

数 量 総 括 表									
工事区分 LEVEL1	工種 LEVEL2	種別 LEVEL3	細別 LEVEL4	規格 LEVEL5	単位	数値	設計数量	積算数量	摘 要
道路改良	土工	掘削工 (ICT)	掘削 (ICT)		m3	10	208.7	210.0	
		掘削工	掘削		m3	10	626.0	600.0	
		路体盛土工 (ICT)	路体盛土 (ICT)	4.0m以上	m3	100	1,162.1	1,200.0	
		路体盛土工	路体盛土	4.0m以上	m3	100	3,486.4	3,500.0	
		路体盛土工	路体盛土	2.5m以上 4.0m未満	m3	10	16.4	20.0	
		作業土工	床掘		m3	10	407.7	410.0	
			埋戻し		m3	10	175.4	180.0	
		法面整形工 (ICT)	法面整形 (ICT)	盛土部	m2	10	91.8	90.0	
		法面整形工	法面整形	盛土部	m2	10	275.5	280.0	
		土砂等運搬工	土砂等運搬 (路体盛土+埋戻し)	L=11.5km以下	m3	10	4,402.8	4,400.0	
			土砂等運搬 (盛土載荷重)	L=1.0km以下	m3	10	267.1	270.0	
	地盤改良工	固結工	中層混合処理	固化材添加量 80kg/m3	m3	1	518.2	518.0	
	擁壁工	場所打擁壁工 (構造物単位)	重力式擁壁		m3	1	37.6	38.0	
		プレキャスト 擁壁工	プレキャスト 擁壁	標準型H=1500	m	1	45.1	45.0	
			プレキャスト 擁壁	標準型H=1750	m	1	88.4	88.0	

数量総括表

工事区分 LEVEL1	工種 LEVEL2	種別 LEVEL3	細別 LEVEL4	規格 LEVEL5	単位	数値	設計数量	積算数量	摘要
	排水 構造物工	側溝工	プレキャスト U型側溝	300*300	m	1	233.4	233.0	
		管渠工	導水管	VPΦ200	m	1	0.8	1.0	
		集水桝工	プレキャスト 集水桝	800*800*900	箇所	1	3.0	3.0	
			プレキャスト 集水桝	800*800*1300	箇所	1	1.0	1.0	
	構造物 撤去工	構造物 取壊し工	集水桝撤去		基	1	1.0	1.0	
			co構造物取壊し	鉄筋co	m3	1	10.0	10.0	
		運搬処理工	殻運搬処理	無筋co L=5.7km以下	m3	0.1	0.4	0.4	
			殻運搬処理	鉄筋co L=5.7km以下	m3	1	10.0	10.0	
	仮設工	工事用道路工	敷鉄板設置	1524*6096*22	m2	1	526.2	526.0	
			敷鉄板撤去	1524*6096*22	m2	1	526.2	526.0	
		仮水路工	暗渠排水管	高密度ポリ エチレン管Φ600	m	1	35.0	35.0	
舗装	舗装工	砂利表層工	砂利表層工	RC-40, t=10cm	m2	1	44.0	44.0	
	防護柵工	防止柵工	転落（横断）防止柵	プレキャストco ブロック建込	m	1	135.3	135.0	
			転落（横断）防止柵	co建込用	m	1	13.7	14.0	

土工数量計算書

細別	計 算 式	数 量
掘削 合計	$V = 834.7 + 0.0$	$= 834.7 \text{ m}^3$
掘削 (ICT)	$V = 834.7 * 25\%$	$= 208.7 \text{ m}^3$
掘削	$V = 834.7 - 208.7$	$= 626.0 \text{ m}^3$
路体盛土 (4.0m以上) 合計	$V = 3,770.7 + 877.8$	$= 4,648.5 \text{ m}^3$
路体盛土 (ICT) (4.0m以上)	$V = 4,648.5 * 25\%$	$= 1,162.1 \text{ m}^3$
路体盛土 (4.0m以上)	$V = 4,648.5 - 1,162.1$	$= 3,486.4 \text{ m}^3$
路体盛土 (2.5m以上4.0m未満)	$V = 16.4$	$= 16.4 \text{ m}^3$
床掘	$V = 362.0 + 45.7$	$= 407.7 \text{ m}^3$
埋戻し	$V = 164.9 + 10.5$	$= 175.4 \text{ m}^3$
法面整形 (盛土部) 合計	$A = 367.3$	$= 367.3 \text{ m}^3$
法面整形 (盛土部) (ICT)	$A = 367.3 * 25\%$	$= 91.8 \text{ m}^3$
法面整形 (盛土部)	$A = 367.3 - 91.8$	$= 275.5 \text{ m}^3$
不足土合計 (路体盛土+埋戻し)	$V = 3,770.7 + 16.4 + 175.4 / 0.9$	$= 4,402.8 \text{ m}^3$
不足土運搬 (L=11.5km以下)	$V = 4,402.8$	$= 4,402.8 \text{ m}^3$
残土合計 (盛土・載荷重)	$V = 834.7 + 407.7 - 877.8 / 0.9$	$= 267.1 \text{ m}^3$
残土運搬 (L=1.0km以下)	$V = 267.1$	$= 267.1 \text{ m}^3$

[illegible]

[illegible]

[illegible]

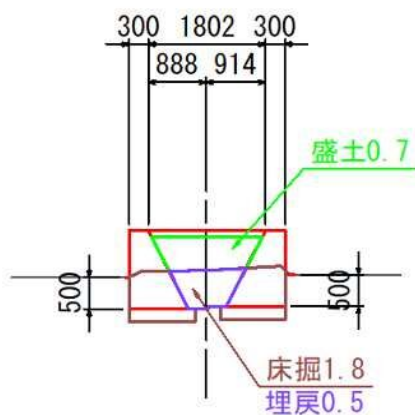
取付道路土工数量総括表

[illegible]

1) 土工数量計算
土量算出根拠図

5N0. 1
GH=11. 22
FH=11. 846

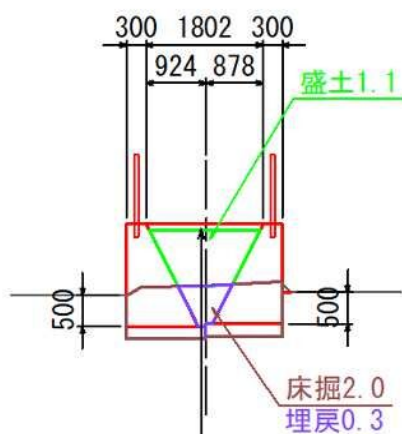
土量	掘削	-	m2
	盛土	0.7	m2
作業土工	床掘り	1.8	m2
	埋戻し	0.5	m2



5N0. 0+12. 503

GH=11. 25
FH=12. 221

土量	掘削	-	m2
	盛土	1.1	m2
作業土工	床掘り	2.0	m2
	埋戻し	0.3	m2



砂利表層工：再生切込碎石 (RC-40) t=10cm

土 量 計 算								
測 点 No. (m)	距 離 (m)	掘 削 工			盛 土 工			摘 要
		断面積 (㎡)	平 均 (㎡)	土 量 (m3)	断面積 (㎡)	平 均 (㎡)	土 量 (m3)	
0 + 7.503					1.10			
0 + 12.503	5.000				1.10	1.10	5.5	
1 + 0.000	7.497				0.70	0.90	6.7	
1 + 11.927	11.927				0.00	0.35	4.2	
合 計				0.0			16.4	
測 点 No. (m)	距 離 (m)	床掘り			埋戻し			摘 要
		断面積 (㎡)	平 均 (㎡)	土 量 (m3)	断面積 (㎡)	平 均 (㎡)	土 量 (m3)	
0 + 7.503		2.00			0.30			
0 + 12.503	5.000	2.00	2.00	10.0	0.30	0.30	1.5	
1 + 0.000	7.497	1.80	1.90	14.2	0.50	0.40	3.0	
1 + 11.927	11.927	1.80	1.80	21.5	0.50	0.50	6.0	
合 計				45.7			10.5	

地盤改良工数量計算書

[illegible]

[illegible]

[illegible][illegible]

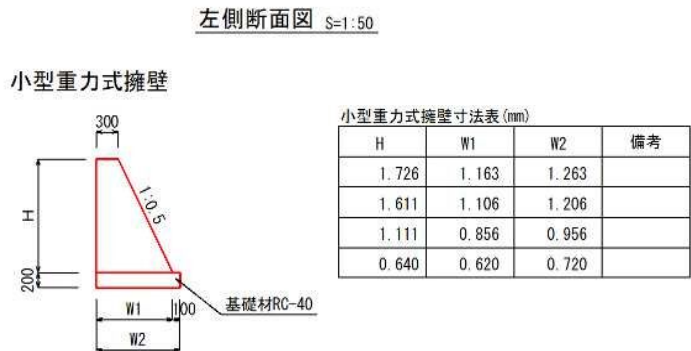
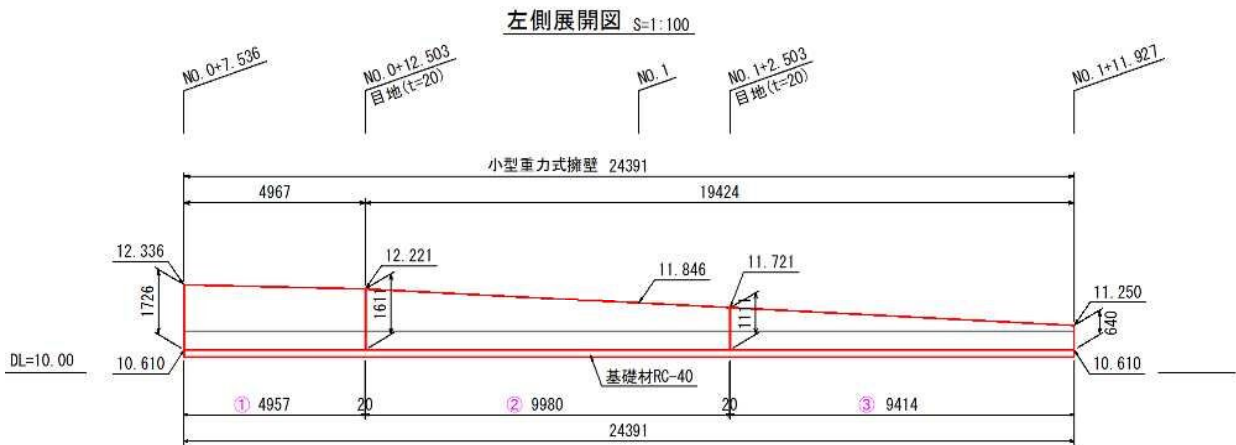
[illegible][illegible]

[illegible][illegible]

3) 重力式擁壁材料計算

3) -1 取付道路擁壁材料集計表

擁壁番号	コンクリート σ ck18N/mm ²	型 枠	基礎材 t=20cm	目地材 t=20mm	水抜 パイプ VP50	吸出し防止材 300×300
	m ³	m ²	m ²	m ²	m	枚
左側擁壁	19.2	63.75	24.8	1.80	11.05	17
右側擁壁	18.44	62.01	24.41	1.70	10.50	16
擁壁数量合計	37.64	125.76	49.21	3.50	21.55	33



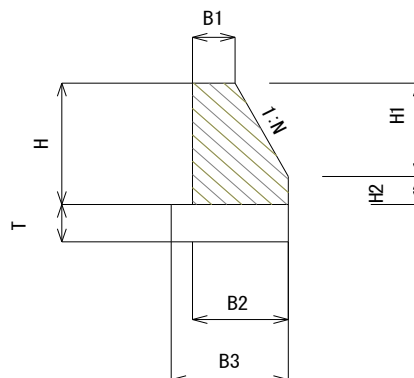
3) -2 左側擁壁材料集計表

擁壁番号	コンクリート σ ck18N/mm ²	型 枠	基礎材 t=20cm	目地材 t=20mm	水抜 パイプ VP50	吸出し防止材 300×300
	m ³	m ²	m ²	m ²	m	枚
擁壁左①	5.938	17.518	6.119	1.133	3.75	5
擁壁左②	8.857	28.772	10.788	0.642	4.55	7
擁壁左③	4.406	17.463	7.889	0.000	2.75	5
左側擁壁合計	19.20	63.75	24.80	1.80	11.05	17

擁壁左：①

寸法表

	始端	終端	備考
擁壁延長	4.957		L
擁壁高	1.726	1.611	H1
	0.000	0.000	H2
	1.726	1.611	H
天端幅	0.300	0.300	B1
下端幅	1.163	1.106	B2
背面勾配	0.500	0.500	N
基礎材幅	1.263	1.206	B3
基礎材厚	0.200		T



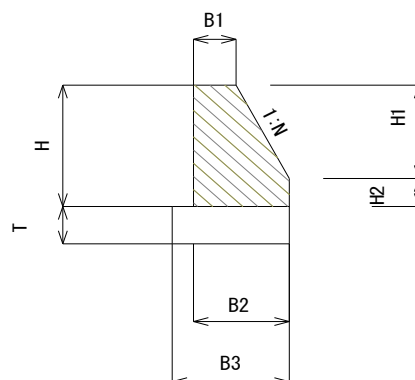
材料計算表 左①

項目		計算式	数量	備考
断面積	始端	$Ab1 = 1/2 \times (0.300 + 1.163) \times 1.726$	1.263	
		$Ab2 = 1.163 \times 0.000$	0.000	
		Ab合計	1.263 (㎡)	
	終端	$Ae1 = 1/2 \times (0.300 + 1.106) \times 1.611$	1.133	
		$Ae2 = 1.106 \times 0.000$	0.000	
		Ae合計	1.133 (㎡)	
コンクリート	$\sigma_{ck} = 18 \text{ N/mm}^2$	$V = 1/2 \times (1.263 + 1.133) \times 4.957$	5.938 (m³)	
型枠	前面	$Af = 1/2 \times (1.726 + 1.611)$	1.669 (m)	
	背面(1)	$Ab = 1/2 \times (1.726 + 1.611) \times 1.118$	1.865 (m)	
	背面(2)	$Ac = 1/2 \times (0.000 + 0.000)$	0 (m)	
	合計	$Af = (1.669 + 1.865 + 0.000) \times 4.957$	17.518 (㎡)	
目地材	t=20mm	$A = Ae = 1.133$	1.133 (㎡)	
基礎材	クラッシュラン	$V = 1/2 \times (1.263 + 1.206) \times 4.957$	6.119 (m³)	
水抜きパイプ	V P φ 50	平均長 L= 0.75 (m/本)		
		本数 n= 5 (2.0㎡に1本)		
		総延長 L= 0.750 × 5=	3.75 (m)	
吸出防止材	t=20mm	枚数 n=	5 (枚)	

擁壁左：②

寸法表

	始端	終端	備考
擁壁延長	9.980		L
擁壁高	1.611	1.111	H1
	0.000	0.000	H2
	1.611	1.111	H
天端幅	0.300	0.300	B1
下端幅	1.106	0.856	B2
背面勾配	0.500	0.500	N
基礎材幅	1.206	0.956	B3
基礎材厚	0.200		T



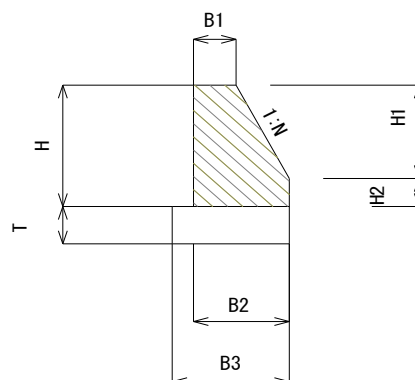
材料計算表（左②）

項目		計算式	数量	備考
断面積	始端	$Ab1 = 1/2 \times (0.300 + 1.106) \times 1.611$	1.133	
		$Ab2 = 1.106 \times 0.000$	0.000	
		Ab合計	1.133 (㎡)	
	終端	$Ae1 = 1/2 \times (0.300 + 0.856) \times 1.111$	0.642	
		$Ae2 = 0.856 \times 0.000$	0.000	
		Ae合計	0.642 (㎡)	
コンクリート	$\sigma_{ck} = 18 \text{ N/mm}^2$	$V = 1/2 \times (1.133 + 0.642) \times 9.980$	8.857 (m³)	
型枠	前面	$Af = 1/2 \times (1.611 + 1.111)$	1.361 (m)	
	背面(1)	$Ab = 1/2 \times (1.611 + 1.111) \times 1.118$	1.522 (m)	
	背面(2)	$Ac = 1/2 \times (0.000 + 0.000)$	0 (m)	
	合計	$Af = (1.361 + 1.522 + 0.000) \times 9.980$	28.772 (㎡)	
目地材	t=20mm	$A = Ae = 0.642$	0.642 (㎡)	
基礎材	クラッシュラン	$V = 1/2 \times (1.206 + 0.956) \times 9.980$	10.788 (m³)	
水抜きパイプ	V P φ 50	平均長 L= 0.65 (m/本)		
		本数 n= 7 (2.0㎡に1本)		
		総延長 L= 0.650 × 7=	4.55 (m)	
吸出防止材	t=20mm	枚数 n=	7 (枚)	

擁壁左：③

寸法表

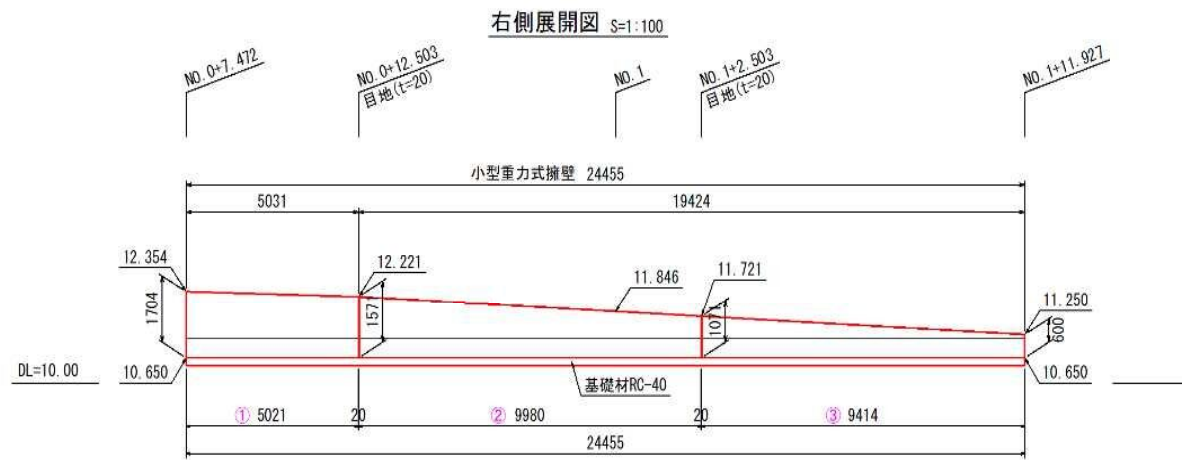
	始端	終端	備考
擁壁延長	9.414		L
擁壁高	1.111	0.640	H1
	0.000	0.000	H2
	1.111	0.640	H
天端幅	0.300	0.300	B1
下端幅	0.856	0.620	B2
背面勾配	0.500	0.500	N
基礎材幅	0.956	0.720	B3
基礎材厚	0.200		T



材料計算表（左③）

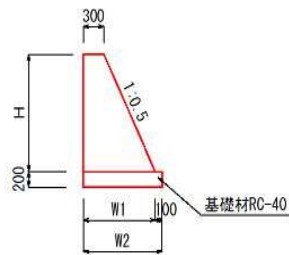
項目		計算式	数量	備考
断面積	始端	$Ab1 = 1/2 \times (0.300 + 0.856) \times 1.111$	0.642	
		$Ab2 = 0.856 \times 0.000$	0.000	
		Ab合計	0.642 (㎡)	
	終端	$Ae1 = 1/2 \times (0.300 + 0.620) \times 0.640$	0.294	
		$Ae2 = 0.620 \times 0.000$	0.000	
		Ae合計	0.294 (㎡)	
コンクリート	$\sigma_{ck} = 18 \text{ N/mm}^2$	$V = 1/2 \times (0.642 + 0.294) \times 9.414$	4.406 (m³)	
型枠	前面	$Af = 1/2 \times (1.111 + 0.640)$	0.876 (m)	
	背面(1)	$Ab = 1/2 \times (1.111 + 0.640) \times 1.118$	0.979 (m)	
	背面(2)	$Ac = 1/2 \times (0.000 + 0.000)$	0 (m)	
	合計	$Af = (0.876 + 0.979 + 0.000) \times 9.414$	17.463 (㎡)	
目地材	t=20mm	$A = Ae =$	0.000 (㎡)	
基礎材	クラッシュラン	$V = 1/2 \times (0.956 + 0.720) \times 9.414$	7.889 (m³)	
水抜きパイプ	V P φ 50	平均長 L= 0.55 (m/本)		
		本数 n= 5 (2.0㎡に1本)		
		総延長 L= 0.550 × 5=	2.75 (m)	
吸出防止材	t=20mm	枚数 n=	5 (枚)	

右側擁壁



右側断面図 S=1:50

小型重力式擁壁



小型重力式擁壁寸法表 (mm)

H	W1	W2	備考
1.704	1.152	1.252	
1.571	1.086	1.186	
1.071	0.836	0.936	
0.600	0.600	0.700	

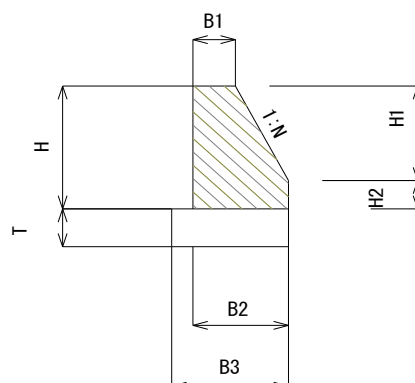
3)-3 右側擁壁材料集計表

擁壁番号	コンクリート $\sigma_{ck} 18N/mm^2$	型 枠	基礎材 t=20cm	目地材 t=20mm	水抜 パイプ VP50	吸出し防止材 300×300
	m ³	m ²	m ²	m ²	m	枚
擁壁右①	5.839	17.418	6.121	1.089	3.75	5
擁壁右②	8.468	27.924	10.589	0.608	4.55	7
擁壁右③	4.133	16.663	7.701	0.000	2.20	4
右側擁壁合計	18.44	62.01	24.41	1.70	10.50	16

擁壁番号：右①

寸法表

	始端	終端	備 考
擁 壁 延 長	5.021		L
擁壁高	1.704	1.571	H1
	0.000	0.000	H2
	1.704	1.571	H
天 端 幅	0.300	0.300	B1
下 端 幅	1.152	1.086	B2
背 面 勾 配	0.500	0.500	N
基 礎 材 幅	1.252	1.186	B3
基 礎 材 厚	0.200		T



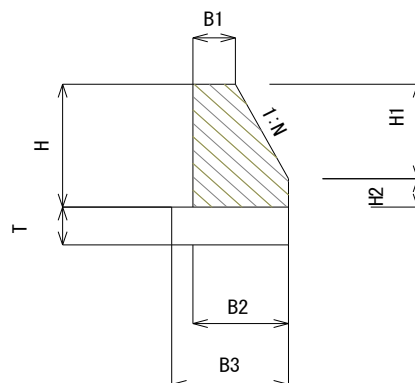
材料計算表 右①

項 目		計算式	数 量	備 考
断面積	始 端	$Ab1 = 1/2 \times (0.300 + 1.152) \times 1.704$	1.237	
		$Ab2 = 1.152 \times 0.000$	0.000	
		Ab合計	1.237 (㎡)	
	終 端	$Ae1 = 1/2 \times (0.300 + 1.086) \times 1.571$	1.089	
		$Ae2 = 1.086 \times 0.000$	0.000	
		Ae合計	1.089 (㎡)	
コンクリート	$\sigma_{ck} = 18 \text{ N/mm}^2$	$V = 1/2 \times (1.237 + 1.089) \times 5.021$	5.839 (m³)	
型枠	前 面	$Af = 1/2 \times (1.704 + 1.571)$	1.638 (m)	
	背面(1)	$Ab = 1/2 \times (1.704 + 1.571) \times 1.118$	1.831 (m)	
	背面(2)	$Ac = 1/2 \times (0.000 + 0.000)$	0 (m)	
	合 計	$Af = (1.638 + 1.831 + 0.000) \times 5.021$	17.418 (㎡)	
目 地 材	t=20mm	$A = Ae = 1.089$	1.089 (㎡)	
基 礎 材	クラッシュラン	$V = 1/2 \times (1.252 + 1.186) \times 5.021$	6.121 (m³)	
水抜きパイプ	V P φ 50	平均長 L= 0.75 (m/本)		
		本 数 n= 5 (2.0㎡に1本)		
		総延長 L= 0.750 × 5=	3.75 (m)	
吸出防止材	t=20mm	枚 数 n=	5 (枚)	

擁壁番号：右②

寸法表

	始端	終端	備 考
擁 壁 延 長	9.980		L
擁壁高	1.571	1.071	H1
	0.000	0.000	H2
	1.571	1.071	H
天 端 幅	0.300	0.300	B1
下 端 幅	1.086	0.836	B2
背 面 勾 配	0.500	0.500	N
基 礎 材 幅	1.186	0.936	B3
基 礎 材 厚	0.200		T



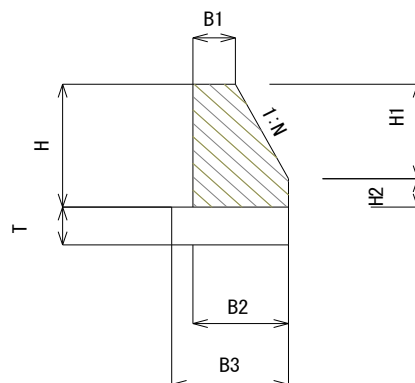
材料計算表 右②

項 目		計算式	数 量	備 考
断面積	始 端	$Ab1 = 1/2 \times (0.300 + 1.086) \times 1.571$	1.089	
		$Ab2 = 1.086 \times 0.000$	0.000	
		Ab合計	1.089 (㎡)	
	終 端	$Ae1 = 1/2 \times (0.300 + 0.836) \times 1.071$	0.608	
		$Ae2 = 0.836 \times 0.000$	0.000	
		Ae合計	0.608 (㎡)	
コンクリート	$\sigma_{ck} = 18 \text{ N/mm}^2$	$V = 1/2 \times (1.089 + 0.608) \times 9.980$	8.468 (m³)	
型枠	前 面	$Af = 1/2 \times (1.571 + 1.071)$	1.321 (m)	
	背面(1)	$Ab = 1/2 \times (1.571 + 1.071) \times 1.118$	1.477 (m)	
	背面(2)	$Ac = 1/2 \times (0.000 + 0.000)$	0 (m)	
	合 計	$Af = (1.321 + 1.477 + 0.000) \times 9.980$	27.924 (㎡)	
目 地 材	t=20mm	$A = Ae = 0.608$	0.608 (㎡)	
基 礎 材	クラッシュラン	$V = 1/2 \times (1.186 + 0.936) \times 9.980$	10.589 (m³)	
水抜きパイプ	V P φ 50	平均長 L= 0.65 (m/本)		
		本 数 n= 7 (2.0㎡に1本)		
		総延長 L= 0.650 × 7=	4.55 (m)	
吸出防止材	t=20mm	枚 数 n=	7 (枚)	

擁壁番号：右③

寸法表

	始端	終端	備 考
擁 壁 延 長	9.414		L
擁壁高	1.071	0.600	H1
	0.000	0.000	H2
	1.071	0.600	H
天 端 幅	0.300	0.300	B1
下 端 幅	0.836	0.600	B2
背 面 勾 配	0.500	0.500	N
基 礎 材 幅	0.936	0.700	B3
基 礎 材 厚	0.200		T



材料計算表 右③

項 目		計算式	数 量	備 考
断面積	始 端	$Ab1 = 1/2 \times (0.300 + 0.836) \times 1.071$	0.608	
		$Ab2 = 0.836 \times 0.000$	0.000	
		Ab合計	0.608 (㎡)	
	終 端	$Ae1 = 1/2 \times (0.300 + 0.600) \times 0.600$	0.270	
		$Ae2 = 0.600 \times 0.000$	0.000	
		Ae合計	0.270 (㎡)	
コンクリート	$\sigma_{ck} = 18 \text{ N/mm}^2$	$V = 1/2 \times (0.608 + 0.270) \times 9.414$	4.133 (m³)	
型枠	前 面	$Af = 1/2 \times (1.071 + 0.600)$	0.836 (m)	
	背面(1)	$Ab = 1/2 \times (1.071 + 0.600) \times 1.118$	0.934 (m)	
	背面(2)	$Ac = 1/2 \times (0.000 + 0.000)$	0 (m)	
	合 計	$Af = (0.836 + 0.934 + 0.000) \times 9.414$	16.663 (㎡)	
目 地 材	t=20mm	A=Ae=	0.000 (㎡)	
基 礎 材	クラッシュラン	$V = 1/2 \times (0.936 + 0.700) \times 9.414$	7.701 (m³)	
水抜きパイプ	V P φ 50	平均長 L= 0.55 (m/本)		
		本 数 n= 4 (2.0㎡に1本)		
		総延長 L= 0.550 × 4=	2.2 (m)	
吸出防止材	t=20mm	枚 数 n=	4 (枚)	

L型擁壁工数量計算書

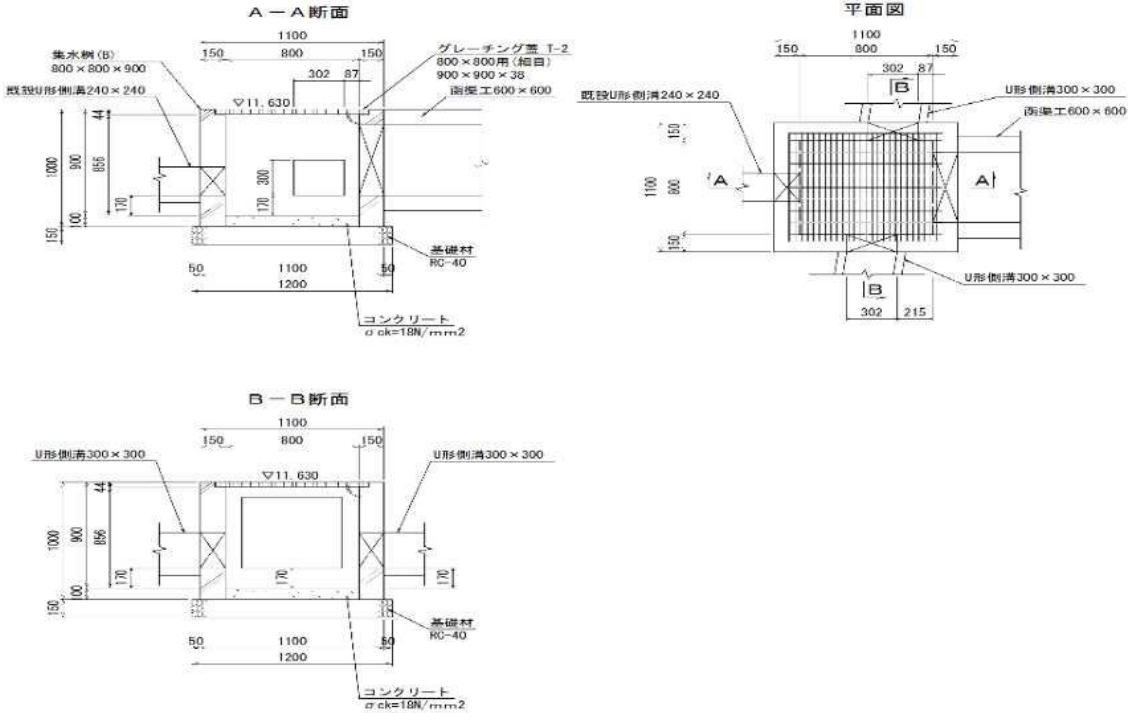
[illegible]

排水構造物工数量計算書

[illegible]

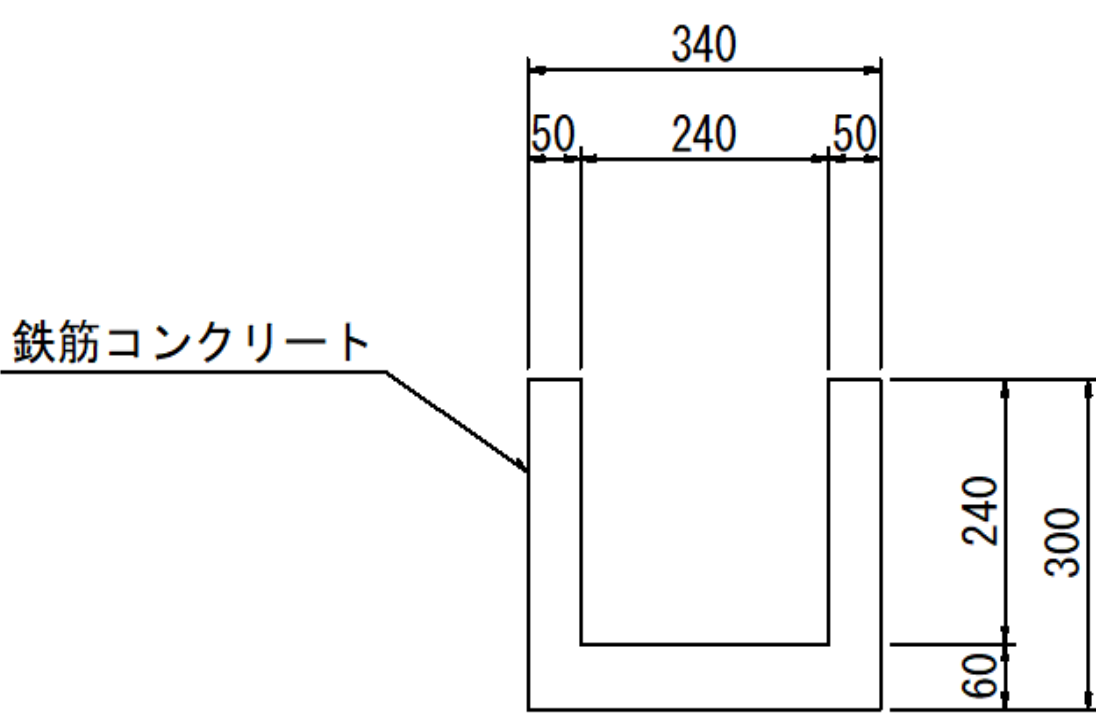
集水枋工集計表

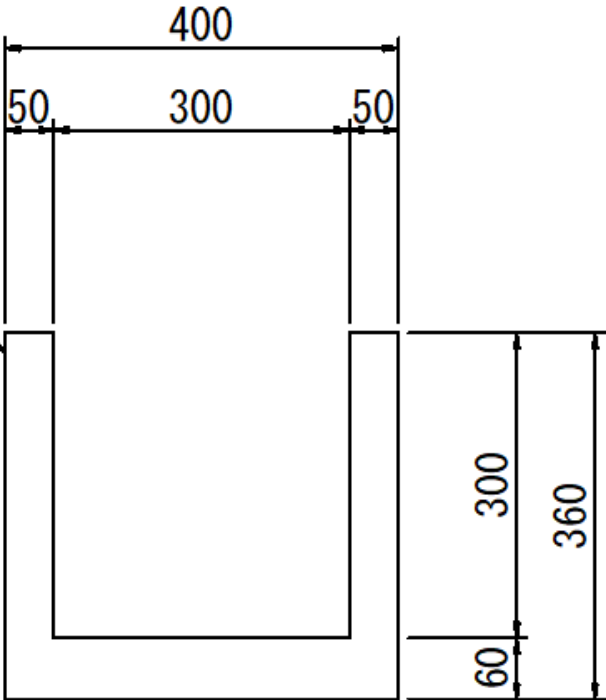
[illegible]

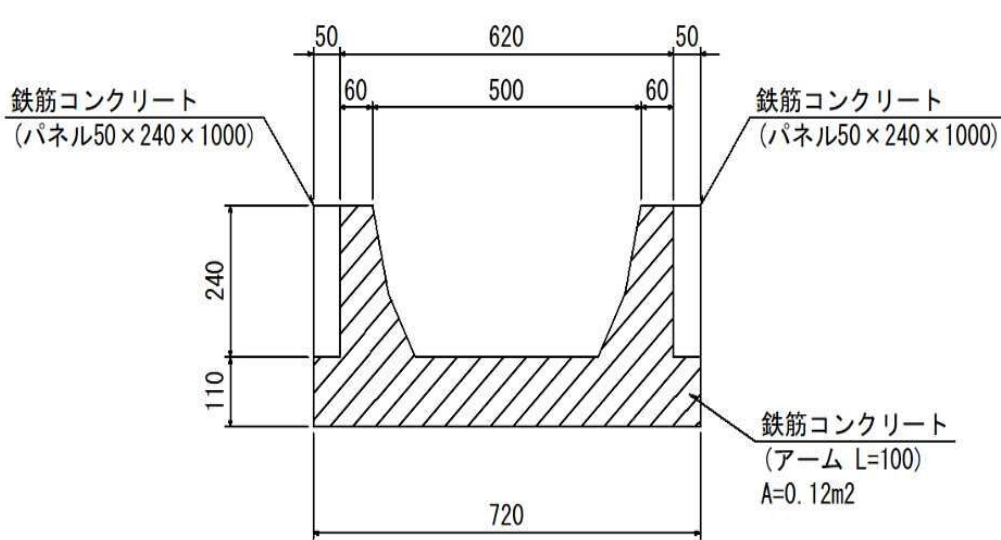
単位材料 計算書	第3号横断函渠 呑口柵・吐口柵	1箇所当り		
形		状		
				
名 称	規 格	算 式	単位	数 量
集水柵	800×800×900		個	1.00
グレーチング蓋	800×800用	T-2（細目）盗難防止金具付き	枚	1.00
コンクリート	σ ck=18N/mm2	0.80×0.80×0.10	m3	0.06
基礎材	RC-40 t=150	1.20×1.20	m2	1.44
			m3	0.22

単位材料 計算書	第4号横断函渠 呑口枡				1箇所当り				
形 状									
名 称	規 格	算 式	単位	数 量					
集水枡	800×800×900		個	1.00					
グレーチング蓋	800×800用	T-2（細目）盗難防止金具付き	枚	1.00					
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$0.80 \times 0.80 \times 0.10$	m ³	0.06					
基礎材	RC-40 t=150	1.20×1.20	m ²	1.44					
			m ³	0.22					

単位材料 計算書		第4号横断函渠 吐口枳		1 箇所当り	
形 状					

撤去単位材料 計算書	U形側溝240×240撤去		10 m当り	
形 状				
鉄筋コンクリート 				
名 称	規 格	算 式	単位	数 量
U形側溝240×240撤去			m	10.00
コンクリートガラ				
鉄筋コンクリートガラ		$(0.34 \times 0.30 - 0.24 \times 0.24) \times 10.0$	m3	0.44

撤去単位材料 計算書	U形側溝300×300撤去		10 m当り	
形 状				
鉄筋コンクリート 				
名 称	規 格	算 式	単位	数 量
U形側溝300×300撤去			m	10.00
コンクリートガラ				
鉄筋コンクリートガラ		$(0.40 \times 0.36 - 0.30 \times 0.30) \times 10.0$	m3	0.54

撤去単位材料 計算書		柵渠500×240撤去		10 m 当り	
		形 状			
					
名 称	規 格	算 式	単位	数 量	
柵渠500×240撤去	アーム部		箇所	10.00	
	パネル部	10.0m×2	m	20.00	
コンクリートガラ					
鉄筋コンクリートガラ	アーム部：	0.12×0.10×10	m3	0.12	
	パネル部：	0.05×0.24×1.00×10×2	m3	0.24	
		合 計	m3	0.36	

撤去単位材料 計算書		集水枡650×1100×900撤去		10 箇所当り	
形		状			
平面図					
A－A 断面					
名 称	規 格	算 式		単位	数 量
集水枡撤去		650×1100×900		箇所	10.00
coガラ					
無筋coガラ		V1=(1.40×0.95×0.70-1.10×0.65×0.60)×10		m3	5.02
		控除 V2=-(0.30×0.30+0.60×0.60+0.60×0.60×π÷4)×0.15×10		m3	-1.10
		合計		m3	3.92

仮設工集計表

[illegible]

工事用道路工数量計算書

[illegible]

舖装工数量集計表

[illegible]

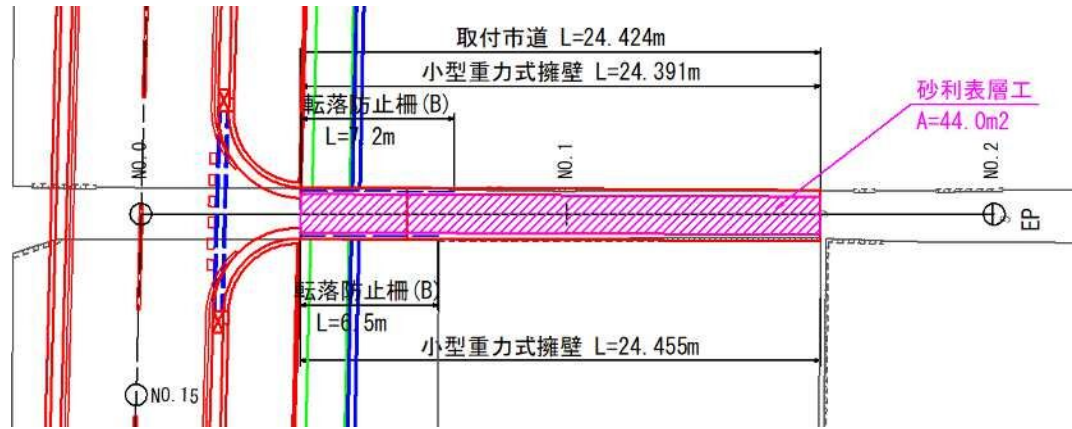
取付市道舗装工数量総括表

[illegible]

取付市道舗装工⑤

舗装工数量計算

舗装根拠図



砂利表層工 : 44.0 m²

取付市道防護柵工数量総括表

[illegible]

取付市道防護柵工⑤

延長調書



転落防止柵(B) : $7.2 + 6.5 = 13.7$ m

共通仮設費（積分）集計表

[illegible]

[illegible]

数量総括表(河川)									
工事区分	工種	種別	細別	規格	単位	數位	設計数量	積算数量	摘要
LEVEL1	LEVEL2	LEVEL3	LEVEL4	LEVEL5					
築堤・護岸	河川土工	掘削工	掘削		m3	10	110.5	110.0	
			河床等掘削		m3	10	343.0	340.0	
		作業土工	床掘		m3	10	634.8	630.0	
			埋戻し		m3	10	454.5	450.0	
		残土処理工	軟弱土等運搬	L=0.8km以下	m3	10	583.3	580.0	
	法覆護岸工	coブロック工 (coブロック積)	現場打基礎co	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m3	1	33.0	33.0	
			現場打小口止co	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m3	1	13.8	14.0	
			ブロック積	控長 350mm	m2	1	529.48	529.0	
			裏込材	RC-40	m3	1	282.3	282.0	
			現場打天端co	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m3	1	14.1	14.0	
	付帯道路工	碎石舗装工	碎石舗装	t =100	m2	1	261.2	261.0	
	仮設工	工事用道路工	敷鉄板設置	22x1524x6096	m2	1	978.8	979.0	
			敷鉄板撤去	22x1524x6096	m2	1	978.8	979.0	
		土留・仮締切工	大型土のう (左岸施工時)	1000x1000x1000	袋	1	276.0	276.0	

数量総括表(河川)

[illegible]

土工数量集計

[illegible]

[illegible][illegible]

測点間隔

[illegible]

測点間隔

[illegible]

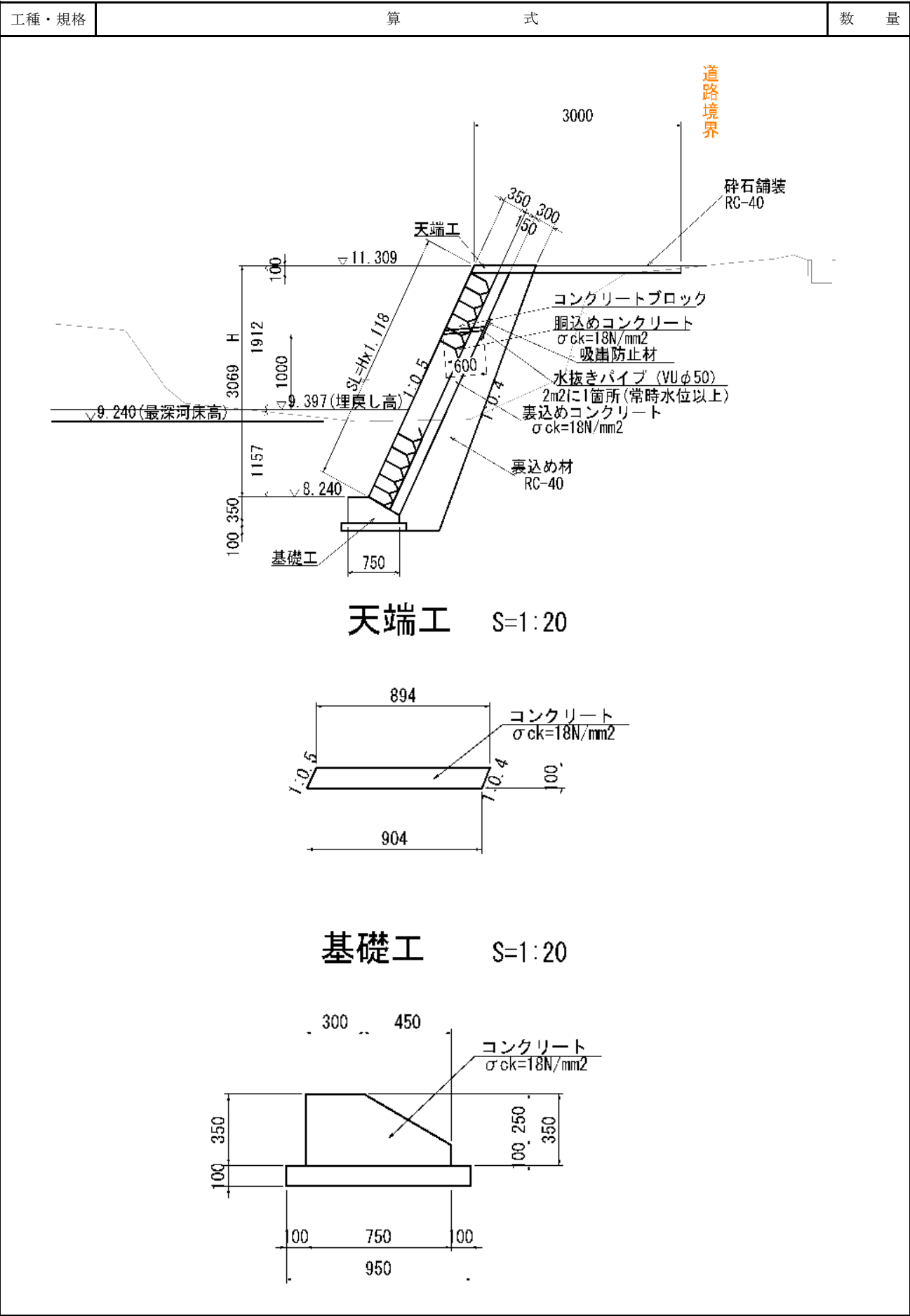
測点間隔

[illegible]

法覆護岸工集計表

種別 LEVEL3	細別 LEVEL4	規格 LEVEL5	単位	数量			適要
				右岸	左岸	合計	
coブロック工 (coブロック積	基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m^3	17.1	15.9	33.0	
	同上型枠		m^2	18.3	17.0	35.3	
	小口止	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m^3	6.9	6.8	13.8	
	同上型枠		m^2	53.4	52.8	106.2	
	ブロック積	控長 350mm	m^2	276.7	252.8	529.5	
	胴込めコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m^3	60.9	55.6	116.5	
	裏込めコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m^3	41.5	37.9	79.4	
	裏込め材	RC-40	m^3	147.5	134.8	282.3	
	天端コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m^3	7.4	6.8	14.1	
	同上型枠		m^2	18.0	16.5	34.5	
	水抜きパイプ	Vu ϕ 50mm L=400mm	本	93	85	178	
	延長		m	55.8	51.0	106.8	
	吸出し防止材		m^2	8.4	7.7	16.0	

3. 2 右岸ブロック積工数量



工種・規格	算 式											数 量			
ブロック積	ブロック控長 350mm														
	①	A1	=	1/2	(	3.544	+	3.515	)	×	7.622	=	26.90		
	②	A1	=	1/2	(	3.515	+	3.427	)	×	23.152	=	80.36		
	③	A1	=	1/2	(	3.427	+	3.352	)	×	19.411	=	65.79		
	④	A1	=	1/2	(	3.352	+	3.280	)						
			×	1/2	(	19.464	+	19.162	)			=	64.04		
	⑤	A1	=	1/2	(	3.280	+	3.237	)						
			×	1/2	(	12.298	+	12.015	)			=	39.61		
											A	=	276.70 m2		
	胴込めco			0.22m3/m2				胴込めコンクリート率			σ ck=18N/mm2				
		V	=	276.70	×	0.22						=	60.87 m3		
	裏込めco										σ ck=18N/mm2				
	V	=	276.70	×	0.15						=	41.51 m3			
裏込め材										RC-40					
A-N04	B1	=	0.30	×	1.118	+	(	0.5	-	0.4	)	×	0.10	=	0.345
	B2	=	3.620	×	(	0.5	-	0.4	)	+	0.345		=	0.707	
	A	=	1/2	(	0.345	+	0.707	)	×	3.620		=	1.90 m2		
A-N04+7.869	B1	=	0.30	×	1.118	+	(	0.5	-	0.4	)	×	0.10	=	0.345
	B2	=	3.594	×	(	0.5	-	0.4	)	+	0.345		=	0.704	
	A	=	1/2	(	0.345	+	0.704	)	×	3.594		=	1.89 m2		

工種・規格	算 式														数 量
A-N05+11. 621	B1	=	0. 30	×	1. 118	+	(	0. 5	-	0. 4	)	×	0. 10	=	0. 345
	B2	=	3. 515	×	(	0. 5	-	0. 4	)	+	0. 345			=	0. 697
	A	=	1/2	(	0. 345	+	0. 697	)	×	3. 515				=	1. 83 m2
A-N06+11. 326	B1	=	0. 30	×	1. 118	+	(	0. 5	-	0. 4	)	×	0. 10	=	0. 345
	B2	=	3. 448	×	(	0. 5	-	0. 4	)	+	0. 345			=	0. 690
	A	=	1/2	(	0. 345	+	0. 690	)	×	3. 448				=	1. 78 m2
A-BC1+9. 949	B1	=	0. 30	×	1. 118	+	(	0. 5	-	0. 4	)	×	0. 10	=	0. 345
	B2	=	3. 384	×	(	0. 5	-	0. 4	)	+	0. 345			=	0. 683
	A	=	1/2	(	0. 345	+	0. 683	)	×	3. 384				=	1. 74 m2
A-N08+2. 165	B1	=	0. 30	×	1. 118	+	(	0. 5	-	0. 4	)	×	0. 10	=	0. 345
	B2	=	3. 345	×	(	0. 5	-	0. 4	)	+	0. 345			=	0. 680
	A	=	1/2	(	0. 345	+	0. 680	)	×	3. 345				=	1. 71 m2
①	V1	=	1/2	(	1. 90	+	1. 89	)	×	7. 622				=	14. 44
②	V2	=	1/2	(	1. 89	+	1. 83	)	×	23. 152				=	43. 06
③	V3	=	1/2	(	1. 83	+	1. 78	)	×	19. 411				=	35. 04
④	V4	=	1/2	(	1. 78	+	1. 74	)							
		×	1/2	(	19. 464	+	19. 162	)						=	33. 99
⑤	V5	=	1/2	(	1. 74	+	1. 71	)							
		×	1/2	(	12. 298	+	12. 015	)						=	20. 97
												V	=	147. 50 m2	

工種・規格	算式	数量
基礎co 型枠	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	
	$L = 7.622 + 23.152 + 19.411 + 19.162 + 12.015 = 81.362 \text{ m}$	
	$A = \frac{1}{2} (0.30 + 0.75) \times 0.25$	
	$+ 0.75 \times 0.10 = 0.21$	
	$V = 0.21 \times 81.362 = 17.09 \text{ m}^3$	
天端co 型枠	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	
	$L = 7.622 + 23.152 + 19.411 + 19.464 + 12.298 = 81.947 \text{ m}$	
	$A = \frac{1}{2} (0.894 + 0.904) \times 0.10 = 0.09$	
	$V = 0.09 \times 81.947 = 7.38 \text{ m}^3$	
	$A = (0.10 \times 1.118 + 0.10 \times 1.077) \times 81.947 = 17.99 \text{ m}^2$	

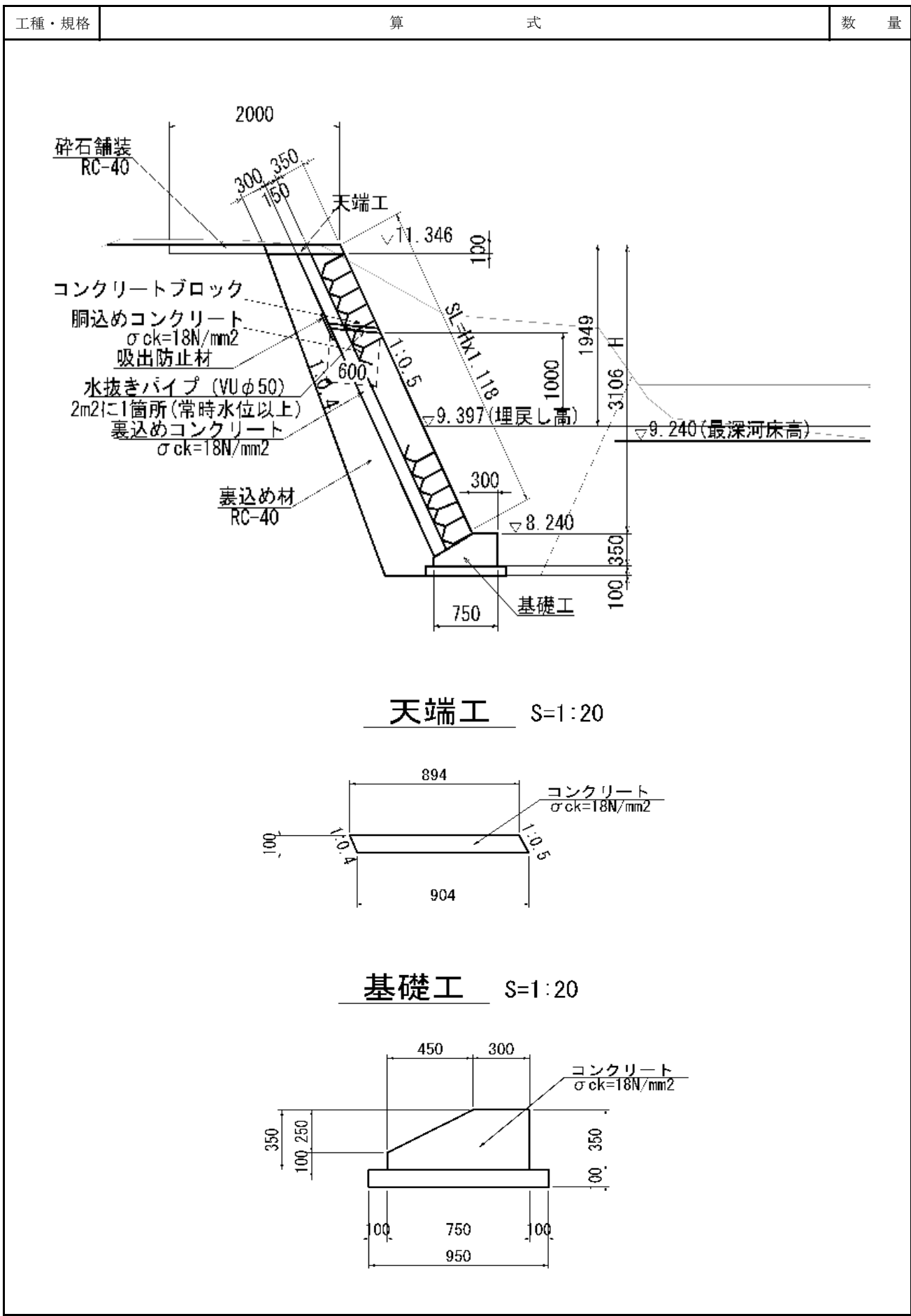
工種・規格	算式		数 量
水抜きパイプ	VU φ 50 L=600mm 2.0m2/本		
	設置面積		
	$A = 276.70 - (81.362 \times 1.000 \times 1.118) = 185.74 \text{ m}^2$		
	パイプ本数		
	$N = 185.74 \div 2.0 = 93 \text{ 本}$		
	パイプ延長		
	$L = 0.60 \times 93 = 55.8 \text{ m}$		
吸出防止材 t=10mm			
$A = 0.30 \times 0.30 \times 93 = 8.37 \text{ m}^2$			

工種・規格	算式										数量		
小口止 小口止1 コンクリート 型枠	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$												
	A	=	1/2	(	0.894	+	1.266	)	×	3.720	=	4.02	
	V	=	4.02	×	0.30						=	1.21 m3	
	A1	=	3.720	×	1.118	×	0.30					=	1.25
	A2	=	4.02	×	2						=	8.04	
	合計										=	9.29 m2	
	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$												
	A	=	1/2	(	0.894	+	1.263	)	×	3.694	=	3.98	
	V	=	3.98	×	0.30						=	1.19 m3	
	A1	=	3.694	×	1.118	×	0.30					=	1.24
	A2	=	3.98	×	2						=	7.96	
	合計										=	9.2 m2	
小口止2 コンクリート 型枠	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$												
	A	=	1/2	(	0.894	+	1.256	)	×	3.615	=	3.89	
	V	=	3.89	×	0.30						=	1.17 m3	
	A1	=	3.615	×	1.118	×	0.30					=	1.21
	A2	=	3.89	×	2						=	7.78	
	合計										=	8.99 m2	

工種・規格	算式										数量		
小口止4 コンクリート 型枠	σ ck=18N/mm2												
	A	=	1/2	(	0.894	+	1.249	)	×	3.548	=	3.80	
	V	=	3.80	×	0.30						=	1.14 m3	
	A1	=	3.548	×	1.118	×	0.30					=	1.19
	A2	=	3.80	×	2						=	7.60	
	合計										=	8.79 m2	
	小口止5 コンクリート 型枠	σ ck=18N/mm2											
		A	=	1/2	(	0.894	+	1.242	)	×	3.484	=	3.72
		V	=	3.72	×	0.30						=	1.12 m3
		A1	=	3.484	×	1.118	×	0.30					=
A2		=	3.72	×	2						=	7.44	
合計										=	8.61 m2		
小口止6 コンクリート 型枠		σ ck=18N/mm2											
		A	=	1/2	(	0.894	+	1.239	)	×	3.445	=	3.67
		V	=	3.67	×	0.30						=	1.10 m3
		A1	=	3.445	×	1.118	×	0.30					=
	A2	=	3.67	×	2						=	7.34	
	合計										=	8.50 m2	

工種・規格	算 式						数 量
小口止							
コンクリート	V	=	1.21	+	1.19	+	1.17
		+	1.14	+	1.12	+	1.10
							= 6.93 m3
型枠	A	=	9.29	+	9.2	+	8.99
		+	8.79	+	8.61	+	8.50
							= 53.38 m2

3. 3 左岸ブロック積工数量



工種・規格	算式										数量
ブロック積	ブロック控長 350mm										
	①	A1	=	1/2	(	3.354	+	3.354	) ×	7.691	= 25.80
	②	A1	=	1/2	(	3.354	+	3.356	) ×	23.037	= 77.29
	③	A1	=	1/2	(	3.356	+	3.360	) ×	17.795	= 59.76
	④	A1	=	1/2	(	3.360	+	3.361	) ×	9.629	= 32.36
	⑤	A1	=	1/2	(	3.361	+	3.362	)		
			×	1/2	(	16.844	+	17.408	)		= 57.57
										A	= 252.78 m2
	胴込めco			0.22m3/m2				胴込めコンクリート率		σ ck=18N/mm2	
		V	=	252.78	×	0.22					= 55.61 m3
裏込めco			σ ck=18N/mm2								
	V	=	252.78	×	0.15					= 37.92 m3	
裏込め材			RC-40								
A-N04	B1	=	0.30	×	1.118	+	(	0.5	-	0.4	) × 0.10 = 0.345
	B2	=	3.450	×	(	0.5	-	0.4	) + 0.345		= 0.690
	A	=	1/2	(	0.345	+	0.690	) × 3.450		= 1.79 m2	
A-N04+7.885	B1	=	0.30	×	1.118	+	(	0.5	-	0.4	) × 0.10 = 0.345
	B2	=	3.450	×	(	0.5	-	0.4	) + 0.345		= 0.690
	A	=	1/2	(	0.345	+	0.690	) × 3.450		= 1.79 m2	

工種・規格	算 式														数 量
A-N05+11.522	B1	=	0.30	×	1.118	+	(	0.5	-	0.4	)	×	0.10	=	0.345
	B2	=	3.452	×	(	0.5	-	0.4	)	+	0.345			=	0.690
	A	=	1/2	(	0.345	+	0.690	)	×	3.452				=	1.79 m2
A-N06+9.611	B1	=	0.30	×	1.118	+	(	0.5	-	0.4	)	×	0.10	=	0.345
	B2	=	3.455	×	(	0.5	-	0.4	)	+	0.345			=	0.691
	A	=	1/2	(	0.345	+	0.691	)	×	3.455				=	1.79 m2
A-N06+19.535	B1	=	0.30	×	1.118	+	(	0.5	-	0.4	)	×	0.10	=	0.345
	B2	=	3.456	×	(	0.5	-	0.4	)	+	0.345			=	0.691
	A	=	1/2	(	0.345	+	0.691	)	×	3.456				=	1.79 m2
A-BC1+18.280	B1	=	0.30	×	1.118	+	(	0.5	-	0.4	)	×	0.10	=	0.345
	B2	=	3.457	×	(	0.5	-	0.4	)	+	0.345			=	0.691
	A	=	1/2	(	0.345	+	0.691	)	×	3.457				=	1.79 m2
①	V1	=	1/2	(	1.79	+	1.79	)	×	7.691				=	13.77
②	V2	=	1/2	(	1.79	+	1.79	)	×	23.037				=	41.24
③	V3	=	1/2	(	1.79	+	1.79	)	×	17.795				=	31.85
④	V4	=	1/2	(	1.79	+	1.79	)	×	9.629				=	17.24
⑤	V5	=	1/2	(	1.79	+	1.79	)							
		×	1/2	(	16.844	+	17.408	)						=	30.66
												V	=	134.76 m2	

工種・規格	算 式												数 量	
基礎co 型枠	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$													
	L	=	7.691	+	23.037	+	17.795	+	9.629	+	17.408	=	75.560 m	
	A	=	1/2	(	0.30	+	0.75	)	×	0.25				
			+	0.75	×	0.10					=	0.21		
	V	=	0.21	×	75.560							=	15.87 m ³	
天端co 型枠	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$													
	L	=	7.691	+	23.037	+	17.795	+	9.629	+	16.844	=	74.996 m	
	A	=	1/2	(	0.894	+	0.904	)	×	0.10	=	0.09		
	V	=	0.09	×	74.996							=	6.75 m ³	
	A	=	(	0.10	×	1.118	+	0.10	×	1.077	)	×	74.996	=

工種・規格	算式	数量
水抜きパイプ	VU φ 50 L=600mm 2.0m2/本	
	設置面積	
	$A = 252.78 - (75.560 \times 1.000 \times 1.118) = 168.3 \text{ m}^2$	
	パイプ本数	
	$N = 168.3 \div 2.0 = 85 \text{ 本}$	
	パイプ延長	
	$L = 0.60 \times 85 = 51.0 \text{ m}$	
	吸出防止材 t=10mm	
	$A = 0.30 \times 0.30 \times 85 = 7.65 \text{ m}^2$	

工種・規格	算式										数	量		
小口止 小口止1 コンクリート 型枠	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$													
	A	=	1/2	(	0.894	+	1.249	)	×	3.550	=	3.80		
	V	=	3.80	×	0.30						=	1.14 m3		
	A1	=	3.550	×	1.118	×	0.30					=	1.19	
	A2	=	3.80	×	2						=	7.60		
	合計										=	8.79 m2		
	小口止2 コンクリート 型枠	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$												
		A	=	1/2	(	0.894	+	1.249	)	×	3.550	=	3.80	
		V	=	3.80	×	0.30						=	1.14 m3	
		A1	=	3.550	×	1.118	×	0.30					=	1.19
		A2	=	3.80	×	2						=	7.60	
		合計										=	8.79 m2	
		小口止3 コンクリート 型枠	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$											
A			=	1/2	(	0.894	+	1.249	)	×	3.552	=	3.81	
V			=	3.81	×	0.30						=	1.14 m3	
A1			=	3.552	×	1.118	×	0.30					=	1.19
A2			=	3.81	×	2						=	7.62	
合計										=	8.81 m2			

工種・規格	算 式										数 量
小口止4 コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$										
	A	=	1/2	(	0.894	+	1.250	)	×	3.555	= 3.81
	V	=	3.81	×	0.30						= 1.14 m3
	型枠										
	A1	=	3.555	×	1.118	×	0.30				= 1.19
	A2	=	3.81	×	2						= 7.62
	合計										= 8.81 m2
	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$										
	A	=	1/2	(	0.894	+	1.250	)	×	3.556	= 3.81
小口止5 コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$										
	A	=	1/2	(	0.894	+	1.250	)	×	3.556	= 3.81
	V	=	3.81	×	0.30						= 1.14 m3
	型枠										
	A1	=	3.556	×	1.118	×	0.30				= 1.19
	A2	=	3.81	×	2						= 7.62
	合計										= 8.81 m2
	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$										
	A	=	1/2	(	0.894	+	1.250	)	×	3.557	= 3.81
小口止6 コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$										
	A	=	1/2	(	0.894	+	1.250	)	×	3.557	= 3.81
	V	=	3.81	×	0.30						= 1.14 m3
	型枠										
	A1	=	3.557	×	1.118	×	0.30				= 1.19
	A2	=	3.81	×	2						= 7.62
	合計										= 8.81 m2
	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$										
	A	=	1/2	(	0.894	+	1.250	)	×	3.557	= 3.81

工種・規格	算 式						数 量
小口止							
コンクリート	V	=	1.14	+	1.14	+	1.14
		+	1.14	+	1.14	+	1.14
							= 6.84 m3
型枠	A	=	8.79	+	8.79	+	8.81
		+	8.81	+	8.81	+	8.81
							= 52.82 m2

[illegible]

[illegible]

[illegible]

共通仮設費数量計算書

[illegible]