料金所付近本線出入口 (No. 295付近)	h＝0.9m

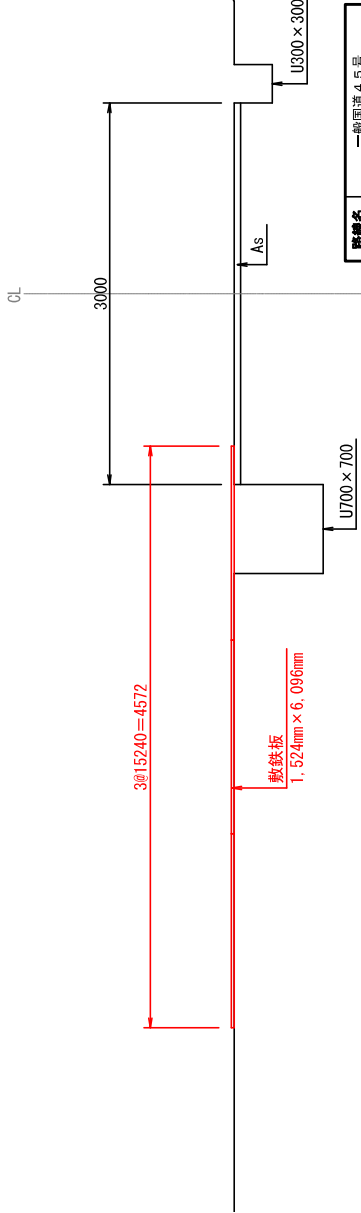
工事用道路(3)
平面図



A-A断面図(一般部)



B-B断面図(拡幅部)

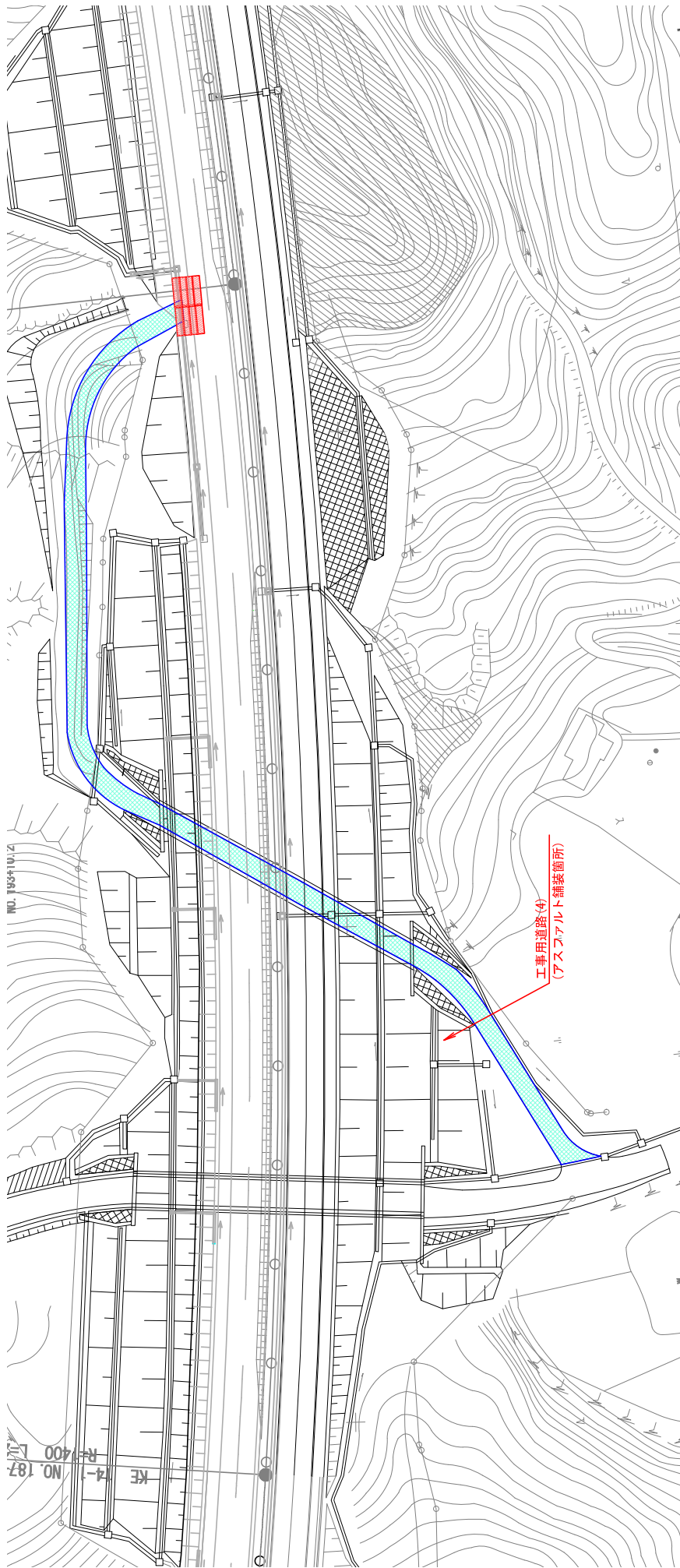


※敷鉄板敷設枚数：44枚

路線名	一般国道45号
事務所	宮城県土木部建設課～東北道庁下
工事名	平成24年度 山形県道第1号 山形県道第1号(山形県道第1号)工事
図名	工事用道路(3)
縮尺	1/1000
設計者	位置
監理者	監理
宮城県道路公社	監理

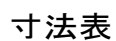
工事用道路(4) 平面位置図

全体平面図



路線名	一般国道 45 号		
箇所	宮城県仙台市青葉区 一宮 松島町山下		
工事名	仙台市青葉区 仙台市青葉区 道路事業(1号)		
図名	仙台市青葉区 仙台市青葉区 道路事業(1号) 工事用道路(4)		
縮尺	1/1000	位置	
設計者		監理	
宮城県道路公社		図	番

(BF I -B450-H295)



名 称	B	B 1	H
B F I—B 3 0 0—H 2 0 0	3 0 0	5 0 0	2 0 0
B F I—B 4 5 0—H 2 9 5	4 5 0	6 5 0	2 9 5
B F I—B 7 0 0—H 4 4 0	7 0 0	9 0 0	4 4 0

[illegible]

ベンチリウム内訳書			
項 目	計 算 式	単位	数 量
ベンチリウム	【側溝規格】 (BF I -B450-H295) L= 10.000 = 10.000	m	10.000
基礎材	【RC-40, t=0.100】 A= 0.650 × 10.000 = 6.50	m ²	6.50
敷モルタル	【1:3】 V= 0.450 × 0.030 × 10.000 = 0.135	m ³	0.135
基面整正	A= 基礎材より = 6.50	m ²	6.50

(US1-B300-H300)



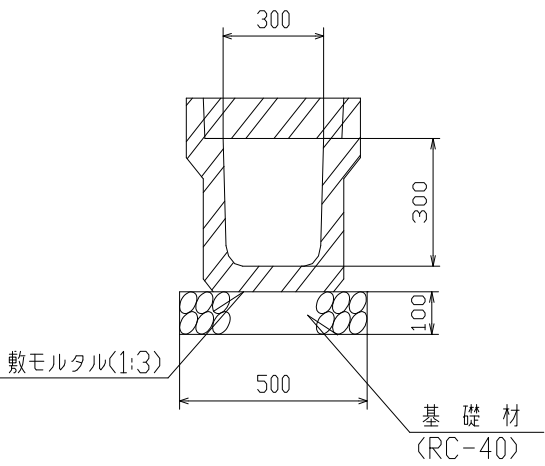
(10m当り)

[illegible]

U型側溝内訳書			
項 目	計 算 式	単位	数 量
U型側溝	【側溝規格】 (US1-B300-H300) L= 10.000 = 10.000	m	10.000
基礎材	【RC-40, t=0.100】 A= 0.500 × 10.000 = 5.00	m ²	5.00
敷モルタル	【1:3】 V= 0.300 × 0.030 × 10.000 = 0.090	m ³	0.090
基面整正	A= 基礎材より = 5.00	m ²	5.00

U型側溝数量表

(US3-B300-H300)



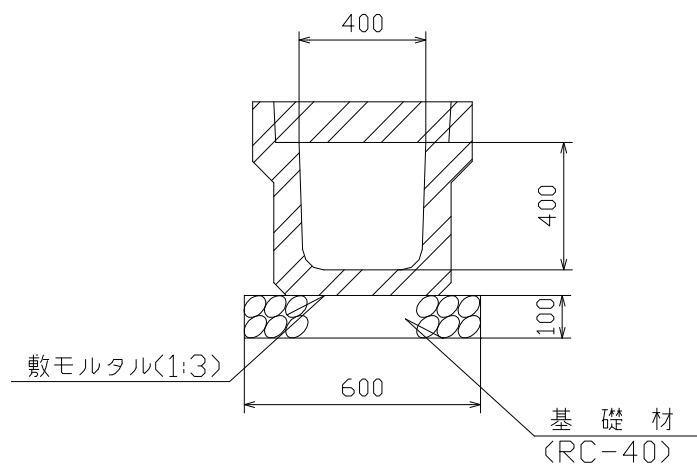
(10m当り)

項 目		形 状 寸 法	単位	数 量	摘 要
U型側溝		L=2.000m/個	m	10.0	(US3-B300-H300)
側溝蓋		コンクリート蓋 (車道用)	枚	20	
基礎材		RC-40 t=0.100	m ²	5.0	
敷モルタル		1:3	m ³	0.09	
土工	床 掘		m ³	本線計上	
	埋戻し		m ³	本線計上	
	残土処理		m ³	本線計上	
基面整正			m ²	5.0	

U型側溝内訳書			
項 目	計 算 式	単位	数 量
U型側溝	【側溝規格】 (US3-B300-H300) $L = 10.000$	m	10.000
側溝蓋	【US3-B300】 コンクリート蓋（車道用） $n = 10.000 / 0.500$	枚	20.0
基礎材	【RC-40, t=0.100】 $A = 0.500 \times 10.000$	m ²	5.00
敷モルタル	【1:3】 $V = 0.300 \times 0.030 \times 10.000$	m ³	0.090
基面整正	$A = \text{基礎材より}$	m ²	5.00

U型側溝数量表

(US3-B400-H400)



(10m当り)

項 目		形 状 寸 法	単 位	数 量	摘 要
U型側溝		L=2.000m/個	m	10.0	(US3-B400-H400)
側溝蓋		コンクリート蓋 (車道用)	枚	20	
基礎材		RC-40 t=0.100	m ²	6.0	
敷モルタル		1:3	m ³	0.12	
土工	床 掘		m ³	本線計上	
	埋戻し		m ³	本線計上	
	残土処理		m ³	本線計上	
基面整正			m ²	6.0	

U型側溝内訳書			
項 目	計 算 式	単位	数 量
U型側溝	【側溝規格】 (US3-B400-H400) $L = 10.000$	m	10.000
側溝蓋	【US3-B400】 コンクリート蓋（車道用） $n = 10.000 / 0.500$	枚	20.0
基礎材	【RC-40, t=0.100】 $A = 0.600 \times 10.000$	m ²	6.00
敷モルタル	【1:3】 $V = 0.400 \times 0.030 \times 10.000$	m ³	0.120
基面整正	$A = \text{基礎材より}$	m ²	6.00

プレキャストパイプ (PK1-RC2-D400)

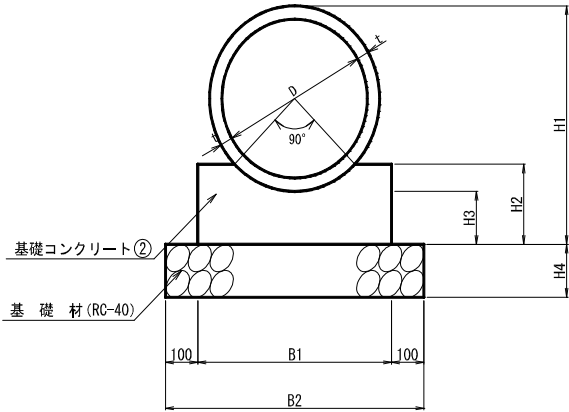
單位數量集計表

(10m当り)

[illegible]

プレキャストパイプ(PK1-RC2-D400) 単位数量計算書

(10m当り)

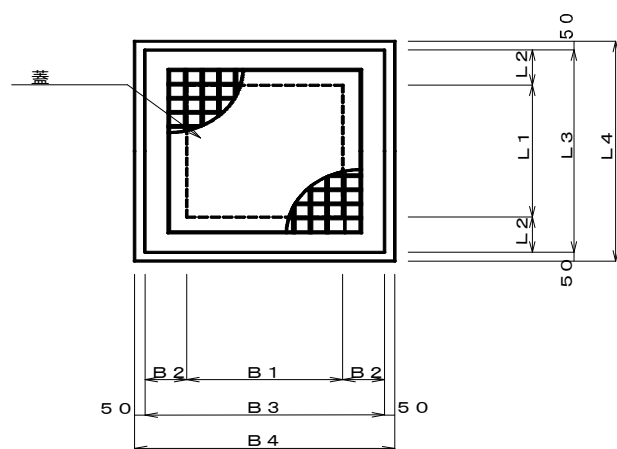


寸法表

種 別	D	t	B1	B2	H1	H2	H3	H4
D400	400	35	550	750	620	220	150	150
D450	450	38	600	800	676	230	150	150
D500	500	42	650	850	734	240	150	150
D700	700	58	850	1050	1016	320	200	150

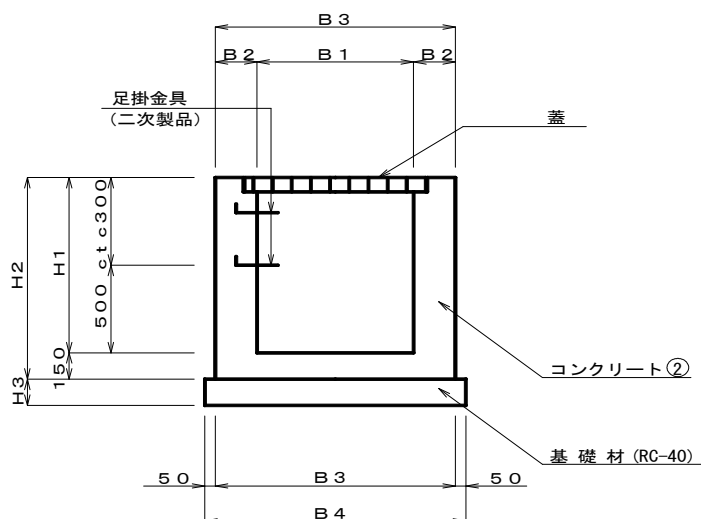
種 別	算 式	数 量
1. 管渠本体	$N = 10.000 \div 2.440 =$	4.1 個
2. コンクリート	$V = [0.22 \times 0.55 - \{1/4(0.20+0.035)^2 \pi - 1/2(0.20+0.035)^2\}] \times 10.00 =$	1.052 m ³
3. 型枠	$A = 0.220 \times 2.000 \times 10.000 =$	4.400 m ²
4. 基礎材	$A = 0.750 \times 10.000 =$ $V = 7.500 \times 0.150 =$	7.500 m ² 1.125 m ³

SM-B400-L400-H500 単位数量表



単位：m

B 1 =	0.400
B 2 =	0.150
B 3 =	0.700
B 4 =	0.800
L 1 =	0.400
L 2 =	0.150
L 3 =	0.700
L 4 =	0.800



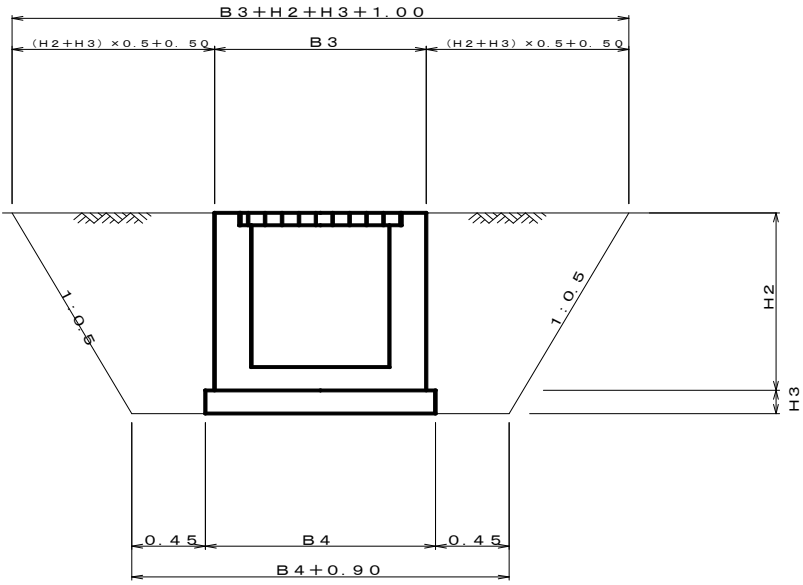
単位：m

H 1 =	0.500
H 2 =	0.650
H 3 =	0.150

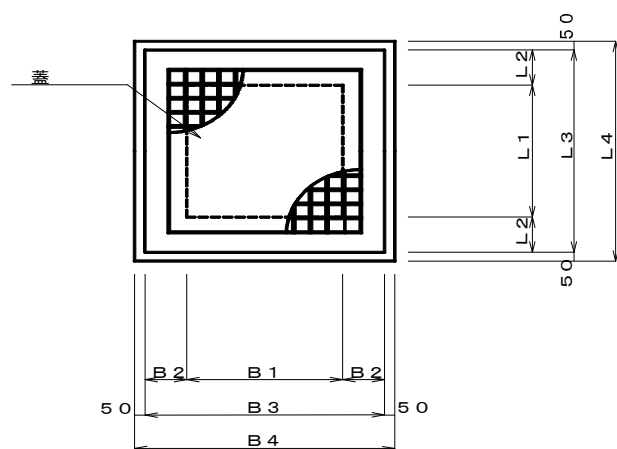
(1箇所当り)

項 目	形 状 寸 法	単位	数 量	摘 要
基礎材	RC-40 t=0.150	m ²	0.6	
		m ³	0.10	
コンクリート	②	m ³	0.20	
コンクリート型枠		m ²	2.3	
グレーチング蓋		枚	1	
足掛金具		本	-	
(土 工)				
床 堀		m ³	3.66	
埋戻し		m ³	3.24	
残 土		m ³	0.42	
基面整正		m ²	0.6	

SM-B400-L400-H500 内訳書				(1箇所当り)	
項 目	計 算 式			単位	数 量
基礎材	【RC-40 t=0.150】				
	A=	0.800 × 0.800	= 0.640	m ²	0.640
	V=	0.640 × 0.150	= 0.096	m ³	0.096
コンクリート	【②】				
	V =	0.700 × 0.700 × 0.650			
	—	0.400 × 0.400 × 0.500			
	—	0.360 × 0.240 × 0.150 × 2			
	—	0.330 × 0.290 × 0.150 × 1	= 0.198	m ³	0.198
型枠	A1=	0.700 × 0.650 × 4	= 1.820		
	A2=	0.400 × 0.650 × 4	= 1.040		
	A3=	— 0.360 × 0.240 × 4	= -0.346		
	A4=	— 0.330 × 0.290 × 2	= -0.191		
		Σ A	= 2.323	m ²	2.323
蓋	【グレーチング蓋】				
	n =	1	= 1	枚	1
足掛金具	n =	—	= —	個	—
基面整正	A = 基礎材より				
			= 0.64	m ²	0.64

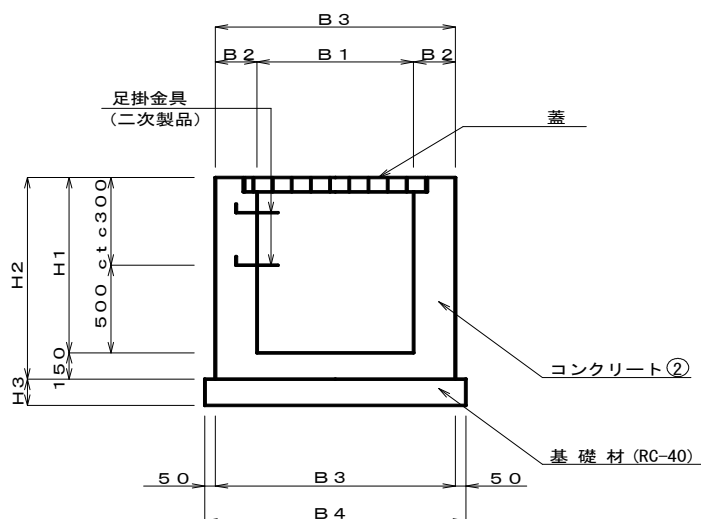
項 目	計 算 式	単位	数 量
(土工)			
床堀	$V = (2.500 \times 2.500) + (1.700 \times 1.700) / 2.0$ $\times 0.800$		
埋戻し	$= 3.656$ $V = 3.656 - 0.415$	m ³	3.656
残土	$= 3.241$ $V1 = 0.700 \times 0.700 \times 0.650 = 0.319$ $V2 = 0.800 \times 0.800 \times 0.150 = 0.096$ $\Sigma V = 0.415$	m ³	3.241
		m ³	0.415
			

SM-B600-L600-H500 単位数量表



単位：m

B 1 =	0.600
B 2 =	0.150
B 3 =	0.900
B 4 =	1.000
L 1 =	0.600
L 2 =	0.150
L 3 =	0.900
L 4 =	1.000



単位：m

H 1 =	0.500
H 2 =	0.650
H 3 =	0.150

(1箇所当り)

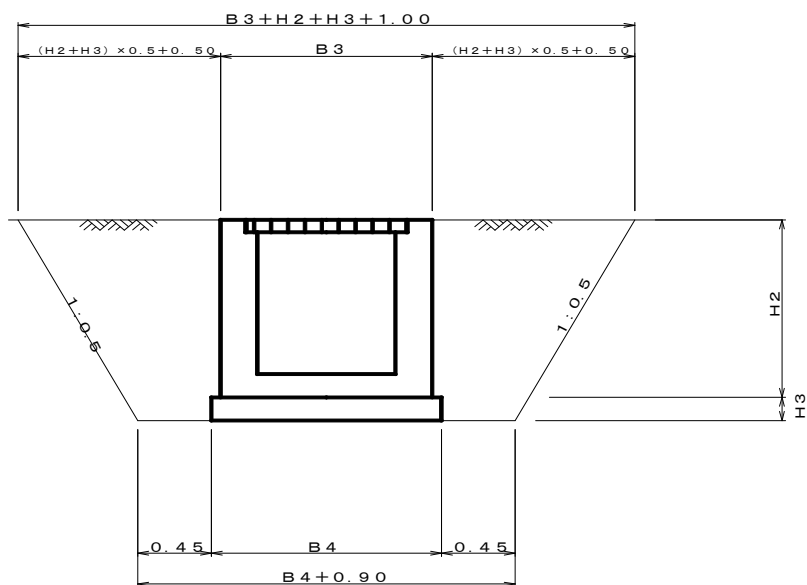
項 目	形 状 寸 法	単位	数 量	摘 要
基礎材	RC-40 t=0.150	m ²	1.0	
		m ³	0.15	
コンクリート	②	m ³	0.28	
コンクリート型枠		m ²	3.0	
グレーチング蓋		枚	1	
足掛金具		本	-	
(土 工)				
床 堀		m ³	4.36	
埋戻し		m ³	3.68	
残 土		m ³	0.68	
基面整正		m ²	1.0	

SM-B600-L600-H500 内訳書				(1箇所当り)	
項 目	計 算 式			単位	数 量
基礎材	【RC-40 t=0.150】				
	A=	1.000 × 1.000	= 1.000	m ²	1.000
	V=	1.000 × 0.150	= 0.150	m ³	0.150
コンクリート	【②】				
	V =	0.900 × 0.900 × 0.650			
	—	0.600 × 0.600 × 0.500			
	—	0.530 × 0.345 × 0.150 × 2			
	—	0.330 × 0.290 × 0.150 × 1	= 0.277	m ³	0.277
型枠	A1=	0.900 × 0.650 × 4	= 2.340		
	A2=	0.600 × 0.650 × 4	= 1.560		
	A3=	— 0.530 × 0.345 × 4	= -0.731		
	A4=	— 0.330 × 0.290 × 2	= -0.191		
			Σ A = 2.978	m ²	2.978
蓋	【グレーチング蓋】				
	n =	1	= 1	枚	1
足掛金具	n =	—	= —	個	—
基面整正	A =	基礎材より	= 1.00	m ²	1.00

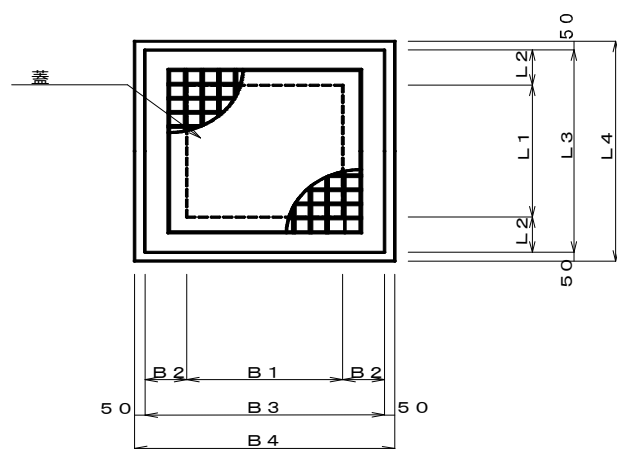
SM-B600-L600-H500 内訳書

(1箇所当り)

項 目	計 算 式	単位	数 量
(土工) 床掘	$V = ((2.700 \times 2.700) + (1.900 \times 1.900)) / 2.0$ $\times 0.800$		
埋戻し	$= 4.360$ $V = 4.360 - 0.677$	m ³	4.360
残土	$= 3.683$ $V1 = 0.900 \times 0.900 \times 0.650 = 0.527$ $V2 = 1.000 \times 1.000 \times 0.150 = 0.150$ $\Sigma V = 0.677$	m ³	3.683
		m ³	0.677

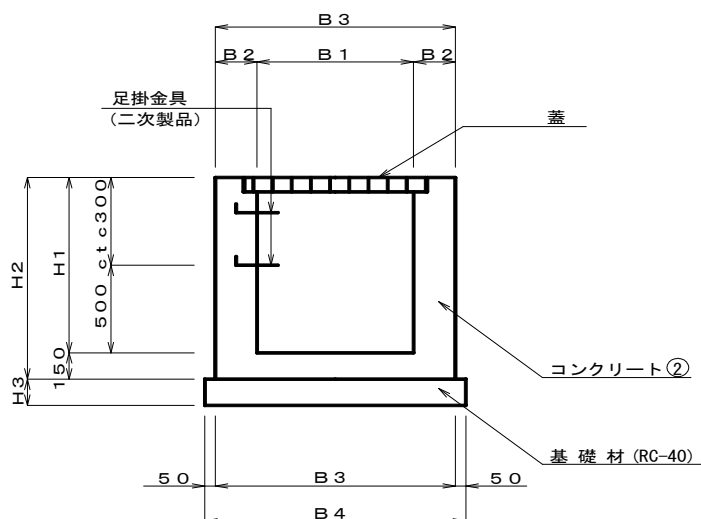


SM-B600-L600-H700 単位数量表



単位 : m

B 1 =	0.600
B 2 =	0.150
B 3 =	0.900
B 4 =	1.000
L 1 =	0.600
L 2 =	0.150
L 3 =	0.900
L 4 =	1.000



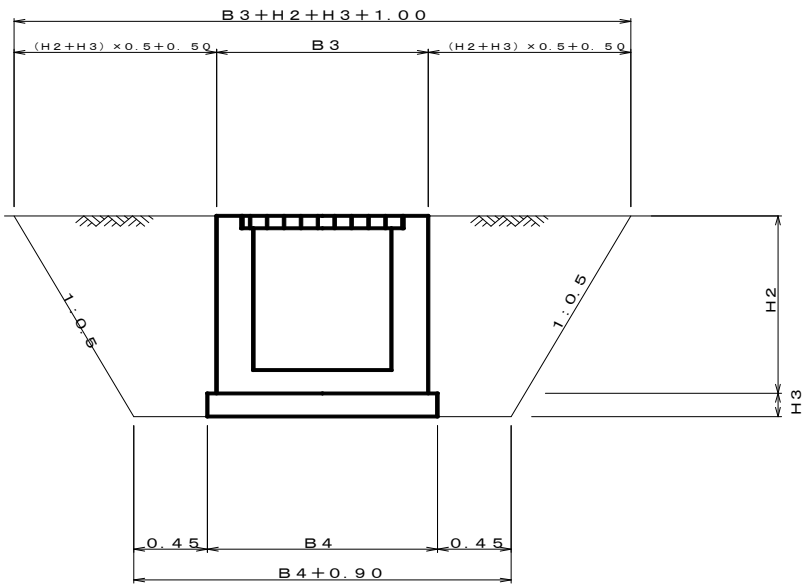
単位 : m

H 1 =	0.700
H 2 =	0.850
H 3 =	0.150

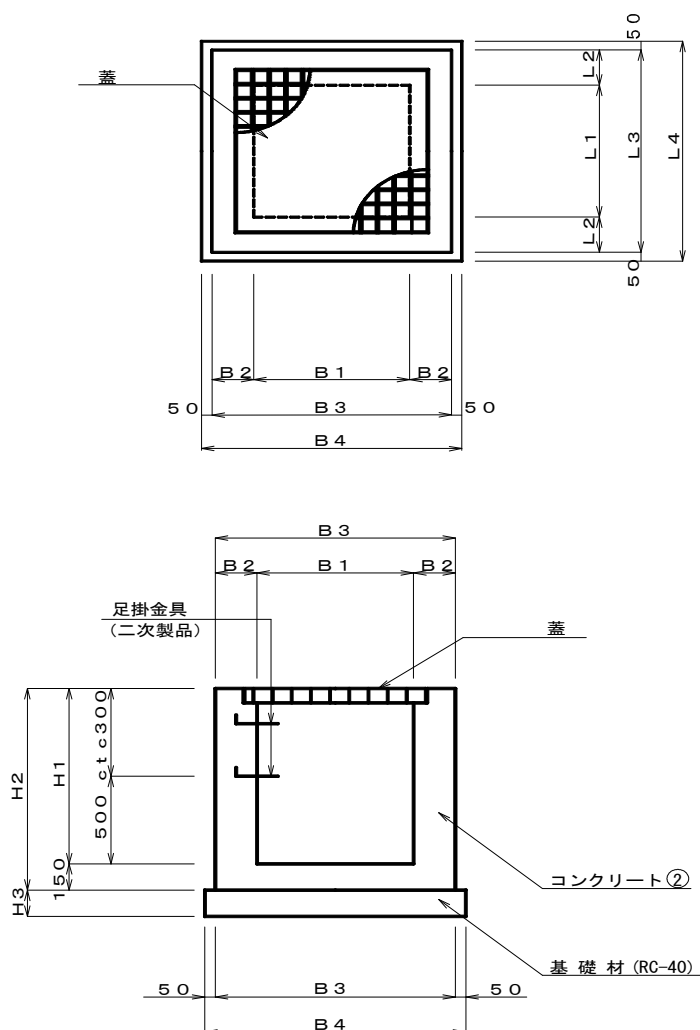
(1箇所当り)

項 目	形 状 寸 法	単位	数 量	摘 要
基礎材	RC-40 t=0.150	m ²	1.0	
		m ³	0.15	
コンクリート	②	m ³	0.36	
コンクリート型枠		m ²	4.0	
グレーチング蓋		枚	1	
足掛金具		本	-	
(土 工)				
床 堀		m ³	6.01	
埋戻し		m ³	5.17	
残 土		m ³	0.84	
基面整正		m ²	1.0	

SM-B600-L600-H700 内訳書				(1箇所当り)	
項 目	計 算 式			単位	数 量
基礎材	【RC-40 t=0.150】				
	A=	1.000 × 1.000	= 1.000	m ²	1.000
	V=	1.000 × 0.150	= 0.150	m ³	0.150
コンクリート	【②】				
	V =	0.900 × 0.900 × 0.850			
	—	0.600 × 0.600 × 0.700			
	—	0.530 × 0.345 × 0.150 × 2			
	—	0.470 × 0.470 × $\pi/4$ × 0.150 × 1	= 0.356	m ³	0.356
型枠	A1=	0.900 × 0.850 × 4	= 3.060		
	A2=	0.600 × 0.850 × 4	= 2.040		
	A3=	— 0.530 × 0.345 × 4	= -0.731		
	A4=	— 0.470 × 0.470 × $\pi/4$ × 2	= -0.347		
		ΣA	= 4.022	m ²	4.022
蓋	【グレーチング蓋】				
	n =	1	= 1	枚	1
足掛金具	n =	—	= —	個	—
基面整正	A =	基礎材より	= 1.00	m ²	1.00

SM-B600-L600-H700 内訳書			(1箇所当り)	
項 目	計 算 式		単位	数 量
(土工)				
床掘	$V = ((2.900 \times 2.900) + (1.900 \times 1.900)) / 2.0$ $\times 1.000$			
埋戻し	$V = 6.010 - 0.839$		m ³	6.010
残土	$V1 = 0.900 \times 0.900 \times 0.850$ $V2 = 1.000 \times 1.000 \times 0.150$ $\Sigma V = 0.839$		m ³	5.171
			m ³	0.839
				

SM-B600-L600-H1000 単位数量表



単位 : m

B 1 =	0.600
B 2 =	0.150
B 3 =	0.900
B 4 =	1.000
L 1 =	0.600
L 2 =	0.150
L 3 =	0.900
L 4 =	1.000

単位 : m

H 1 =	1.000
H 2 =	1.150
H 3 =	0.150

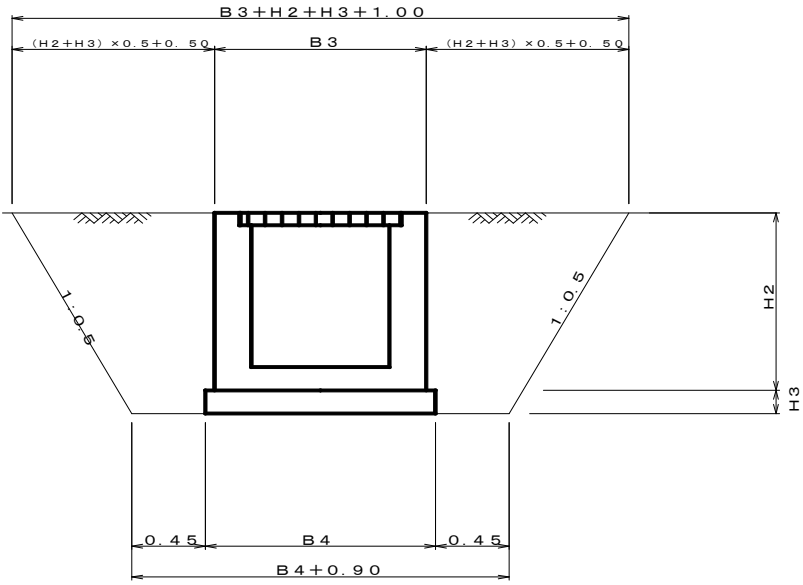
(1箇所当り)

項 目	形 状 寸 法	単位	数 量	摘 要
基礎材	RC-40 t=0.150	m ²	1.0	
		m ³	0.15	
コンクリート	②	m ³	0.49	
コンクリート型枠		m ²	5.8	
グレーチング蓋		枚	1	
足掛金具		本	-	
(土 工)				
床 堀		m ³	9.00	
埋戻し		m ³	7.92	
残 土		m ³	1.08	
基面整正		m ²	1.0	

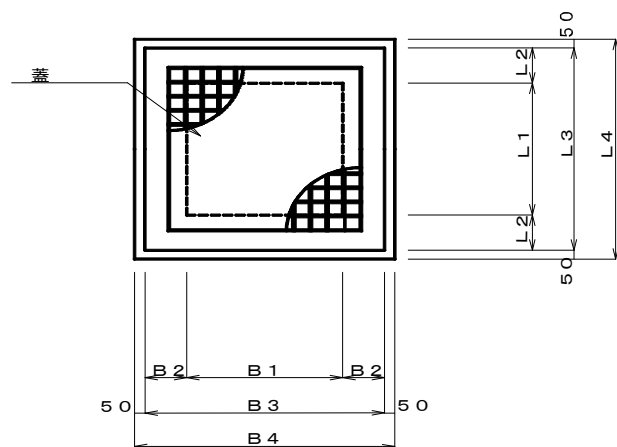
SM-B600-L600-H1000 内訳書				(1箇所当り)	
項 目	計 算 式			単位	数 量
基礎材	【RC-40 t=0.150】				
	A=	1.000 × 1.000	= 1.000	m ²	1.000
	V=	1.000 × 0.150	= 0.150	m ³	0.150
コンクリート	【②】				
	V =	0.900 × 0.900 × 1.150			
	—	0.600 × 0.600 × 1.000			
	—	0.530 × 0.345 × 0.150 × 2			
	—	0.470 × 0.470 × $\pi/4$ × 0.150 × 1	= 0.491	m ³	0.491
型枠	A1=	0.900 × 1.150 × 4	= 4.140		
	A2=	0.600 × 1.150 × 4	= 2.760		
	A3=	— 0.530 × 0.345 × 4	= -0.731		
	A4=	— 0.470 × 0.470 × $\pi/4$ × 2	= -0.347		
		ΣA	= 5.822	m ²	5.822
蓋	【グレーチング蓋】				
	n =	1	= 1	枚	1
足掛金具	n =	—	= —	個	—
基面整正	A =	基礎材より	= 1.00	m ²	1.00

SM-B600-L600-H1000 内訳書

(1箇所当り)

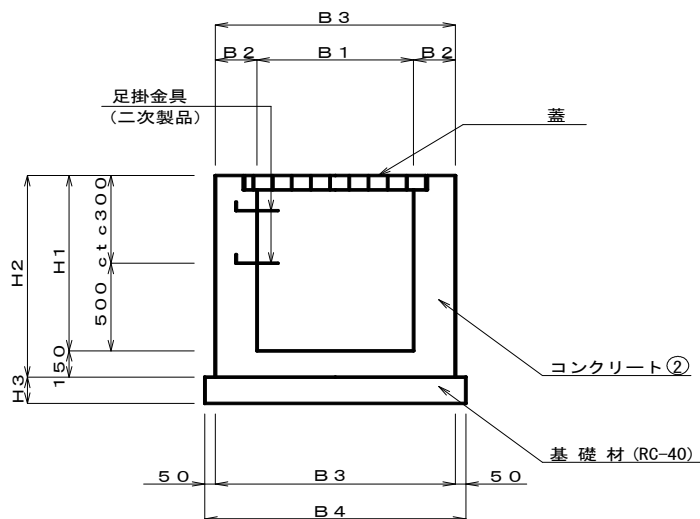
項 目	計 算 式	単位	数 量
(土工)			
床堀	$V = (3.200 \times 3.200 + 1.900 \times 1.900) / 2.0$ $\times 1.300$		
埋戻し	$= 9.003$ $V = 9.003 - 1.082$	m ³	9.003
残土	$= 7.921$ $V1 = 0.900 \times 0.900 \times 1.150 = 0.932$ $V2 = 1.000 \times 1.000 \times 0.150 = 0.150$ $\Sigma V = 1.082$	m ³	7.921
		m ³	1.082
			

SM-B800-L800-H800 単位数量表



単位：m

B 1 =	0.800
B 2 =	0.150
B 3 =	1.100
B 4 =	1.200
L 1 =	0.800
L 2 =	0.150
L 3 =	1.100
L 4 =	1.200



単位：m

H 1 =	0.800
H 2 =	0.950
H 3 =	0.150

(1箇所当り)

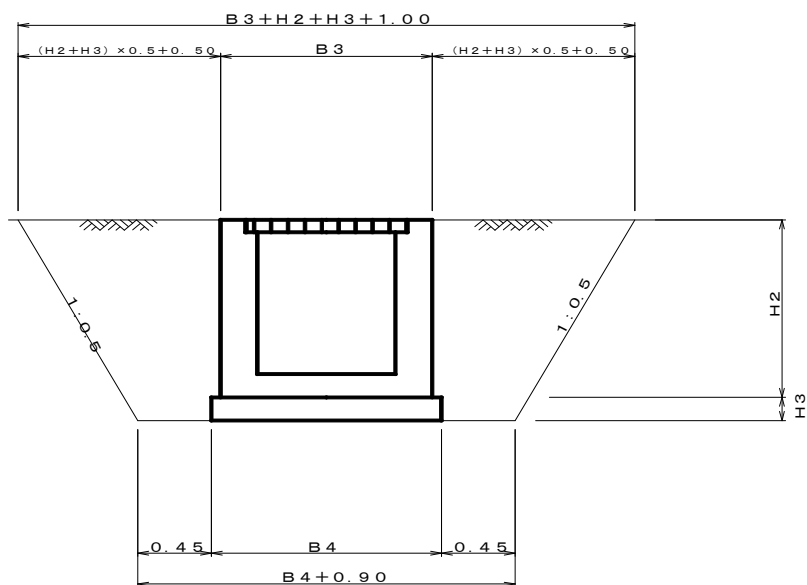
項 目	形 状 寸 法	単位	数 量	摘 要
基礎材	RC-40 t=0.150	m ²	1.4	
		m ³	0.22	
コンクリート	②	m ³	0.57	
コンクリート型枠		m ²	6.3	
グレーチング蓋		枚	1	
足掛金具		本	-	
(土 工)				
床 堀		m ³	8.06	
埋戻し		m ³	6.69	
残 土		m ³	1.37	
基面整正		m ²	1.4	

SM-B800-L800-H800 内訳書				(1箇所当り)	
項 目	計 算 式			単位	数 量
基礎材	【RC-40 t=0.150】				
	A=	1.200 × 1.200	= 1.440	m ²	1.440
	V=	1.440 × 0.150	= 0.216	m ³	0.216
コンクリート	【②】				
	V =	1.100 × 1.100 × 0.950			
	—	0.800 × 0.800 × 0.800			
	—	0.400 × 0.350 × 0.150 × 2			
	—	0.400 × 0.400 × 0.150 × 1	= 0.572	m ³	0.572
型枠	A1=	1.100 × 0.950 × 4	= 4.180		
	A2=	0.800 × 0.950 × 4	= 3.040		
	A3=	— 0.400 × 0.350 × 4	= -0.560		
	A4=	— 0.400 × 0.400 × 2	= -0.320		
			Σ A = 6.340	m ²	6.340
蓋	【グレーチング蓋】				
	n =	1	= 1	枚	1
足掛金具	n =	—	= —	個	—
基面整正	A =	基礎材より	= 1.44	m ²	1.44

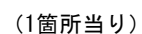
SM-B800-L800-H800 内訳書

(1箇所当り)

項 目	計 算 式	単位	数 量
(土工) 床堀	$V = ((3.200 \times 3.200) + (2.100 \times 2.100)) / 2.0$ $\times 1.100$		
埋戻し	$= 8.058$ $V = 8.058 - 1.366$	m ³	8.058
残土	$= 6.692$ $V1 = 1.100 \times 1.100 \times 0.950 = 1.150$ $V2 = 1.200 \times 1.200 \times 0.150 = 0.216$ $\Sigma V = 1.366$	m ³	6.692
		m ³	1.366



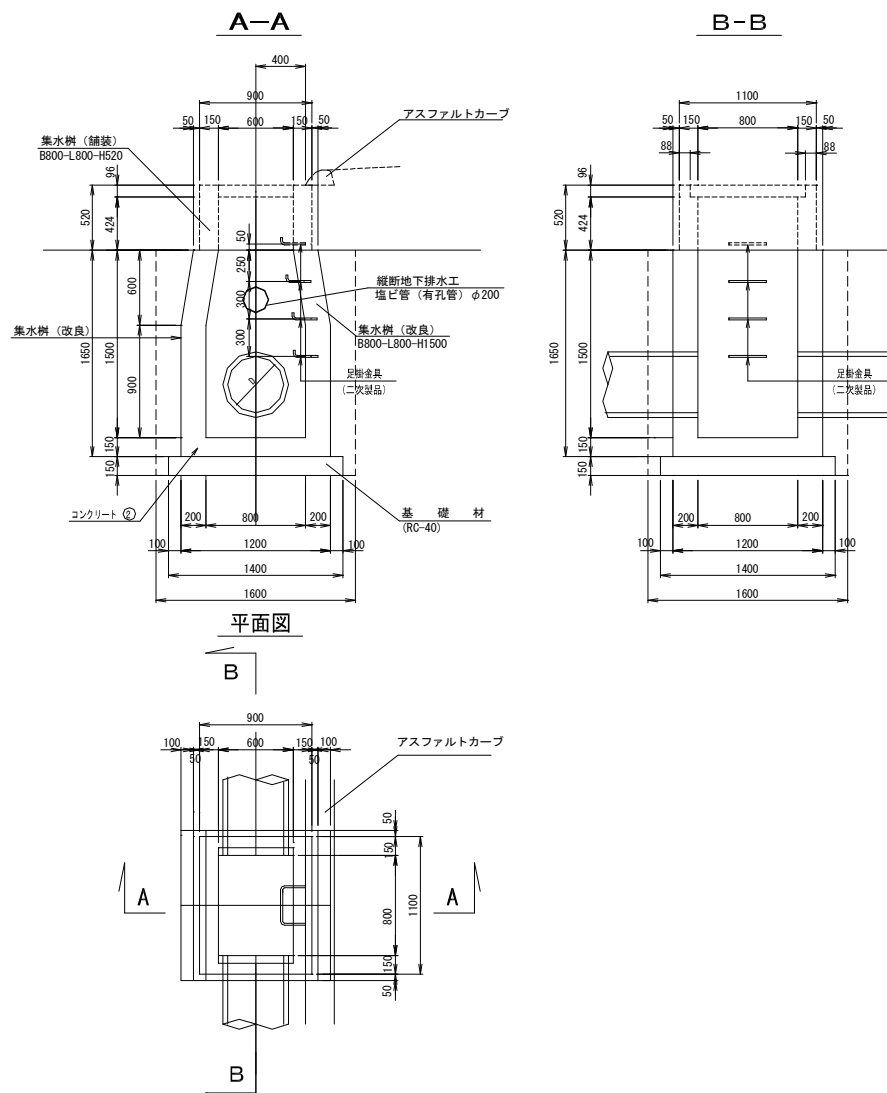
B800-L600-H520

[illegible]

路肩集水柵 B800-L600-H520 内訳書				(1箇所当り)	
項 目	計 算 式			単位	数 量
コンクリート	【②】				
	$V = 1.100 \times 0.900 \times 0.520$ $- 0.600 \times 0.800 \times 0.424$ $- 0.600 \times 0.924 \times 0.096 = 0.258$			m ³	0.258
コンクリート型枠	A1= 1.100 × 0.520 × 2 = 1.144				
	A2= 0.900 × 0.520 × 2 = 0.936				
	A3= 0.600 × 0.520 × 2 = 0.624				
	A4= 0.800 × 0.424 × 2 = 0.678				
	A5= 0.924 × 0.096 × 2 = 0.177				
	Σ A = 3.559			m ²	3.559
鉄筋	W = 東日本高速道路(株)				
	用排水構造物標準設計図集(平成2年10月)p.306より = 1.3			kg	1.3
蓋	【グレーチング蓋】				
	n = 1 = 1			枚	1

路肩集水柵単位数量表

B800-L800-H1500



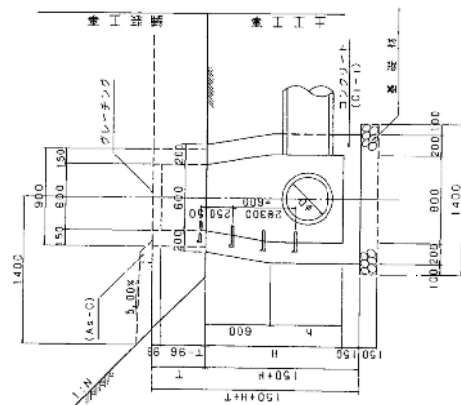
(1箇所当り)

項 目	形 状 寸 法	単位	数 量	摘 要
基礎材	RC-40 t=0.150	m ²	2.0	
コンクリート	②	m ³	0.29	
コンクリート型枠		m ²	12.5	
鉄 筋		kg	3.8	
(土 工)				
床 堀		m ³	4.61	
埋戻し		m ³	2.01	
残 土		m ³	2.60	
基面整正		m ²	2.0	

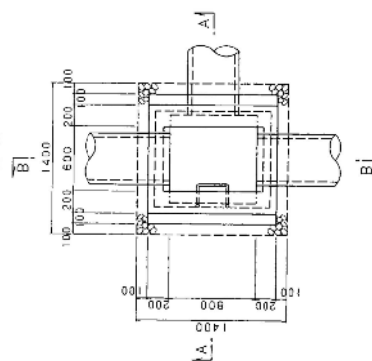
路肩集水桝 B800-L800-H1500 内訳書				(1箇所当り)	
項 目	計 算 式			単位	数 量
基礎材	【RC-40 t=0.150】				
	A=	1.400×1.400	= 1.960	m ²	1.960
	V=	1.960×0.150	= 0.294	m ³	0.294
コンクリート	【②】				
	V =	$\frac{1}{2} \times (1.000 + 1.200) \times 0.600 \times 1.200$			
		$+ 1.200 \times 1.200 \times 1.050 - \frac{1}{2}$			
型枠		$\times (0.600 + 0.800) \times 0.600 \times 0.800$			
		$- 0.800 \times 0.800 \times 0.900$	= 1.392	m ³	1.392
	A1=	$\sqrt{(0.600^2 + 0.100^2)} \times 1.200 \times 2$	= 1.460		
	A2=	$\sqrt{(0.600^2 + 0.100^2)} \times 0.800 \times 2$	= 0.973		
	A3=	$\frac{1}{2} \times (1.000 + 1.200) \times 0.600 \times 2$	= 1.320		
	A4=	$\frac{1}{2} \times (0.600 + 0.800) \times 0.600 \times 2$	= 0.840		
	A5=	$1.200 \times 1.050 \times 4$	= 5.040		
	A6=	$0.800 \times 0.900 \times 4$	= 2.880		
		$\Sigma A =$	12.513	m ²	12.513
鉄筋	W =	東日本高速道路(株)			
		用排水構造物標準設計図集(平成2年10月)p. 305より	= 3.8	kg	3.8
基面整正	A =	基礎材より	= 1.96	m ²	1.96

路肩集水柵 B800-L800-H1500 内訳書				(1箇所当り)	
項 目	計 算 式			単位	数 量
(土工)					
床堀	$V = 1.600 \times 1.600 \times 1.800 = 4.608$			m ³	4.608
埋戻し	$V = 4.61 - 2.60 = 2.010$			m ³	2.010
残土	$V1 = 1.400 \times 1.400 \times 0.150 = 0.294$ $V2 = \frac{1}{2} \times (1.000 + 1.200) \times 0.600 \times 1.200$ $\quad \quad \quad + 1.200 \times 1.200 \times 1.050 = 2.304$ $\Sigma V = 2.598$			m ³	2.598

—



124



1

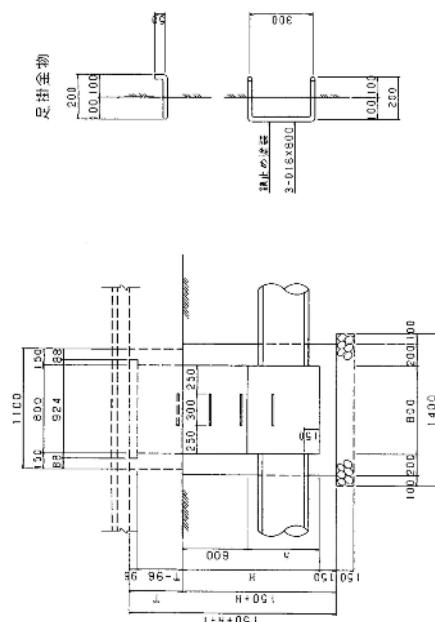


表 1

種別	項目	構造特性		コンクリート 要量 M ³	C-1 M ²	C-2 M ²	型わく D	鉄筋 A	型型材 M ³	積込
0C-S-0, 80×1,200				1.05	9.07	3.8	0.29			
0.80×1,80×1,300				1.13	9.87	3.8	0.29			
0.80×0.80×1,400				1.21	10.97	3.8	0.29			
0.80×0.80×1,600				1.37	12.27	3.8	0.29			
0.80×0.80×1,800				1.53	13.97	3.8	0.29			

新編國語

項目	炭酸水素ナトリウム (M ³)	増量 (M ³)	減量 (M ³)	差				
増減	炭酸水素ナトリウム	増量あり	減量あり					
	炭酸水素ナトリウム	炭酸水素ナトリウム	炭酸水素ナトリウム	炭酸水素ナトリウム				
	0.5-0.99	0.50-1.200	3.15	2.77	1.37	1.79	1.50	
	1.00-1.99	0.80-1.300	3.41	3.53	1.47	1.59	1.94	1.64
	2.00-2.99	0.90-1.400	3.7	3.28	1.59	1.48	2.06	1.79
3.00-3.99	1.50-1.600	4.18	3.90	1.81	1.73	2.37	2.07	
4.00-4.99	2.00-2.100	4.51	4.21	2.02	1.96	2.58	2.26	

主記

1. 東京府は都府庁舎の公共料金を使用しない。
2. 公共料金を用いる場合は、その金は都府の事業に（子）をつくる。
3. この法律は施行期日以後施行するときは、その法律の施行期日の翌日から五年の施行期日とする。
4. この法律の施行期日以後施行するときは、その法律の施行期日の翌日から五年の施行期日とする。
5. 都府の公共料金を用いる場合は、その金は都府の事業に（子）をつくる。
6. この法律は施行期日以後施行するときは、その法律の施行期日の翌日から五年の施行期日とする。

用降水構造物豫選設計圖集

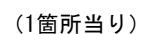
明土部路國藝大生方（土工時）

 $DC-S=0.80 \cdot 0.80 \cdot H$

R:	No.	
		年 月 日

日本道路公団

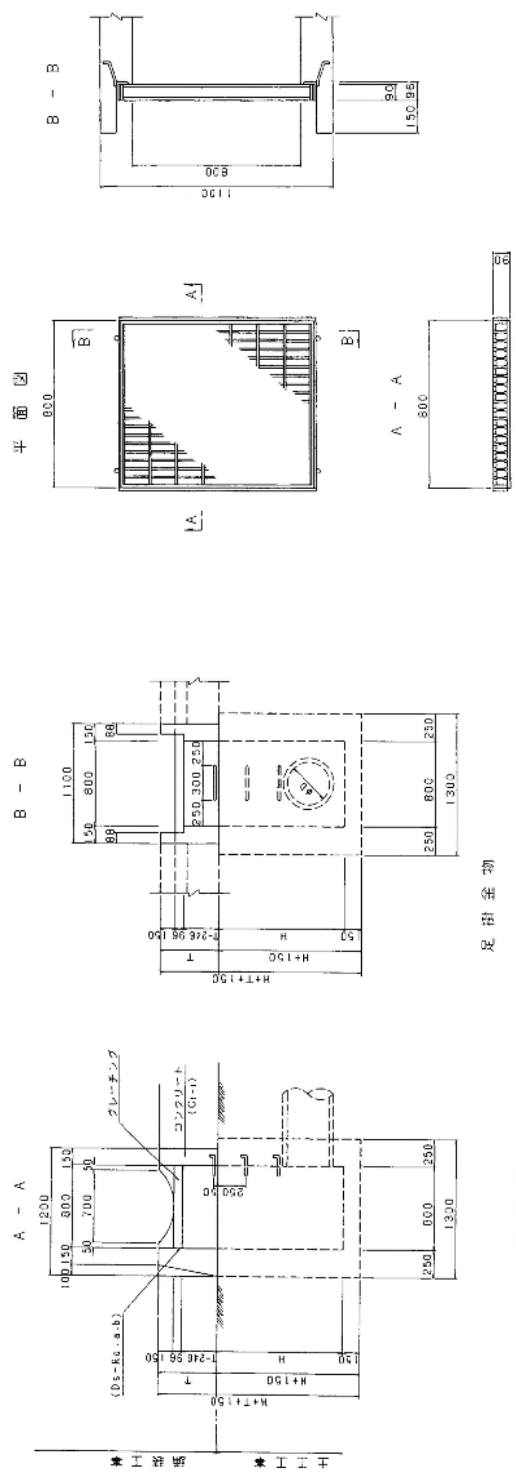
B800-L800-H520

[illegible]

中央分離帯集水柵 B800-L800-H520 内訳書				(1箇所当り)	
項 目	計 算 式			単位	数 量
コンクリート	【②】 $V = \begin{aligned} &1/2 \times (1.100 + 1.200) \times 0.520 \times 1.100 \\ &- 0.800 \times 0.800 \times 0.274 \\ &- 0.924 \times 0.800 \times 0.246 = 0.301 \end{aligned}$			m ³	0.301
コンクリート型枠	$\begin{aligned} A1 &= \sqrt{(0.520^2 + 0.100^2)} \times 1.100 = 0.582 \\ A2 &= 1/2 \times (1.100 + 1.200) \times 0.520 \times 2 = 1.196 \\ A3 &= 1.100 \times 0.520 = 0.572 \\ A4 &= 0.800 \times 0.520 \times 2 = 0.832 \\ A5 &= 0.800 \times 0.274 \times 2 = 0.438 \\ A6 &= 0.924 \times 0.246 \times 2 = 0.455 \\ \hline \Sigma A &= 4.075 \end{aligned}$			m ²	4.075
鉄筋	$W = \begin{aligned} &\text{東日本高速道路(株)} \\ &\text{用排水構造物標準設計図集(平成2年10月)p.311より} = 1.3 \end{aligned}$			kg	1.3
蓋	【グレーチング蓋】 $n = 1 = 1$			枚	1

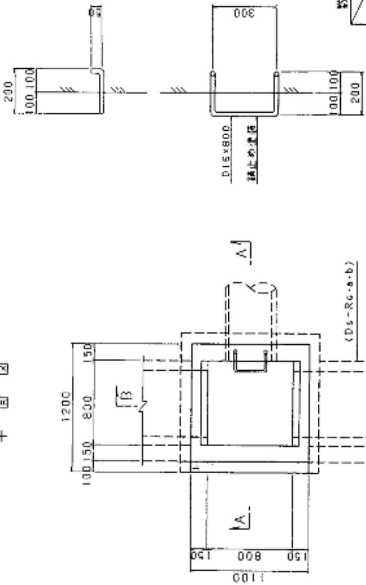
DC-M-RG

グレーチング



平面図

足掛金物



- 注記
1. 設置する場合は下記条件を満たすこと。ただし図は参考として一例を示した。
(a)材質 JIS 3101 (一般構造用圧延鋼材) の2種S41 またはそれと同等以上のもの。
(b)設置 中心部20×50cmの面に8,000kgの荷重を加え、たわみならみ等なく、破損しないこと。
2. 設置場所は、車両走行方向とよとの主材所長が異なるよう設置する。
3. 図中のTは、溝設置を意味する。

数量表

項目	コンクリート	型わく	は	溝	グレーチング	溝蓋
単位	C-1	D	A	A	A	A
	M ²	M ²	M ²	M ²	M ²	M ²
DE-M-RG	0.21	3.01	1.3	1	溝蓋厚 400	
DE-M-RG	0.25	3.40	1.3	1	溝蓋厚 450	
DE-M-RG	0.28	3.78	1.3	1	溝蓋厚 500	
DE-M-RG	0.31	4.16	1.3	1	溝蓋厚 550	

用排水施設標準設計図集

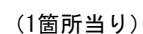
中央分館標準水まき (溝蓋時) ロートガック一用
DC-M-RG

図名: _____ 図号: _____ 年月日: _____

設計者: _____ 監理者: _____

日本道路公団

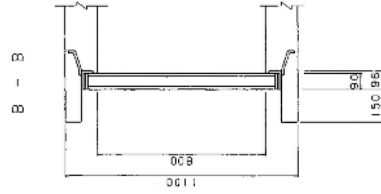
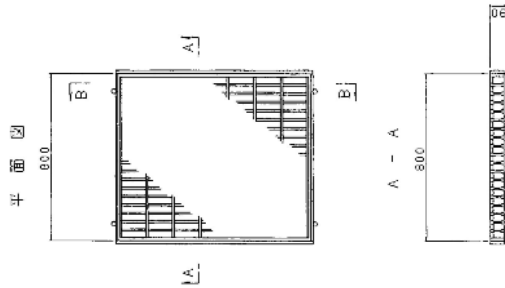
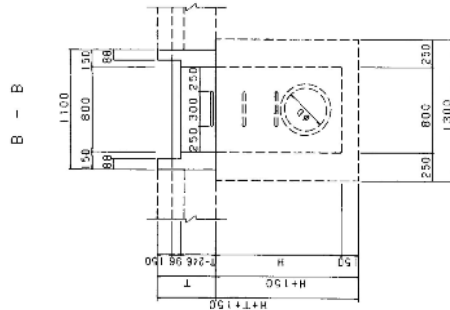
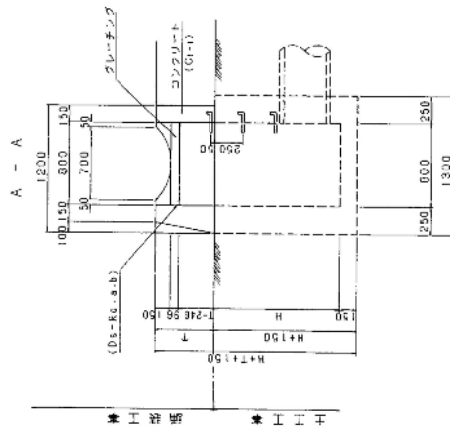
B800-L800-H650

[illegible]

中央分離帯集水柵 B800-L800-H650 内訳書				(1箇所当り)	
項 目	計 算 式			単位	数 量
コンクリート	【②】 $V = \begin{aligned} &1/2 \times (1.100 + 1.200) \times 0.650 \times 1.100 \\ &- 0.800 \times 0.800 \times 0.404 \\ &- 0.924 \times 0.800 \times 0.246 = 0.382 \end{aligned}$			m ³	0.382
コンクリート型枠	$\begin{aligned} A1 &= \sqrt{(0.650^2 + 0.100^2)} \times 1.100 = 0.723 \\ A2 &= 1/2 \times (1.100 + 1.200) \times 0.650 \times 2 = 1.495 \\ A3 &= 1.100 \times 0.650 = 0.715 \\ A4 &= 0.800 \times 0.650 \times 2 = 1.040 \\ A5 &= 0.800 \times 0.404 \times 2 = 0.646 \\ A6 &= 0.924 \times 0.246 \times 2 = 0.455 \\ \hline \Sigma A &= 5.074 \end{aligned}$			m ²	5.074
鉄筋	$W = \begin{aligned} &\text{東日本高速道路(株)} \\ &\text{用排水構造物標準設計図集(平成2年10月)p.311より} = 1.3 \end{aligned}$			kg	1.3
蓋	【グレーチング蓋】 $n = 1 = 1$			枚	1

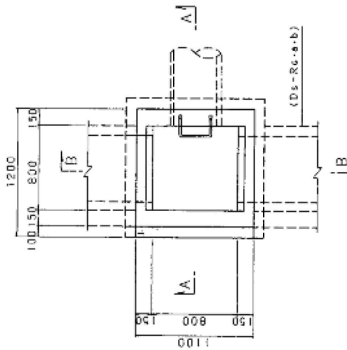
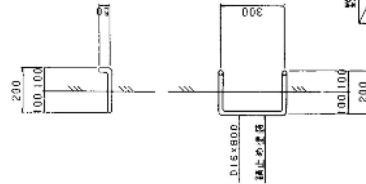
DC-M-Rg

グレーチング



足掛金物

平面図



種別	コンクリート型枠	型枠	足掛金物	グレーチング	構造
DE-M-Rg	0.21	3.01	1.3	1	構造厚 400
DE-M-Rg	0.25	3.40	1.3	1	構造厚 450
DE-M-Rg	0.28	3.78	1.3	1	構造厚 500
DE-M-Rg	0.31	4.16	1.3	1	構造厚 550

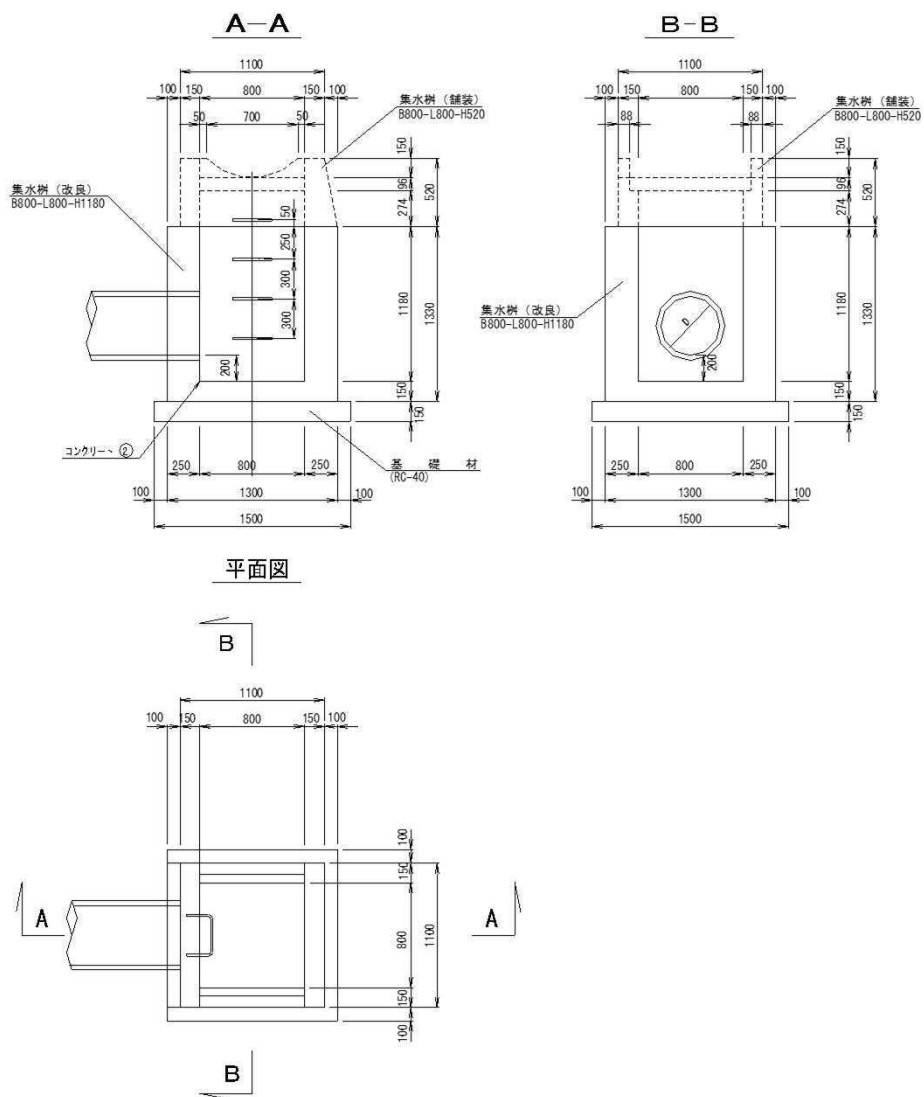
1箇所当り

- 注記
1. 図面より足掛金物を決定すること。ただし図は参考として一例を示した。
 - (a) 材質 JIS 3101 (一般構造用圧延鋼材) の2種SS41またはそれと同等以上のもの。
 - (b) 径 中心部20×500mmの面に8,000kφの高さを加え、はめるなら高さなく、取付しないこと。
 2. 鋼製または、鋼製金物等による主部材が腐食等となるよう設置する。
 3. 図中の丁は、溝埋めを要する。

用排水構造物標準設計図集	
中央分館標準集「排水用」ロードカッター用	
DC-M-Rg	
図名	図号
設計者	年月日
日本道路公社	

中央分離帯集水柵単位数量表

B800-L800-H1180



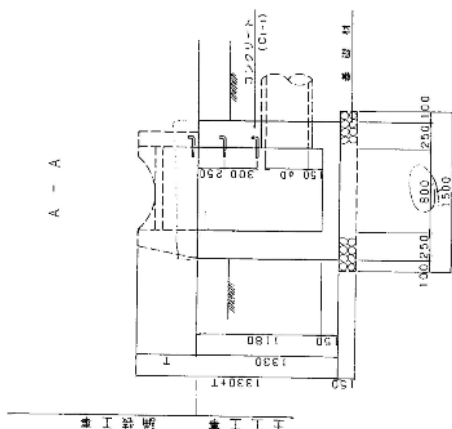
(1箇所当り)

項 目	形 状 寸 法	単 位	数 量	摘 要
基礎材	RC-40 t=0.150	m ²	2.3	
コンクリート	②	m ³	0.34	
コンクリート型枠		m ²	10.4	
鉄 筋		kg	2.5	
(土 工)				
床 堀		m ³	3.02	
埋戻し		m ³	0.94	
残 土		m ³	2.08	
基面整正		m ²	2.3	

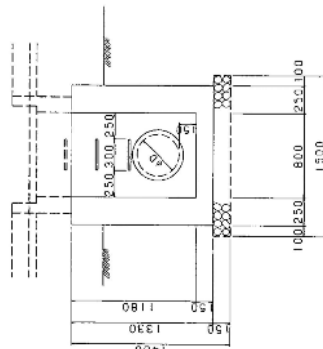
中央分離帯集水桝 B800-L800-H1180 内訳書				(1箇所当り)	
項 目	計 算 式			単位	数 量
基礎材	【RC-40 t=0.150】 V = 東日本高速道路(株) 用排水構造物標準設計図集(平成2年10月)p. 309より A = 0.34 / 0.15			m ³ m ²	0.34 2.27
コンクリート	【②】 V = 東日本高速道路(株) 用排水構造物標準設計図集(平成2年10月)p. 309より			m ³	1.45
コンクリート型枠	A = 東日本高速道路(株) 用排水構造物標準設計図集(平成2年10月)p. 309より			m ²	10.35
鉄筋	W = 東日本高速道路(株) 用排水構造物標準設計図集(平成2年10月)p. 309より			kg	2.5
基面整正	A = 基礎材より			m ²	2.27
(土工) 床掘	V = 東日本高速道路(株) 用排水構造物標準設計図集(平成2年10月)p. 309より			m ³	3.02
埋戻し	V = 3.02 - 2.08			m ³	0.94
残土	V = 東日本高速道路(株) 用排水構造物標準設計図集(平成2年10月)p. 309より			m ³	2.08

Dc-M-0.80・0.80・H
Dc-M-0.80・0.80・H (F)

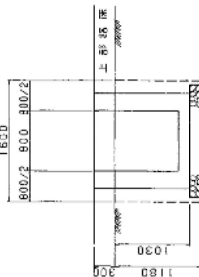
A - A



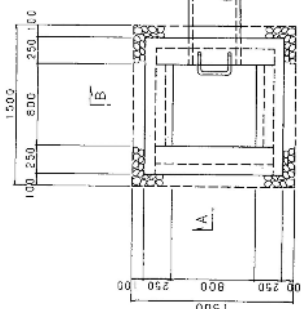
B - B



掘削図
機械掘削



平面図



設置表

種別	設置場所	コンクリート				土		掘削		掘削		掘削
		必要量	必要量	必要量	必要量	必要量	必要量	必要量	必要量	必要量	必要量	
Dc-M-0.80・0.80・H (F)		1.45	10.35	2.5	0.34							

掘削関係表

種別	掘削	掘削		掘削		掘削		掘削		掘削
		必要量	必要量	必要量	必要量	必要量	必要量	必要量	必要量	
Dc-M-0.80・0.80・H (F)		3.02	2.64	0.94	0.90	2.08	1.74	0.77	0.26	0.51

- 注記
1. 掘削は地盤を不況の場合には使用しない。
 2. 掘削は地盤を不況の場合には使用しない。
 3. 掘削は地盤を不況の場合には使用しない。
 4. 掘削は地盤を不況の場合には使用しない。
 5. 掘削は地盤を不況の場合には使用しない。
 6. 掘削は地盤を不況の場合には使用しない。
 7. 掘削は地盤を不況の場合には使用しない。

用排水施設標準設計図案

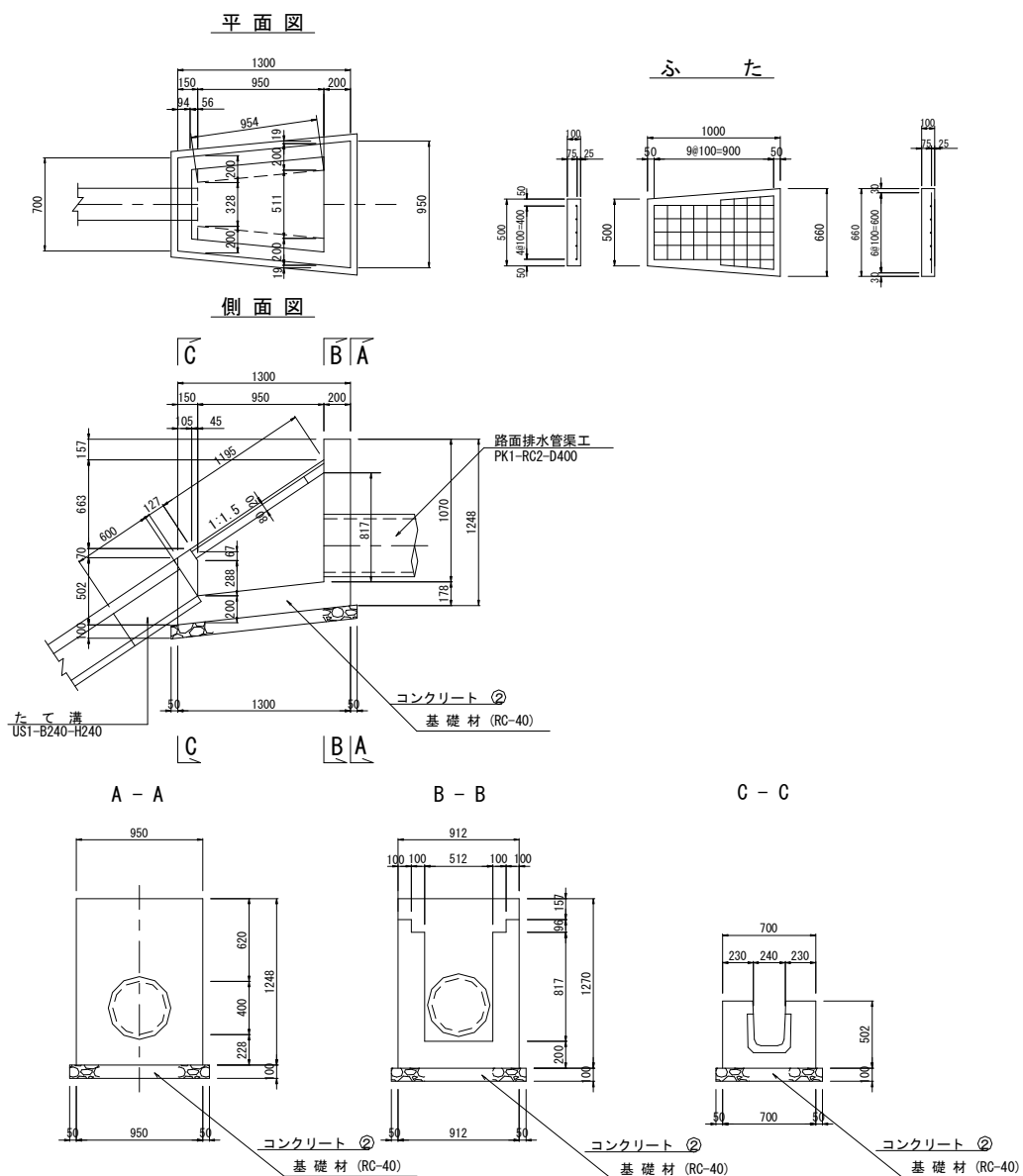
中沢分館排水ます (土工時)
Dc-M-0.80・0.80H

No. 1650

日本道路公団

路面排水接続柵単位数量表

接続柵(1.5)

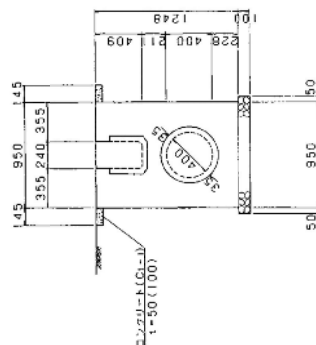


(1箇所当り)

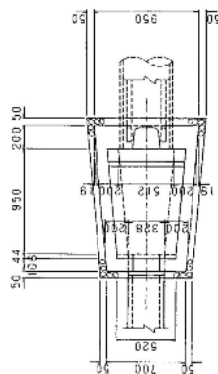
項 目	形 状 寸 法	単 位	数 量	摘 要
基礎材	RC-40 t=0.100	m ²	1.3	
		m ³	0.13	
コンクリート	②	m ³	0.68	
コンクリート型枠		m ²	6.0	
鉄 筋	D10	kg	5.6	
(土 工)				
床 堀		m ³	2.11	
埋戻し		m ³	0.93	
残 土		m ³	1.18	
基面整正		m ²	1.3	

路面排水接続柵 接続柵(1.5) 内訳書				(1箇所当り)	
項 目	計 算 式			単位	数 量
基礎材	【RC-40 t=0.100】 V = 東日本高速道路(株) 用排水構造物標準設計図集(平成2年10月)p. 501より A = 0.13 / 0.10			m ³ m ²	0.13 1.30
コンクリート	【②】 V = 東日本高速道路(株) 用排水構造物標準設計図集(平成2年10月)p. 501より			m ³	0.68
コンクリート型枠	A = 東日本高速道路(株) 用排水構造物標準設計図集(平成2年10月)p. 501より			m ²	6.01
鉄筋	W = 東日本高速道路(株) 用排水構造物標準設計図集(平成2年10月)p. 501より			kg	5.6
基面整正	A = 基礎材より			m ²	1.30
(土工) 床掘	V = 東日本高速道路(株) 用排水構造物標準設計図集(平成2年10月)p. 501より			m ³	2.11
埋戻し	V = 東日本高速道路(株) 用排水構造物標準設計図集(平成2年10月)p. 501より			m ³	0.93
残土	V = 東日本高速道路(株) 用排水構造物標準設計図集(平成2年10月)p. 501より			m ³	1.18

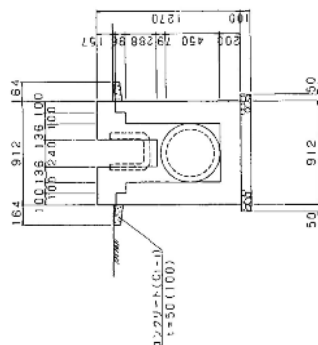
圖 13-1-1



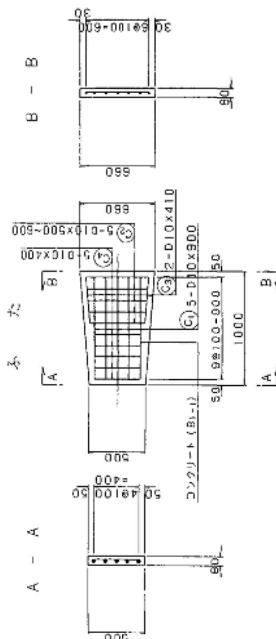
圖面下



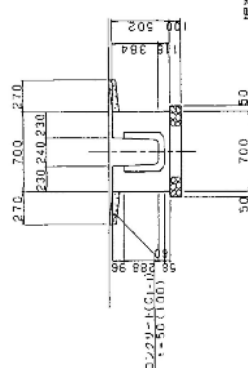
—



22



U
I
U



(7) 内の数字は、1-100の時の値を示す。

1. 記号の(1, 5)は、ノリ母が1:1.5であることを示す。
2. $F=0.40(1, 5)$ に後述するトナツチ集に例えられた1個は、秋田コクリットU形筒のよか(JIS A5334-1982 1号呼び名240)を認けたものとみなす($F=0.40(1, 5)$)に含むものとする。
3. 本体上に出露するふたの直置き、横置きを示す。
4. 本型は出露するふたの直置き、横置きを示す。

検査票										試験番号			
項目		構造物種別		コンクリート		型わく		法師		産地材		備考	
種類	普通部	B+1	C+1	C+1	D ₁	A	JIS A334 —BSE						
	M ³	t=50	t=100	t=50	t=100	KG	M ³	存					
	0.05	0.60	0.03	0.05	5.43	7.51	0.5B	5.6	0.13	I			6SKg/m ³
	F=60.40 (1.5)												

掘削関係表		項目		人力掘削 (M ³)	積 累
種 別	日	土	砂		
				t=50	t=100
掘 削		2.11	2.28		
埋 戻 土		0.93	0.99		
計		1.18	1.29		

用排水体逆物性設計図裏

中央に逆排水管を2本立ての図様（のり図様）：1.5）
 $F = \phi 0.40 (1.5)$

場所： No. 年 月 日

製図者氏名

日本道路公团

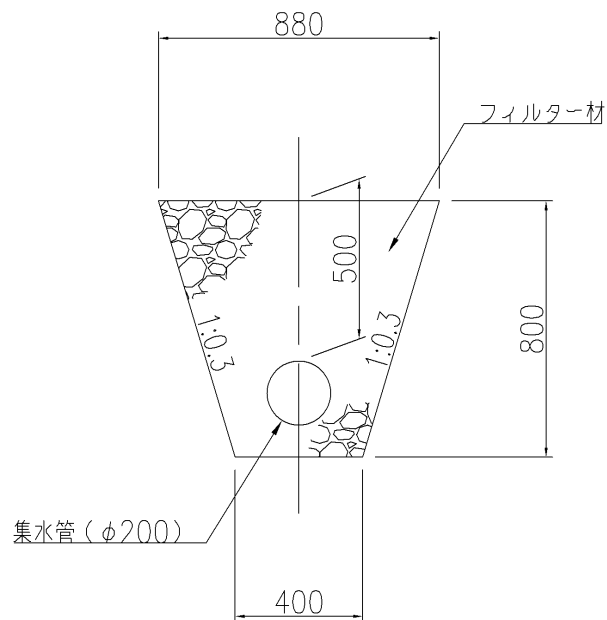
地下排水工
單位數量集計表

(10m当り)

[illegible]

地下排水工 単位数量計算書

(10m当り)

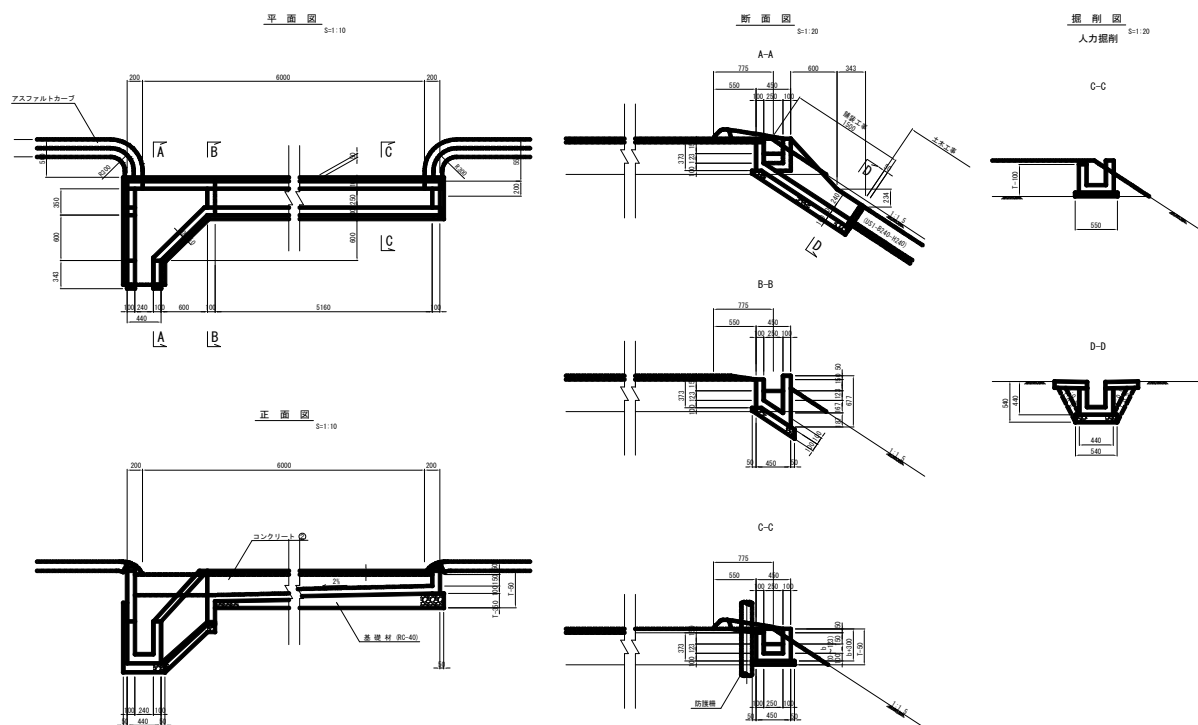


種 別	算 式	数 量
1. 管本体	硬質ポリエチレンパイプ $N = 10.000 \div 4.000 =$ 有孔ヒューム管 $N = 10.000 \div 2.000 =$	2.500 本 5.000 本
2. フィルター材	$V = \{ (0.400 + 0.880) \times 1/2 \times 0.800 - \pi \times 0.100 \times 0.100 \} \times 10.0 =$	4.806 m ³

(ロールドガッター-500型)

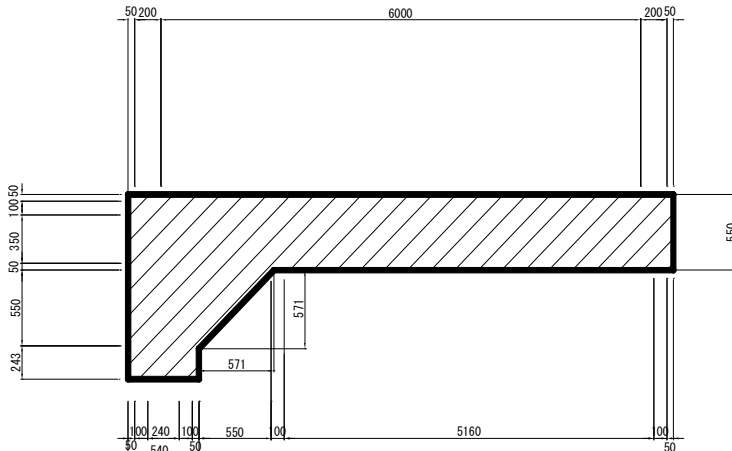
[illegible]

吞吐口工A單位數量表

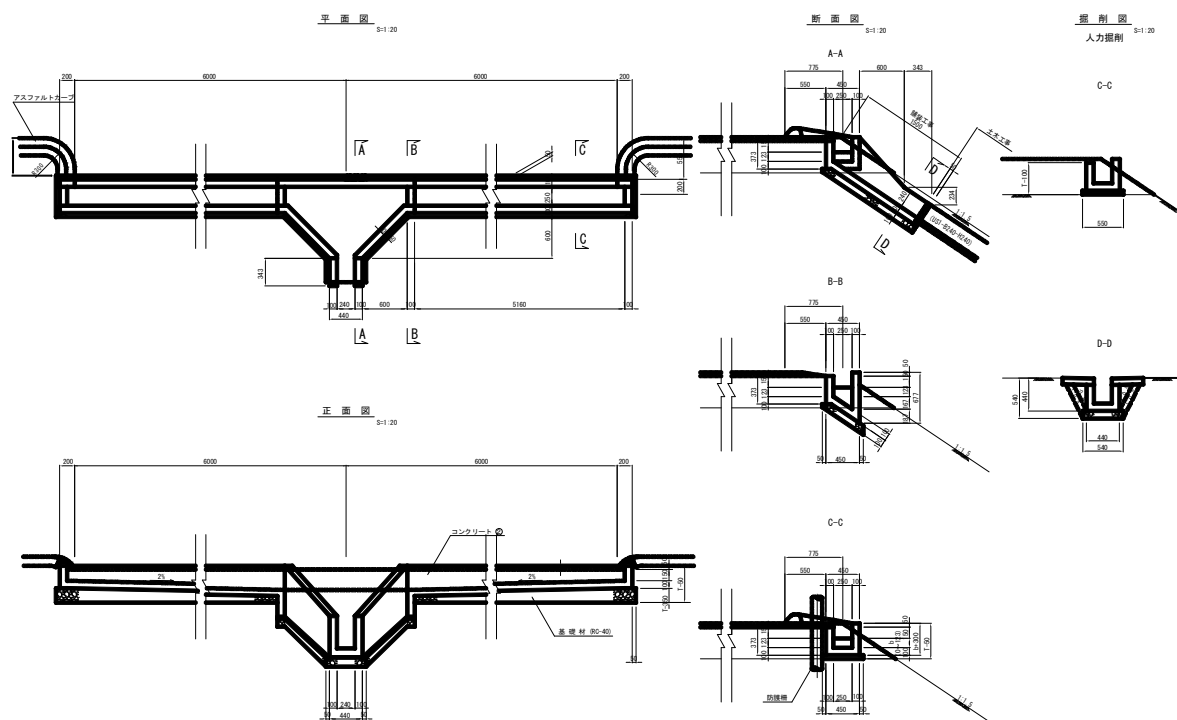


(1箇所当り)

[illegible]

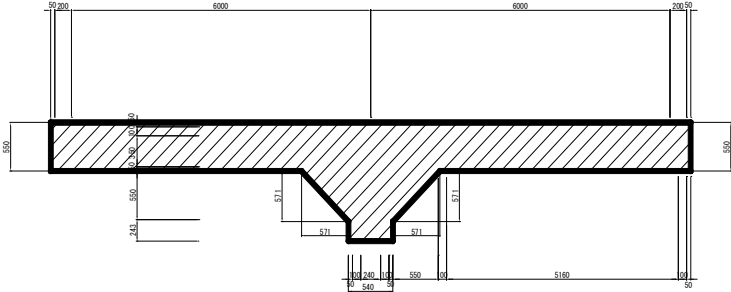
吞吐口工A内訳書		(1箇所当り)	
項 目	計 算 式	単位	数 量
基礎材	 【RC-40 t=0.100】 $A = 0.550 \times 6.500 + 0.540 \times 0.793 + \frac{1}{2} \times 0.571 \times 0.571 = 4.17 \text{ m}^2$ $V = 4.170 \times 0.100 = 0.42 \text{ m}^3$		
コンクリート	【②】 V = 東日本高速道路(株) 用排水構造物標準設計図集(平成2年10月)p. 402より $= 0.750 \text{ m}^3$		
コンクリート型枠	A = 東日本高速道路(株) 用排水構造物標準設計図集(平成2年10月)p. 402より $= 9.32 \text{ m}^2$		
基面整正	A = 基礎材より $= 4.17 \text{ m}^2$		
(土工) 床堀	V = 東日本高速道路(株) 用排水構造物標準設計図集(平成2年10月)p. 402より $= 0.370 \text{ m}^3$		
埋戻し	$V = 0.370 - 0.310 = 0.060 \text{ m}^3$		
残土	V = 東日本高速道路(株) 用排水構造物標準設計図集(平成2年10月)p. 402より $= 0.310 \text{ m}^3$		

吞吐口工B單位數量表



(1箇所当り)

[illegible]

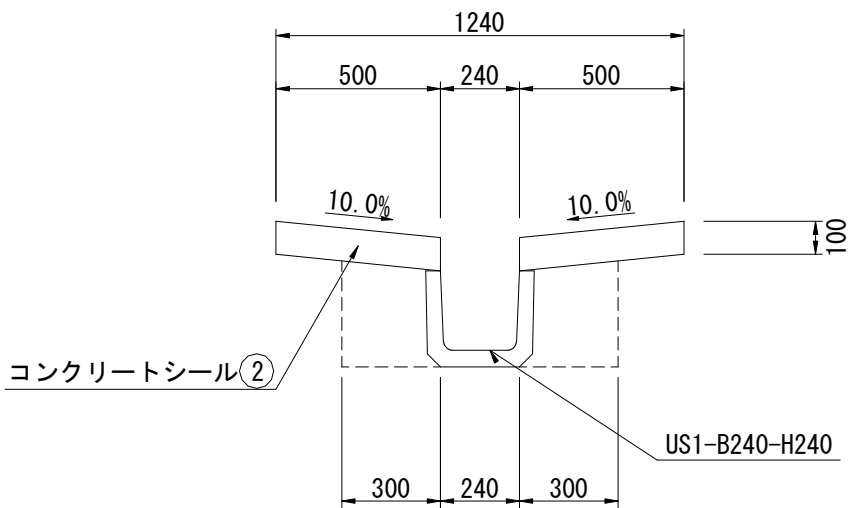
吞吐口工B内訳書		(1箇所当り)	
項 目	計 算 式	単位	数 量
基礎材	 【RC-40 t=0.100】 $A = 0.550 \times 12.500 + 0.540 \times 0.793 + \frac{1}{2} \times 0.571 \times 0.571 \times 2 = 7.63$ $V = 7.630 \times 0.100 = 0.76$	m ² m ³	7.63 0.76
コンクリート	【②】 V = 東日本高速道路(株) 用排水構造物標準設計図集(平成2年10月)p.402より $= 1.320$	m ³	1.320
コンクリート型枠	A = 東日本高速道路(株) 用排水構造物標準設計図集(平成2年10月)p.402より $= 16.07$	m ²	16.07
基面整正	A = 基礎材より $= 7.63$	m ²	7.63
(土工) 床堀	V = 東日本高速道路(株) 用排水構造物標準設計図集(平成2年10月)p.402より $= 0.460$	m ³	0.460
埋戻し	$V = 0.460 - 0.400 = 0.060$	m ³	0.060
残土	V = 東日本高速道路(株) 用排水構造物標準設計図集(平成2年10月)p.402より $= 0.400$	m ³	0.400

單位數量集計表

[illegible]

たて溝 US1-B240-H240 単位数量計算書

(10m当り)



種 別	算 式	数 量
1. 側溝本体	$N = 10.000 \div 0.600 =$	16.5 個
2. コンクリートシール	$V = 0.500 \times 0.100 \times 10.000 \times 2 =$	1.000 m ³
3. 型 枠	$A = 0.100 \times 10.000 \times 2 \times 2 =$	4.000 m ²
4. 土 工 床 掘	$V = (0.840 \times 0.290 + 0.500 \times 0.100 \times 2) \times 10.000 =$	3.436 m ³
埋 戻	$V = 0.300 \times 0.290 \times 10.000 \times 2 =$	1.740 m ³
残 土	$V = \text{床掘} - \text{埋戻} =$	1.696 m ³

継手コンクリート(盛土部-Bタイプ)

單位數量集計表

(1箇所当り)

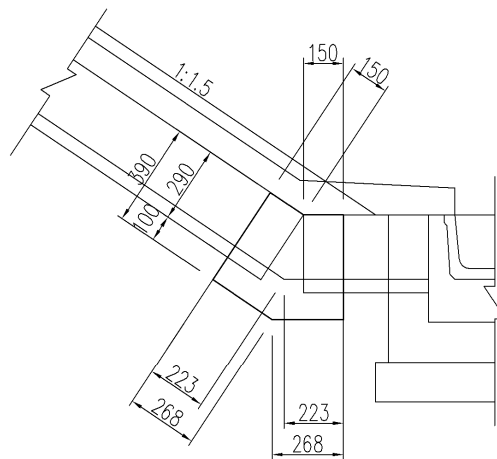
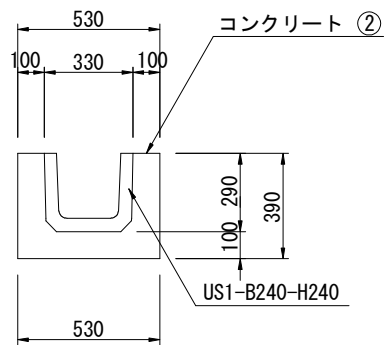
[illegible]

継手コンクリート(盛土部-Bタイプ) 単位数量計算書

(1箇所当り)

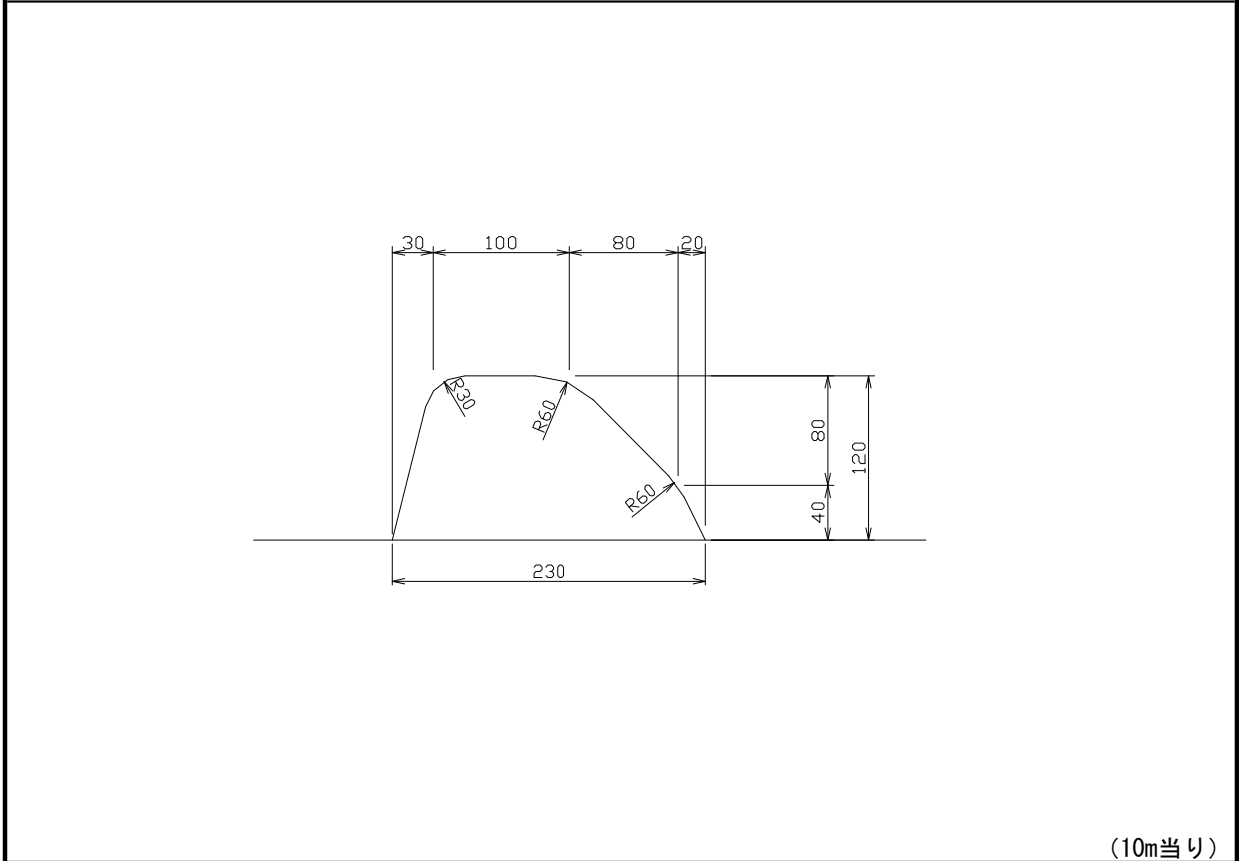
断 面 図

継手コンクリート Dタイプ



種 別	算 式	数 量
1. コンクリート	$V1 = 1/2 \times (0.150 + 0.268) \times 0.390 \times 2 \times 0.530$	$= 0.086 \text{ m}^3$
	$V2 = -1/2 \times (0.150 + 0.223) \times 0.290 \times 2 \times 0.330$	$= -0.036 \text{ m}^3$
	$\Sigma V =$	0.050 m^3
2. 型 枠	$A = 1/2 \times (0.150 + 0.268) \times 0.390 \times 2 \times 2$	$= 0.326 \text{ m}^2$

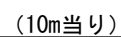
アスファルトカーブ 単位数量表



項 目	形 狀 寸 法	單位	數 量	摘 要
-----	---------	----	-----	-----

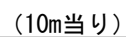
[illegible]

(本線切土部)

[illegible]

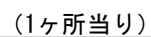
コンクリートシール工内訳書			(10m当り)	
項 目	計 算 式		単位	数 量
コンクリートシール	(t=100) V= 0.800 × 0.100 × 10.000 = 0.800		m ³	0.800

(中央分離帶工)

[illegible]

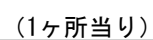
コンクリートシール工内訳書				(10m当り)
項 目	計 算 式			単 位 数 量
コンクリートシール	(t=100) V= 1.200 × 0.100 × 10.000 = 1.200			m ³ 1.200

(すりつけ区間1)

[illegible]

コンクリートシール工内訳書				(1ヶ所当り)	
項 目	計 算 式			単 位	数 量
コンクリートシール	(t=100)				
	V=	29.300 × 0.100 × 10.000	= 29.300	m ²	29.3
	V=	29.300 × 0.100	= 2.930	m ³	2.9

(すりつけ区間2)

[illegible]

コンクリートシール工内訳書				(1ヶ所当り)	
項 目	計 算 式			単 位	数 量
コンクリートシール	(t=100)				
	V=	26.400 × 0.100 × 10.000	= 26.400	m ²	26.4
	V=	26.400 × 0.100	= 2.640	m ³	2.6

Diagram illustrating the plan view of a road intersection, showing lane boundaries, lane lengths, and a separation area.

Key dimensions and labels:

- 車道境界部 L=80.0m (Lane Boundary Section)
- 車道境界部 L=27.8m (Lane Boundary Section)
- 舗装端部 L=30.7m (Paved End Section)
- 分離帯面積 A=149.8m² (Separation Area)
- 舗装端部 L=21.3m (Paved End Section)

Other labels include NO.175, NO.177+01.347, A=50, L=216.07, NO.180, NO.177+01.281, R=∞, L=0.066, and NO.13-2.

(1ヶ所当り)

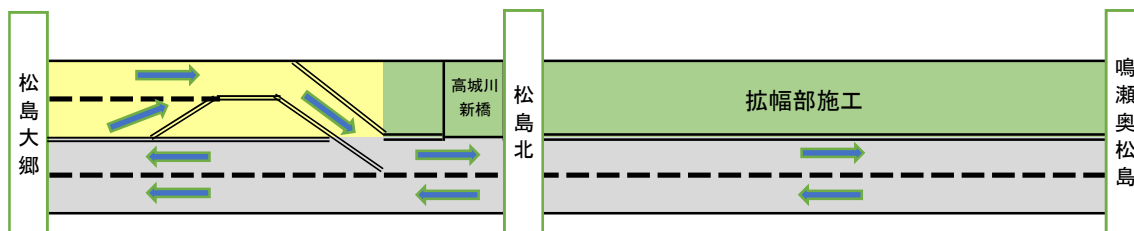
[illegible]

中央分離帯開口部舗装工内訳書			(1ヶ所当り)	
項 目	計 算 式	単位	数 量	
表層工	(t=50)			
	A= 149.800 - (80.000 + 27.800) × 0.100 + (30.700 + 21.300) × 0.100 = 144.220	m ³	144.220	
基礎工	(t=50)			
	A= 149.800 - (80.000 + 27.800) × 0.100 + (30.700 + 21.300) × 0.100 = 144.220	m ²	144.220	
上層路盤工	(t=100)			
	A= 149.800 - (80.000 + 27.800) × 0.200 + (30.700 + 21.300) × 0.200 = 138.640	m ²	138.640	
下層路盤工	(t=320)			
	A= 149.800 - (80.000 + 27.800) × 0.200 + (30.700 + 21.300) × 0.200 = 138.640	m ²	138.640	

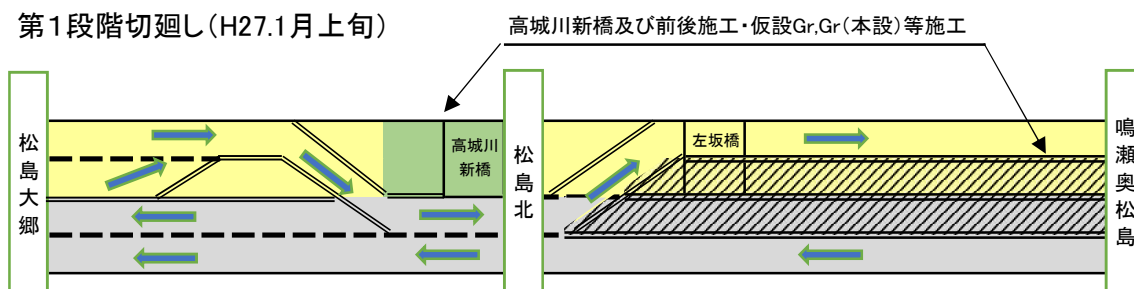
切り廻し計画(参考図)

	完了済区間(既設)
	新設部完了区間
	新設部施工区間

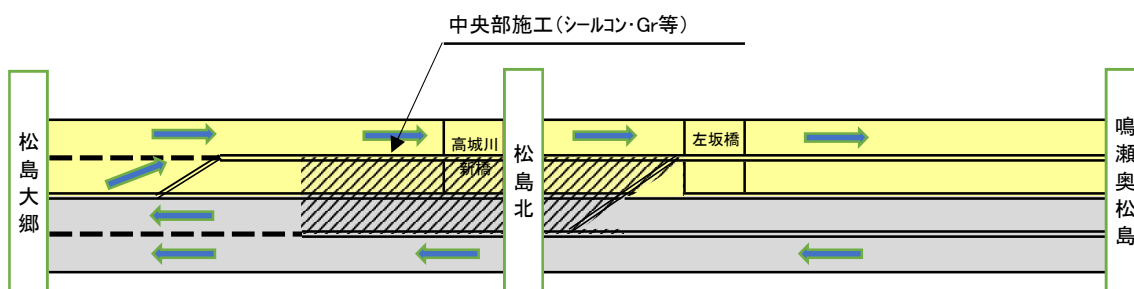
① 現在の供用状況



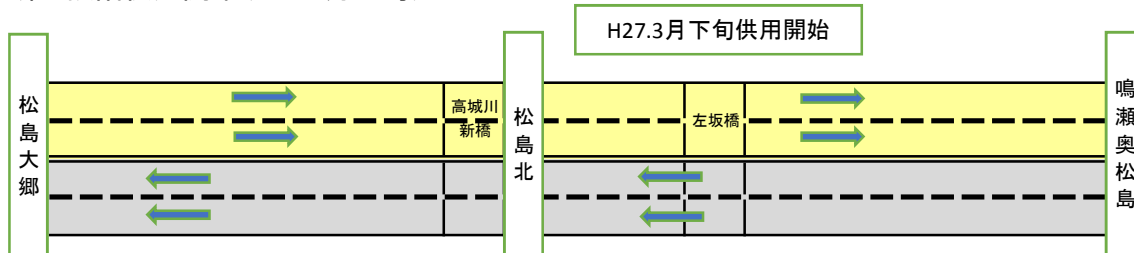
② 第1段階切廻し(H27.1月上旬)



③ 第2段階切廻し(H27.2月上旬)



④ 第3段階供用開始(H27.3月下旬)



◇ 交通規制等

1) 第1段階切廻し施工時

- ・仮設Gr及び区画線等の施工に伴い、夜間通行止めを予定。

2) 第2段階切廻し施工時

- ・仮設Gr及び区画線等の施工に伴い、夜間通行止めを予定。

3) 第3段階供用開始時

- ・仮設Gr、ホーストン撤去、舗装、区画線等の施工に伴い、夜間通行止めを予定。