

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
道路改良						式		1			
	道路土工					式		1			
		掘削工				式		1			
			掘削	土砂		m3	202.8	200			
				CB210100	掘削	m3	202.8	203			
		路体盛土工				式		1			
			路体(築堤)盛土	土砂		m3	44.8	40			
				CB210510	路体(築堤)盛土	m3	1.4	1			施工幅員 2.5m以上4.0m未満
				CB210510	路体(築堤)盛土	m3	43.4	43			施工幅員 2.5m未満 6.6+36.8
		路床盛土工				式		1			
			路床盛土	土砂		m3	169.3	170			
				CB210520	路床盛土	m3	114.6	115			施工幅員 4.0m以上
				CB210520	路床盛土	m3	53.7	54			施工幅員 2.5m以上4.0m未満
				CB210520	路床盛土	m3	1.0	1			施工幅員 2.5m未満
			土材料	購入土		m3	37.1	40			
				CB2105550		m3	37.1	37			
		法面整形工				式		1			
			法面整形(切土部)	レキ質土、砂及び砂質土、粘性土		m2	24.9	20			
				CB220010	法面整形	m2	24.9	25			
			法面整形(盛土部)	レキ質土、砂及び砂質土、粘性土		m2	172.1	170			
				CB220010	法面整形	m2	172.1	172			
	法面工					式		1			
		植生工				式		1			
			種子散布			m2	197.0	200			
					機械播種施工による植生工	m2	197.0	197			
	擁壁工					式		1			
		作業土工				式		1			
			床掘り	土砂		m3	0.6	1			
				CB210030	床掘り	m3	0.6	1			上記以外(小規模)
			埋戻し	土砂		m3	0.4	0.4			
				CB210410	埋戻し	m3	0.4	0.4			上記以外(小規模)
		プレキャスト擁壁工				式		1			
			プレキャスト擁壁	PW-H1000		m	1.0	1			
				CB222110	プレキャスト擁壁設置	m	1.0	1.0			
	カルバート工					式		1			
		作業土工				式		1			
			床掘り	土砂		m3	8.8	9			
				CB210030	床掘り	m3	8.8	9			上記以外(小規模)
			埋戻し	土砂		m3	4.4	4			
				CB210410	埋戻し	m3	4.4	4			上記以外(小規模)
		プレキャストカルバート工				式		1			
			プレキャストボックス	RCB-B600-H600		m	7.0	7			
				CB222880	ボックスカルバート	m	7.0	7.0			
	構造物撤去工					式		1			
		構造物取壊し工				式		1			
			コンクリート構造物取壊し	鉄筋構造物		m3	0.6	1			
					構造物とりこわし	m3	0.6	0.6			

[illegible]

§ 2. 道路土工

道路土工 数量集計表

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
掘削工					
	掘削				
		オープン	m ³	202.8	
盛土工					
	路体盛土				
		B<2.5	m ³	6.6	
		2.5≤B<4.0	m ³	1.4	
		B≥4.0	m ³	-	
		計	m ³	8.0	
	路床盛土				
		B<2.5	m ³	1.0	
		2.5≤B<4.0	m ³	53.7	
		B≥4.0	m ³	114.6	
		計	m ³	169.3	
	路肩盛土		m ³	36.8	
不足土					
	購入土				
	(8+169.3+36.8)-(202.8+3.9+0.2)*0.9		m ³	27.9	締固め後の土量
	27.9×1.33		m ³	37.1	ルース [※] 換算
法面整形工					
	切土法面		m ²	24.9	
	盛土法面		m ²	172.1	
植生工					
	種子散布		m ²	197.0	24.9+172.1

第1-1表

[illegible]

第2-1表

[illegible]

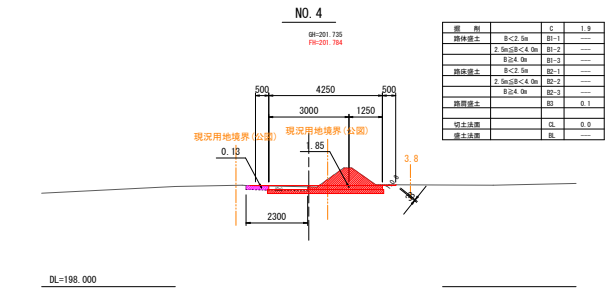
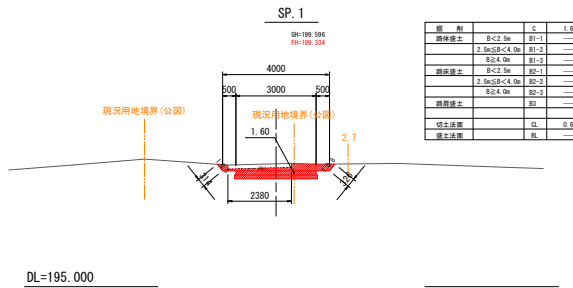
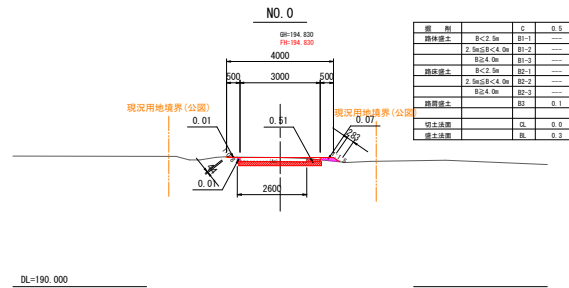
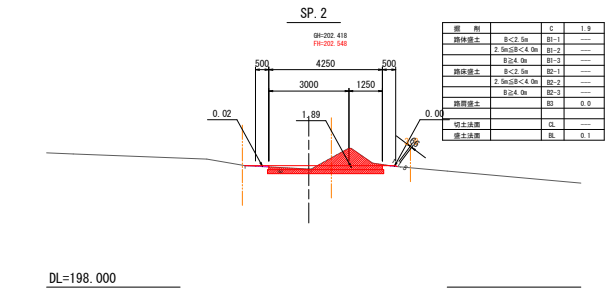
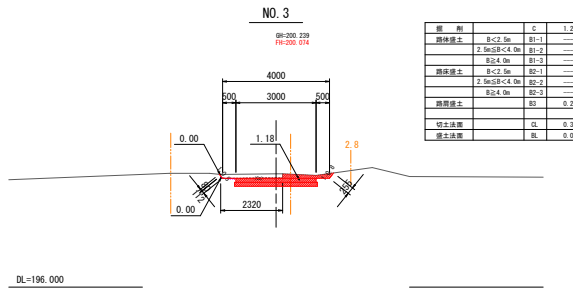
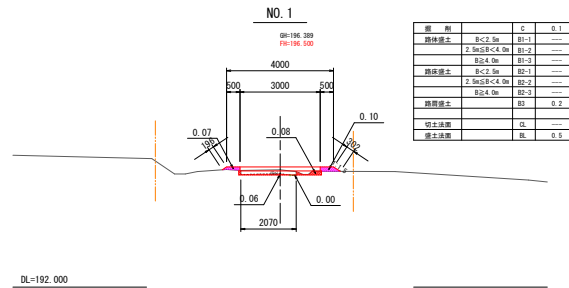
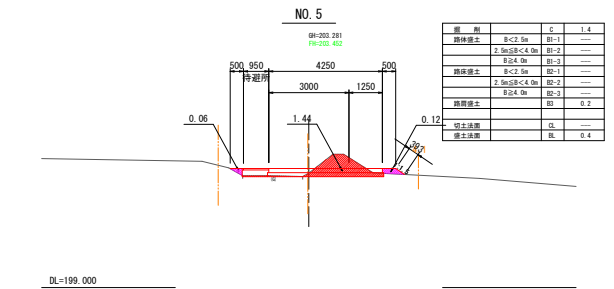
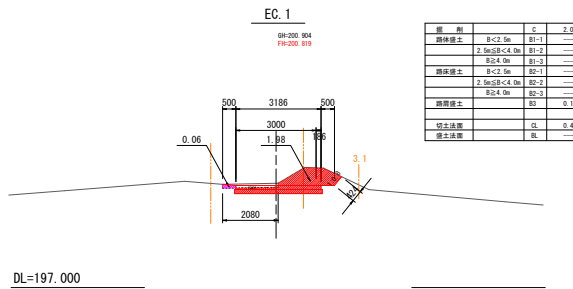
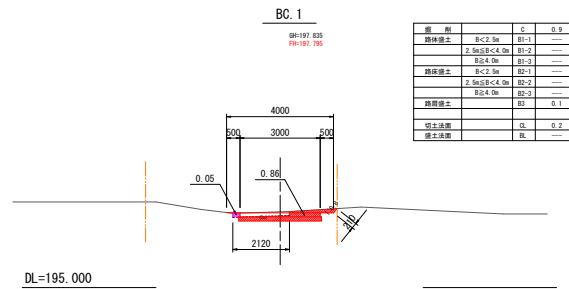
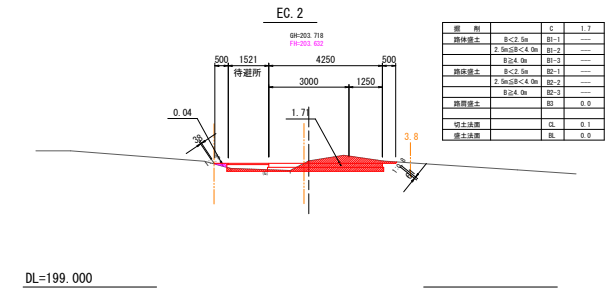
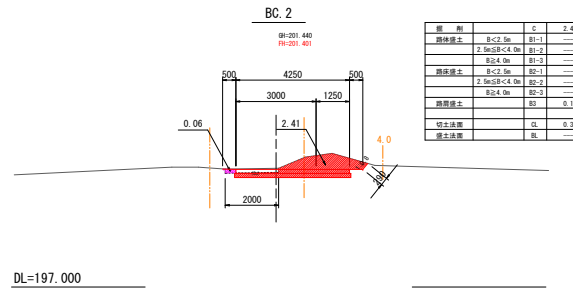
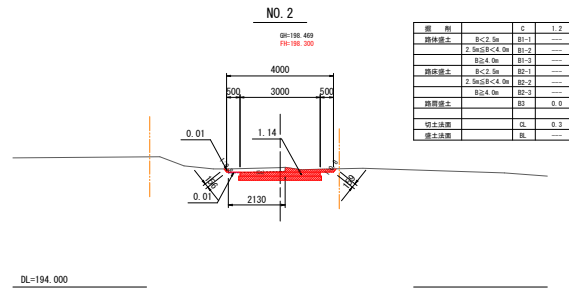
第3-1表

[illegible]

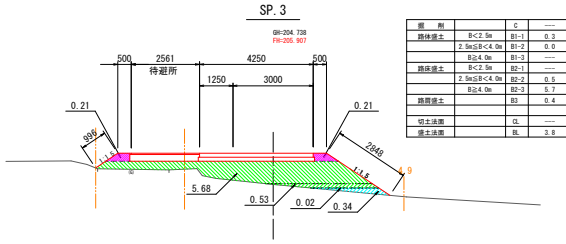
第1-1表

[illegible]

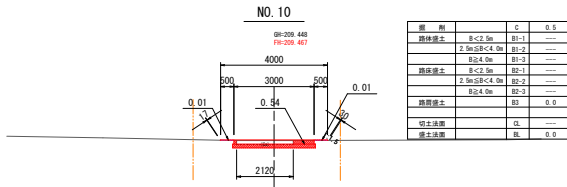
横断面图(1/2)



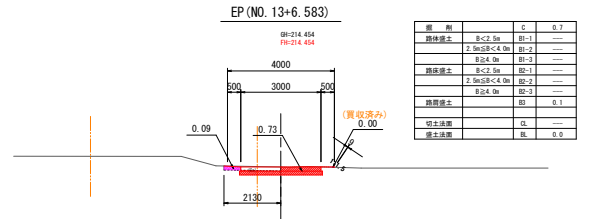
横断図(2/2)



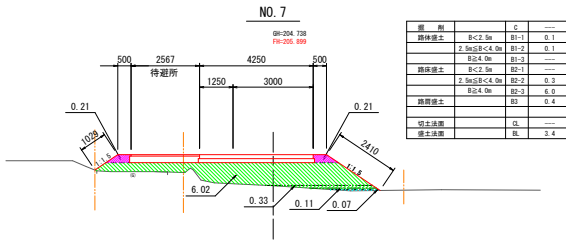
DL=200.000



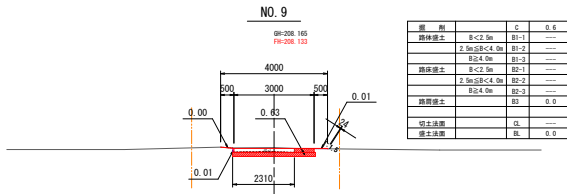
DL=204.000



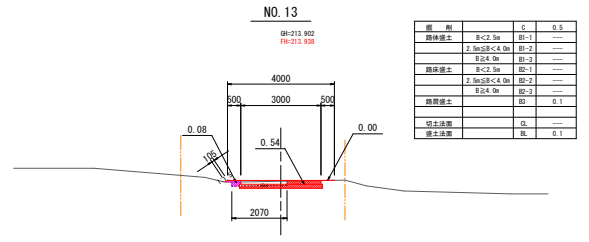
DL=210.000



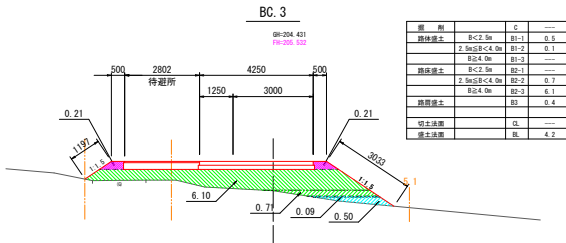
DL=201.000



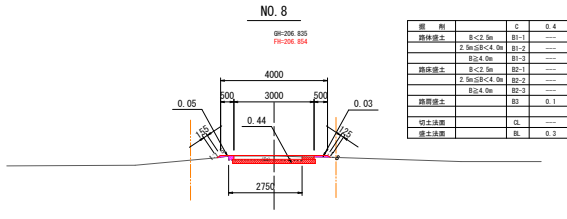
DL=203.000



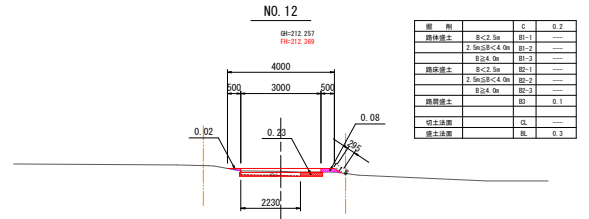
DL=210.000



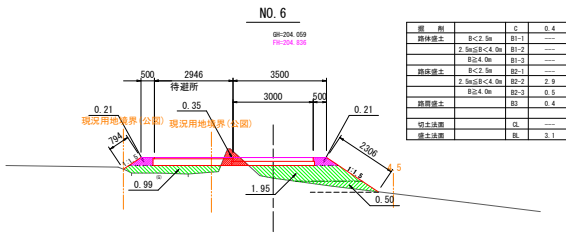
DL=200.000



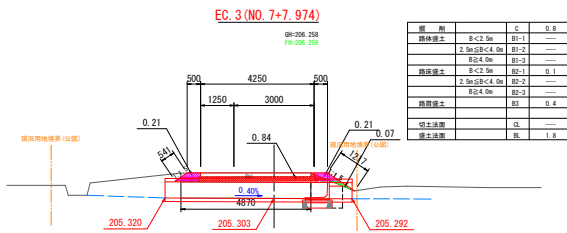
DL=202.000



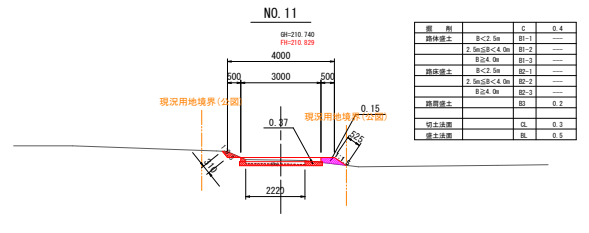
DL=208.000



DL=200,000



DL=202.000



DL=206.000

§ 3. 鋪 装 工

道路舗装工 数量集計表

[illegible]

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
コンクリート舗装工		
車道舗装	路盤工 (再生碎石 RC-40) t=15cm $\begin{aligned} & \text{NO. 0} \sim \text{NO. 3+ 7.507} \quad \left(\overset{\text{m}}{67.507} \right) \\ & \quad \text{m} \quad \text{m} \\ & \quad 3.100 \times 67.507 = 209.27 \end{aligned}$ $\begin{aligned} & \text{NO. 3+ 7.507} \sim \text{BC. 2} \quad \left(\overset{\text{m}}{8.000} \right) \\ & \quad \text{m} \quad \text{m} \quad \text{m} \\ & \quad 1/2 \times (3.100 + 4.350) \times 8.000 = 29.80 \end{aligned}$ $\begin{aligned} & \text{BC. 2} \sim \text{EC. 2} \quad \left(\overset{\text{m}}{26.868} \right) \\ & \quad \text{m} \quad \text{m} \\ & \quad 4.350 \times 26.868 = 116.88 \end{aligned}$ $\begin{aligned} & \text{EC. 2} \sim \text{NO. 5+10.375} \quad \left(\overset{\text{m}}{8.000} \right) \\ & \quad \text{m} \quad \text{m} \quad \text{m} \\ & \quad 1/2 \times (4.350 + 3.100) \times 8.000 = 29.80 \end{aligned}$ $\begin{aligned} & \text{NO. 5+10.375} \sim \text{NO. 6+4.379} \quad \left(\overset{\text{m}}{14.004} \right) \\ & \quad \text{m} \quad \text{m} \\ & \quad 3.100 \times 14.004 = 43.41 \end{aligned}$ $\begin{aligned} & \text{NO. 6+4.379} \sim \text{BC. 3} \quad \left(\overset{\text{m}}{8.000} \right) \\ & \quad \text{m} \quad \text{m} \quad \text{m} \\ & \quad 1/2 \times (3.100 + 4.350) \times 8.000 = 29.80 \end{aligned}$ $\begin{aligned} & \text{BC. 3} \sim \text{EC. 3} \quad \left(\overset{\text{m}}{15.595} \right) \\ & \quad \text{m} \quad \text{m} \quad \text{m} \\ & \quad 4.350 \times 15.595 = 67.84 \end{aligned}$ $\begin{aligned} & \text{EC. 3} \sim \text{NO. 7+15.974} \quad \left(\overset{\text{m}}{8.000} \right) \\ & \quad \text{m} \quad \text{m} \quad \text{m} \\ & \quad 1/2 \times (4.350 + 3.100) \times 8.000 = 29.80 \end{aligned}$ $\begin{aligned} & \text{NO. 7+15.974} \sim \text{EP} \quad \left(\overset{\text{m}}{110.609} \right) \\ & \quad \text{m} \quad \text{m} \\ & \quad 3.100 \times 110.609 = 342.89 \end{aligned}$	
	Σ A=	899.49 m ²

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
・ 表層工 (コンクリート⑫) t=15cm		
	$\begin{array}{l} \text{NO. 0} \sim \text{NO. 3} + 7.507 \quad (67.507) \\ \text{m} \quad \text{m} \\ 3.000 \times 67.507 \end{array} = 202.52$	
	$\begin{array}{l} \text{NO. 3} + 7.507 \sim \text{BC. 2} \quad (8.000) \\ \text{m} \quad \text{m} \\ 1/2 \times (3.000 + 4.250) \times 8.000 \end{array} = 29.00$	
	$\begin{array}{l} \text{BC. 2} \sim \text{EC. 2} \quad (26.868) \\ \text{m} \quad \text{m} \\ 4.250 \times 26.868 \end{array} = 114.19$	
	$\begin{array}{l} \text{EC. 2} \sim \text{NO. 5} + 10.375 \quad (8.000) \\ \text{m} \quad \text{m} \\ 1/2 \times (4.250 + 3.000) \times 8.000 \end{array} = 29.00$	
	$\begin{array}{l} \text{NO. 5} + 10.375 \sim \text{NO. 6} + 4.379 \quad (14.004) \\ \text{m} \quad \text{m} \\ 3.000 \times 14.004 \end{array} = 42.01$	
	$\begin{array}{l} \text{NO. 6} + 4.379 \sim \text{BC. 3} \quad (8.000) \\ \text{m} \quad \text{m} \\ 1/2 \times (3.000 + 4.250) \times 8.000 \end{array} = 29.00$	
	$\begin{array}{l} \text{BC. 3} \sim \text{EC. 3} \quad (15.595) \\ \text{m} \quad \text{m} \\ 4.250 \times 15.595 \end{array} = 66.28$	
	$\begin{array}{l} \text{EC. 3} \sim \text{NO. 7} + 15.974 \quad (8.000) \\ \text{m} \quad \text{m} \\ 1/2 \times (4.250 + 3.000) \times 8.000 \end{array} = 29.00$	
	$\begin{array}{l} \text{NO. 7} + 15.974 \sim \text{EP} \quad (110.609) \\ \text{m} \quad \text{m} \\ 3.000 \times 110.609 \end{array} = 331.83$	
	Σ A=	872.83 m ²

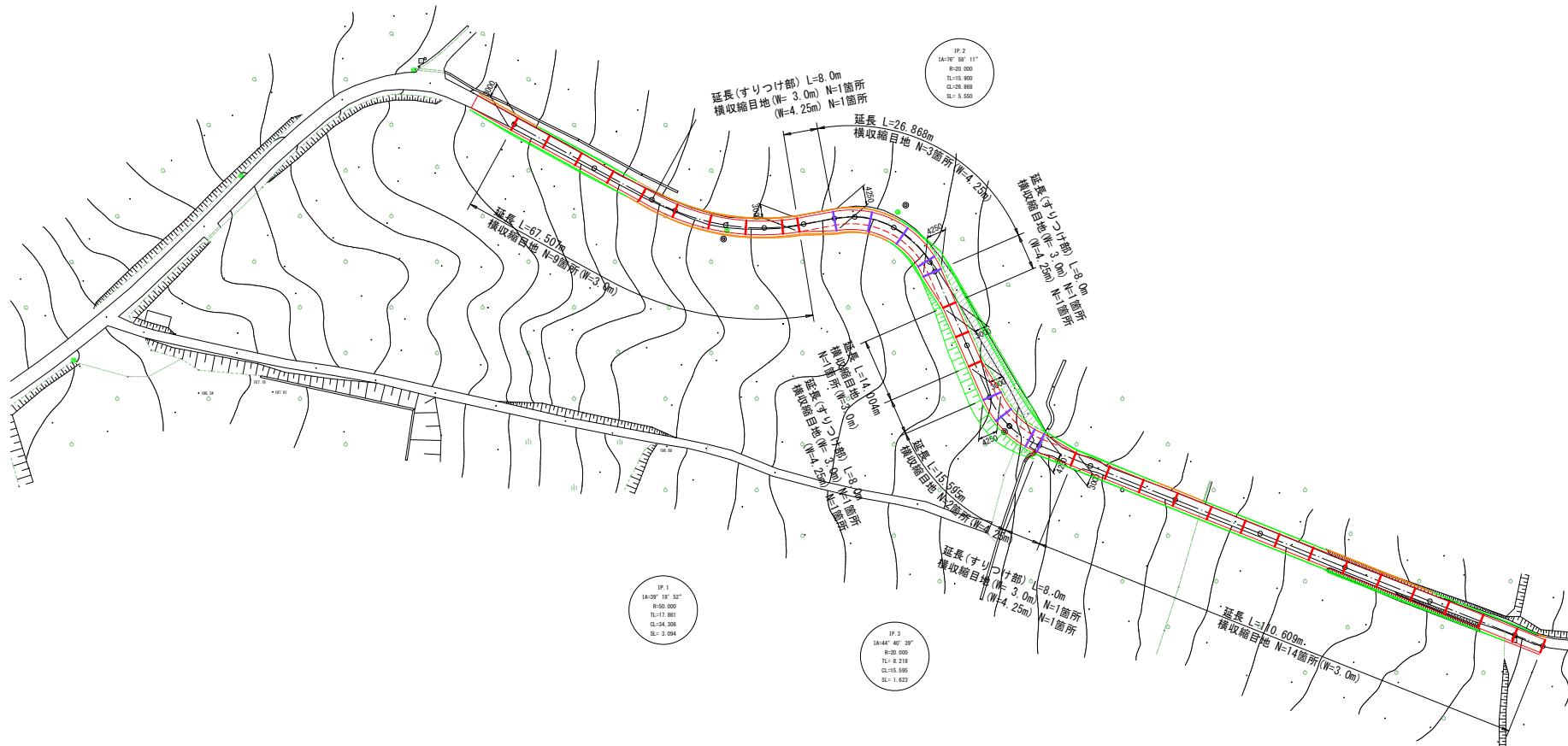
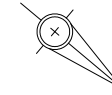
種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
	コンクリート型枠 $\text{NO.0+0.00} \sim \text{EP} \quad 266.583 \text{ m} \times 2 \times 0.15 \text{ m} = 80.0 \text{ m}^2$	
	鉄筋金網 D6×150×150 SD295A • W=3.00m $202.52 + 42.01 + 331.83 = 576.36$ $\frac{576.36 \text{ m}^2}{\text{コンクリート面積/スパン}} \div (8.00 \times 3.00) \times (8.40 \times 2.80) = 564.8$ • W=4.25m $114.19 + 66.28 = 180.47$ $\frac{180.47 \text{ m}^2}{\text{コンクリート面積/スパン}} \div (8.00 \times 4.25) \times (8.40 \times 4.05) = 180.6$ • すりつけ部 N=4箇所 $\frac{\text{金網(ラップ込)面積/スパン}}{8.40 \times 1/2 \times (2.80 + 4.05) \times 4} = 115.1$	564.8
	ΣA=	860.5 m ²
	補強鉄筋 D13 SD295A L=7800 $\frac{266.583 \text{ m}}{8 \text{ m}} \times \frac{7.800 \text{ m/本}}{0.995 \text{ kg/m}} \times \frac{6 \text{ 本}}{1,000} = 1.552 \text{ t}$	1.552 t

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
横膨張目地	t=25mm W=110+40mm ※横膨張目地設置間隔は、夏施工で120～240m、冬施工で60～120m間隔とされる。施工時期未定のため中間値120m間隔で計算する。 $\text{箇所数 } N = \frac{266.583 \text{ m}}{120.0 \text{ m}} = 2 \text{ 箇所}$ $\text{延長 } L = 3.000 \text{ m} \times 2 = 6.0 \text{ m}$ 瀝青繊維質目地板 (t=25mm W=110mm) $A = 0.110 \text{ m} \times 3.000 \text{ m} \times 2 \text{ 箇所} = 0.7 \text{ m}^2$ 注入目地材 (高弾性タイプ t=25mm W=40mm) $V = 0.025 \text{ m} \times 0.040 \text{ m} \times 3.000 \text{ m} \times 2 \text{ 箇所} = 0.006 \text{ m}^3$ $W = 0.006 \text{ m}^3 \times 1,000 \text{ kg/m}^3 = 6.0 \text{ kg}$ スリッパバー φ28×700 $\text{本数 } N = \frac{9 \text{ 本/目地}}{1} \times 2 \text{ 目地} = 18 \text{ 本}$ 組立鉄筋 D13 SD295A チェアー D13 SD295 L=320 (スリッパバー1本当り2組) $0.320 \text{ m/組} \times 2 \text{ 組/本} \times 18 \text{ 本} \times 0.995 \text{ kg/m} \div 1,000 = 0.011 \text{ t}$ クロスバー D13 SD295 L=2800 (目地1箇所組当り8本) $2.800 \text{ m/本} \times 8 \text{ 本/目地} \times 2 \text{ 目地} \times 0.995 \text{ kg/m} \div 1,000 = 0.045 \text{ t}$ 合計 0.011 + 0.045 = 0.056 t	

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
横収縮目地	t=10mm W=50mm ※すりつけ部4箇所を2箇所ずつ振り分ける • W=3.00m $\frac{67.507}{m} + \frac{14.004}{m} + 110.609 = 192.120$ 箇所数 N= $\frac{192.120}{m} \div 8.00 = 24$ 延長 L= 3.00×28 (24箇所+すりつけ部4箇所) = 84.0 m • W=4.25m $\frac{26.868}{m} + \frac{15.595}{m} = 42.463$ 箇所数 N= $\frac{42.463}{m} \div 8.00 = 5$ 延長 L= 4.25×9 (5箇所+すりつけ部4箇所) = 38.3 m ΣL = 122.3 m 注入目地材 (高弾性タイプ t=10mm W=50mm) $V = \frac{0.010}{m^3} \times 0.050 \times 122.30 = 0.061 m^3$ $W = 0.061 \times 1,000 = 61.0 kg$ スリップバー φ25×700 箇所数 N= $\frac{本}{箇所} \times 箇所$ = 360 本	

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
アスファルト舗装工	・ 路盤工 (再生砕石 RC-40) t=25cm $A = 5.23 + 41.64 + 26.98 + 35.04 + 1.94 = 110.83 \text{ m}^2$ ・ 表層工 (㊦再生細粒度As (13F)) t=5cm 平均幅員: $W < 1.4\text{m}$ $A = 5.23 + 1.94 = 7.17 \text{ m}^2$ 平均幅員: $1.4\text{m} \leq W \leq 3.0\text{m}$ $A = 41.64 + 35.04 = 76.68 \text{ m}^2$ 平均幅員: $3.0\text{m} < W$ $A = 26.98 = 26.98 \text{ m}^2$	

平面計画図



§ 4. 横断工

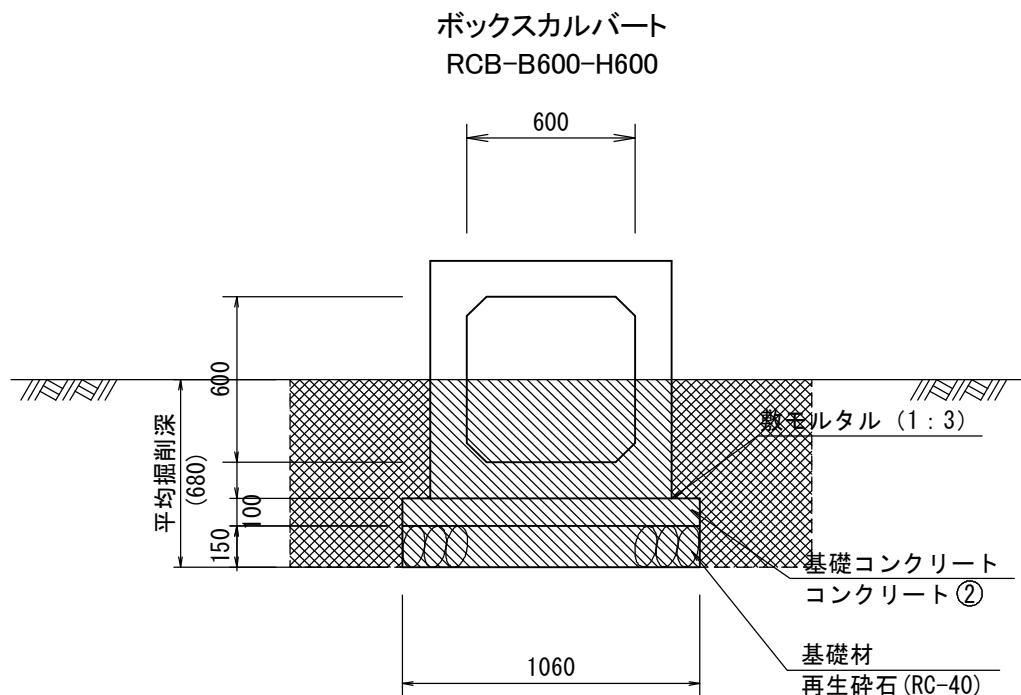
横断工 集計表

[illegible]

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
<u>横断工</u>	作業土工 (単位数量参照)	
	・ 床 掘 $V = 12.6 \frac{\text{m}^2}{\text{m}} \times 1/10 \times 7.00 \text{ m} = 8.8 \text{ m}^3$	
	・ 埋 戻 横断部 $V = 6.3 \frac{\text{m}^2}{\text{m}} \times 1/10 \times 7.00 \text{ m} = 4.4 \text{ m}^3$	
	・ 基面整正 横断部 $A = 10.6 \frac{\text{m}}{\text{m}} \times 1/10 \times 7.00 \text{ m} = 7.4 \text{ m}^2$	
	・ 残土処理 $V = 8.8 \frac{\text{m}^3}{\text{m}} - 4.4 \frac{\text{m}^3}{\text{m}} \times 1/0.9 = 3.9 \text{ m}^3$	
	本体工	
	・ プレキャストボックスカルバート (RCB-B600-H600) $L = 7.0 \text{ m}$	

略 図

横断工



床掘 (CA) =1.26m²

埋戻 (RA2) =0.63m²

(10m当り)

種 別	名 称	計 算 式		数 量
製品個数	RCB-B600-H600	W=2000kg/個	標準図集参照	= 5 個
基礎コンクリート	コンクリート②	(t=100)	標準図集参照	= 1.00 m ³
同上型枠			標準図集参照	= 2.0 m ²
基礎材	再生碎石(RC-40)	(t=150)	標準図集参照 面積	= 10 m ²
			標準図集参照 体積	= 1.5 m ³
作業土工				
	床 掘	V= 1.26 × 10.0	=	12.6 m ³
	埋戻	V= 0.63 × 10.0	=	6.3 m ³
	基面整正	A= 1.06 × 10.00	=	10.6 m ²

§ 5. 擁壁工

擁壁工 集計表

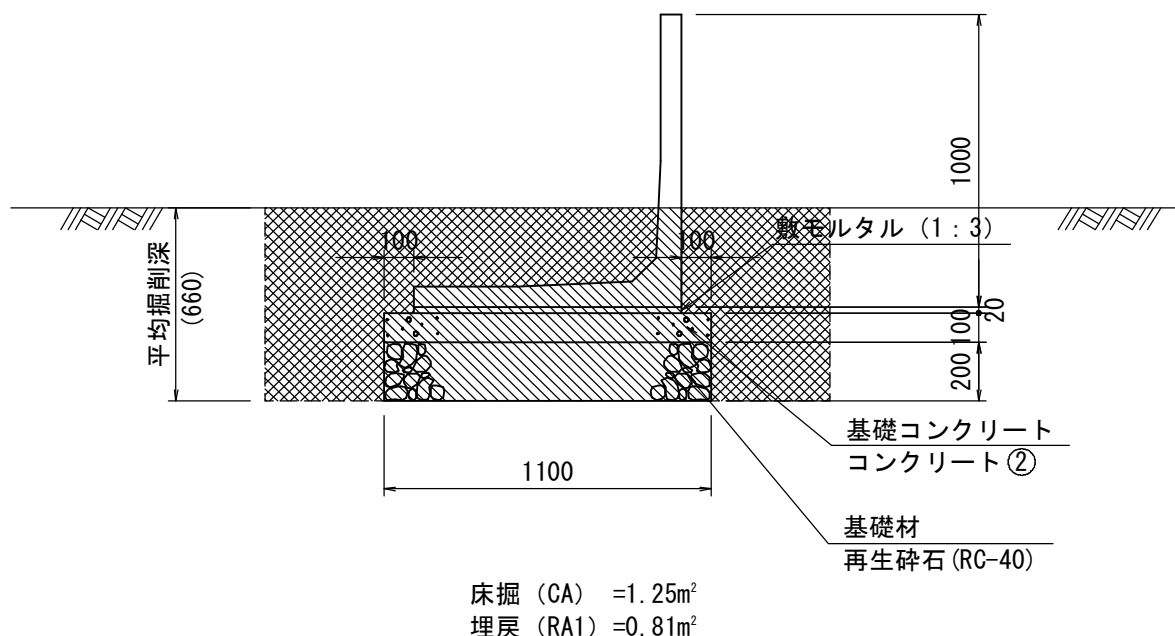
[illegible]

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
<u>擁壁工</u>	作業土工 (単位数量参照)	
	・ 床 掘 $V = \overset{\text{m}^2}{12.5} \times \frac{1}{10} \times \left(\overset{\text{m}}{1.00} - \overset{\text{m}}{0.50} \right) =$ 横断工	0.6 m ³
	・ 埋 戻 $V = \overset{\text{m}^2}{8.1} \times \frac{1}{10} \times \left(\overset{\text{m}}{1.00} - \overset{\text{m}}{0.50} \right) =$ 横断工	0.4 m ³
	・ 基面整正 $A = \overset{\text{m}}{11.0} \times \frac{1}{10} \times \left(\overset{\text{m}}{1.00} - \overset{\text{m}}{0.50} \right) =$ 横断工	0.6 m ²
	・ 残土処理 $V = \overset{\text{m}^3}{0.6} - \overset{\text{m}^3}{0.4} \times \frac{1}{0.9} =$	0.2 m ³
	本体工 ・ プレキャストL型擁壁(PW-H1000) L=	1.0 m

略 図

擁壁工

プレキャストL型擁壁
PW-H1000



(10m当り)

種 別	名 称	計 算 式		数 量
製品個数	PW-H1000	W=728kg/個	標準図集参照	= 5 個
基礎コンクリート	コンクリート②	(t=100)	標準図集参照	= 1.10 m ³
同上型枠			標準図集参照	= 2.0 m ²
基礎材	再生砕石(RC-40)	(t=150)	標準図集参照 面積	= 11 m ²
			標準図集参照 体積	= 2.1 m ³
作業土工				
	床 掘	V= 1.25 × 10.0	=	12.5 m ³
	埋戻	V= 0.81 × 10.0	=	8.1 m ³
	基面整正	A= 1.10 × 10.00	=	11.0 m ²

§ 6. 構造物撤去工

構造物撤去工 数量集計表

[illegible]

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
<u>構造物取壊し工</u>		
・ Co舗装版破碎	(t=15cm以下)	
	m^2	
(本線舗装工)	512.6	A= 512.6 m^2
	m^2	
	512.6 × 0.15	V= 76.9 m^3
	(積計算書より)	
・ 既設横断工	(HP φ 600)	
	L= 5.8 m	
	t m/ヶ t/m3 m	
	V= 0.660 ÷ 2.43 ÷ 2.50 × 5.8	= 0.6 m^3
<u>運搬処理工</u>		
・ Co殻（無筋）運搬		
(本線舗装工)		V= 76.9 m^3
・ Co殻（有筋）運搬		
(既設横断工)	ヒューム管(φ 600)	V= 0.6 m^3
・ Co塊（無筋）処分	m^3 (t/m3)	
	W= 76.9 × 2.35	Σ W= 180.7 t
・ Co塊（鉄筋）処分	m^3 (t/m3)	
	W= 0.6 × 2.5	Σ W= 1.5 t

