

1. 数量総括表

数量総括表 (2)

工種	種別	細別	規格	単位	数量	設計数量	摘要
排水構造物工							
	水路工			式	1	1	
		BF300(1種)	B300×H200	m	36.3	36	基礎碎石：0.50m ³ 敷モルタル：0.09m ³
		プレキャスト側溝	B300×H300	m	60.3	60	基礎材：0.50m ³ 敷モルタル：0.09m ³
		張コンクリート	18-8-40BB	m ²	36.3	36	W/C 60%以下
	集水樹工			式		1	
		集水樹(1)	600×600	箇所	1	1	コンクリート (18-8-25BB, W/C60%) ：0.27m ³ ・一般養生
		集水樹(2)	600×600	箇所	1	1	コンクリート (18-8-25BB, W/C60%) ：0.31m ³ ・一般養生
		グレーチング蓋	樹穴500×500用 T-2	枚	1	1	
		グレーチング蓋	樹穴600×600用 T-2	枚	1	1	
構造物撤去工							
	構造物取壊し			式	1	1	
		構造物取壊し	コンクリート構造物 (無筋構造物)	m ³	40	40	
		構造物取壊し	コンクリート構造物 (有筋構造物)	m ³	3	3	
	運搬処理工			式	1	1	
		殻運搬	コンクリート殻 無筋	m ³	40	40	
			コンクリート殻 有筋	m ³	3	3	
		殻処理	コンクリート殻 無筋	t	93	93	
			コンクリート殻 有筋	t	8	8	
仮設工							
	工事用道路工			式	1	1	
		敷鉄板	3084×1524×22 (設置・撤去)	m ²	284.7	285	
			賃料	枚	62	62	

2. 土 工

土 工

1式当り

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単 位
土工 掘削工				
掘削	オープンカット (W \geq 5m)	V= 385 = 385.0	390	m ³
	片切掘削 (W<5m)	V= 447.4 = 447.4	450	m ³
作業土工				
床掘	土砂 施工方法：小規模	V= 32 = 32.0	30	m ³
埋戻し	土砂 施工方法：小規模	V= 19.7 = 19.7	20	m ³
盛土工				
路体盛土	発生土 (W<2.5m)	V= 8.0 = 8.0	10	m ³
残土処理工				
土砂等運搬	土砂	V= 385.0 + 447.4 + 32.0 - (19.7 + 8.0) / 0.9 = 833.6	830	m ³
残土等処分	土砂	V= 833.6 = 833.6	830	m ³
法面整形工				
法面整形	盛土部 土砂 締固め有、現場制約無	A= 7.9 = 7.9	10	m ²
	切土部 土砂、現場制約無	A= 440.2 = 440.2	440	m ²

土 積 計 算 書

測 点	点 間 距 離	機械掘削(オープンカット:W=5m以上)									
			面 積	平均面積	体 積	適 用	距 離	面 積	平均面積	体 積	適 用
NO. 0+8.33	-	0.0	0.0	-	-						
NO. 1	1.67	1.7	0.0	0.00	0.0						
NO. 1+2.13	2.130	3.8	12.1	6.05	12.9						
NO. 1+5.00	2.870	6.7	14.9	13.50	38.7						
NO. 2	5.000	11.7	17.8	16.35	81.8	NO. 1に直交					
IP. 2(NO. 2 2. 土	3.780	15.5	21.0	19.40	73.3	二等分線					
IP. 2(NO. 2+3.78)	0.000	15.5	20.1	20.55	77.7	NO. 2に直交					
NO. 3	6.220	21.7	4.7	12.40	77.1						
NO. 4	10.000	31.7	0.0	2.35	23.5	NO. 4+3.44					
NO. 4+3.44	3.440	35.1	0.0	0.00	0.0						
NO. 4+5.34	1.900	37.0	0.0	0.00	0.0						
合計	37.010				385.0						

土 積 計 算 書

測 点	点 間 距 離	機械掘削(片切掘削:W=5m未満)									
			面 積	平均面積	体 積	適 用	距 離	面 積	平均面積	体 積	適 用
NO. 0+8.33	-	0.00	0.0	-	-						
NO. 1	1.67	1.7	9.1	4.55	7.6						
NO. 1+2.13	2.130	3.8	0.0	4.55	9.7						
NO. 1+5.00	2.870	6.7	3.4	1.70	4.9						
NO. 2	5.000	11.7	4.2	3.80	19.0	NO. 1に直交					
IP. 2(NO. 2 2. 土	3.780	15.5	3.6	3.90	14.7	二等分線					
IP. 2(NO. 2+3.78)	0.000	15.5	4.3	3.95	14.9	NO. 2に直交					
NO. 3	6.220	21.7	24.3	14.30	88.9						
NO. 4	10.000	31.7	17.7	21.00	210.0	NO. 4+3.44					
NO. 4+3.44	3.440	35.1	17.7	17.70	60.9						
NO. 4+5.34	1.900	37.0	0.0	8.85	16.8						
合計	37.010				447.4						

土 積 計 算 書

測 点	点 間 距 離	機械床掘									
		距 離	面 積	平均面積	体 積	適 用	距 離	面 積	平均面積	体 積	適 用
ANO. 0 (A)	-	0.0	0.0	-	-						
ANO. 0 (B)	-	0.0	0.5	0.25	-	NO. 4+3. 44					
ANO. 0+4. 11	4. 110	4. 1	0. 5	0. 50	2. 1	NO. 3					
ANO. 0+9. 14	5. 030	9. 1	0. 6	0. 55	2. 8	IP. 2(二等分線)					
ANO. 1	0. 860	10. 0	0. 6	0. 60	0. 5	〃					
ANO. 1+4. 2 2 . 土	4. 250	14. 3	0. 5	0. 55	2. 3	NO. 2					
ANO. 1+5. 04	0. 790	15. 1	0. 6	0. 55	0. 4	IP. 2(NO. 2に直交)					
ANO. 1+9. 44	4. 400	19. 5	0. 5	0. 55	2. 4	NO. 2(NO. 1に直交)					
ANO. 2	0. 560	20. 1	0. 5	0. 50	0. 3	〃					
ANO. 2+5. 25	5. 250	25. 4	0. 5	0. 50	2. 6	NO. 1+5. 00					
ANO. 3	4. 750	30. 2	0. 5	0. 50	2. 4	〃					
ANO. 3+6. 18	6. 180	36. 4	0. 5	0. 50	3. 1	〃					
BNO. 0 (A)	-	0. 0	0. 0	-	-						
BNO. 0 (B)	-	0. 0	0. 3	0. 15	-	NO. 1+2. 13					
BNO. 0+2. 08	2. 080	2. 1	0. 3	0. 30	0. 6	〃					
BNO. 0+4. 94	2. 860	5. 0	0. 3	0. 30	0. 9	NO. 1+5. 00					
BNO. 1+9. 48	4. 540	9. 5	0. 6	0. 45	2. 0	NO. 2					
BNO. 0+9. 94	0. 460	10. 0	0. 4	0. 50	0. 2	NO. 2(NO. 1に直交)					
BNO. 1	0. 060	10. 1	0. 4	0. 40	0. 1	〃					
BNO. 1+3. 18	3. 180	13. 3	0. 6	0. 50	1. 6	IP. 2(二等分線)					
BNO. 1+3. 97	0. 790		0. 6	0. 60	0. 5	IP. 2(NO. 2に直交)					
BNO. 1+9. 32	5. 350	5. 4	0. 4	0. 50	2. 7	NO. 3					
BNO. 2	0. 680	6. 1		0. 20	0. 1	〃					
BNO. 2+2. 28	2. 28	8. 4	0. 4	0. 20	0. 5	〃					
小計	58. 460				28. 1						

土 積 計 算 書

測 点	点 間 距 離	機械埋戻し (小規模)									
		距 離	面 積	平均面積	体 積	適 用	距 離	面 積	平均面積	体 積	適 用
ANO. 0 (A)	-	0.0	0.0	-	-						
ANO. 0 (B)	-	0.0	0.3	0.15	-	NO. 4+3. 44					
ANO. 0+4. 11	4. 110	4. 1	0. 3	0. 30	1. 2	NO. 3					
ANO. 0+9. 14	5. 030	9. 1	0. 4	0. 35	1. 8	IP. 2(二等分線)					
ANO. 1	0. 860	10. 0	0. 4	0. 40	0. 3	〃					
ANO. 1+4. 2 2 . 土	4. 250	14. 3	0. 3	0. 35	1. 5	NO. 2					
ANO. 1+5. 04	0. 790	15. 1	0. 4	0. 35	0. 3	IP. 2(NO. 2に直交)					
ANO. 1+9. 44	4. 400	19. 5	0. 3	0. 35	1. 5	NO. 2(NO. 1に直交)					
ANO. 2	0. 560	20. 1	0. 3	0. 30	0. 2	〃					
ANO. 2+5. 25	5. 250	25. 4	0. 3	0. 30	1. 6	NO. 1+5. 00					
ANO. 3	4. 750	30. 2	0. 3	0. 30	1. 4	〃					
ANO. 3+6. 18	6. 180	36. 4	0. 3	0. 30	1. 9	〃					
BNO. 0 (A)	-	0. 0	0. 0	-	-						
BNO. 0 (B)	-	0. 0	0. 2	0. 10	-	NO. 1+2. 13					
BNO. 0+2. 08	2. 080	2. 1	0. 2	0. 20	0. 4	〃					
BNO. 0+4. 94	2. 860	5. 0	0. 2	0. 20	0. 6	NO. 1+5. 00					
BNO. 1+9. 48	4. 540	9. 5	0. 4	0. 30	1. 4	NO. 2					
BNO. 0+9. 94	0. 460	10. 0	0. 3	0. 35	0. 2	NO. 2(NO. 1に直交)					
BNO. 1	0. 060	10. 1	0. 3	0. 30	0. 1	〃					
BNO. 1+3. 18	3. 180	13. 3	0. 4	0. 35	1. 1	IP. 2(二等分線)					
BNO. 1+3. 97	0. 790		0. 4	0. 40	0. 3	IP. 2(NO. 2に直交)					
BNO. 1+9. 32	5. 350	5. 4	0. 2	0. 30	1. 6	NO. 3					
BNO. 2	0. 680	6. 1		0. 10	0. 1	〃					
BNO. 2+2. 28	2. 28	8. 4	0. 2	0. 10	0. 2	〃					
小計	58. 460				17. 7						

土 積 計 算 書

測 点	点 間 距 離	路体(築堤)盛土(W=2.5m未満)									
		距 離	面 積	平均面積	体 積	適 用	距 離	面 積	平均面積	体 積	適 用
NO. 0+8.33	-	0.0	0.0	-	-						
NO. 1	1.67	1.7	0.0	0.00	0.0						
NO. 1+2.13	2.130	3.8	0.3	0.15	0.3						
NO. 1+5.00	2.870	6.7	0.3	0.30	0.9						
NO. 2	5.000	11.7	0.2	0.25	1.3	NO. 1に直交					
IP. 2(NO. 2 2. 土	3.780	15.5	0.2	0.20	0.8	二等分線					
IP. 2(NO. 2+3.78)	0.000	15.5	0.5	0.35	1.3	NO. 2に直交					
NO. 3	6.220	21.7	0.1	0.30	1.9						
NO. 4	10.000	31.7	0.1	0.10	1.0	NO. 4+3.44					
NO. 4+3.44	3.440	35.1	0.1	0.10	0.3						
NO. 4+5.34	1.900	37.0	0.1	0.10	0.2	NO. 4+3.44					
合計	37.010				8.0						

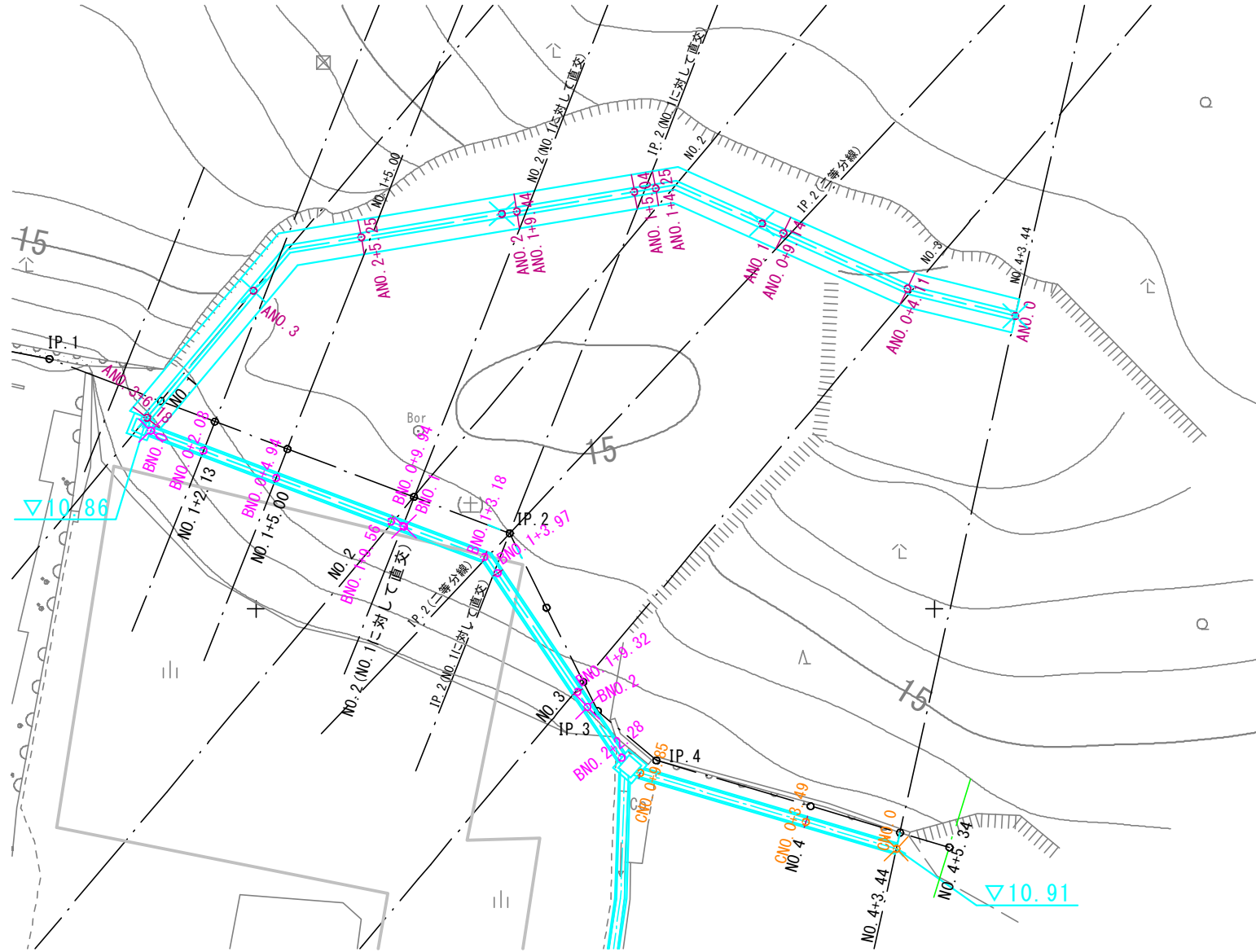
土 積 計 算 書

測 点	点 間 距 離	盛土法面整形										
		距 離	延長	平均延長	面 積	適 用	距 離	面 積	平均面積	体 積		
NO. 0+8.33	-	0.0	0.0	-	-							
NO. 1	1.67	1.7	0.0	0.00	0.0							
NO. 1+2.13	2.130	3.8	0.4	0.20	0.4							
NO. 1+5.00	2.870	6.7	0.4	0.40	1.1							
NO. 2	5.000	11.7	0.2	0.30	1.5	NO. 1に直交						
IP. 2(NO. 2 2. 土	3.780	15.5	0.0	0.10	0.4	二等分線						
IP. 2(NO. 2+3.78)	0.000	15.5	0.0	0.00	0.0	NO. 2に直交						
NO. 3	6.220	21.7	0.3	0.15	0.9							
NO. 4	10.000	31.7	0.2	0.25	2.5	NO. 4+3.44						
NO. 4+3.44	3.440	35.1	0.2	0.20	0.7							
NO. 4+5.34	1.900	37.0	0.2	0.20	0.4	NO. 4+3.44						
小計	37.010				7.9							

土 積 計 算 書

測 点	点 間 距 離	切土法面整形									
		距 離	延長	平均延長	面 積	適 用	距 離	面 積	平均面積	体 積	
NO. 0+8.33	-	0.0	0.0	-	-						
NO. 1	1.67	1.7	7.6	3.80	6.3						
NO. 1+2.13	2.130	3.8	6.3	6.95	14.8						
NO. 1+5.00	2.870	6.7	7.3	6.80	19.5						
NO. 2	5.000	11.7	7.4	7.35	36.8	NO. 1に直交					
IP. 2(NO. 2 2. 土	3.780	15.5	9.7	8.55	32.3	二等分線					
IP. 2(NO. 2+3.78)	0.000	15.5	9.5	9.60	36.3	NO. 2に直交					
NO. 3	6.220	21.7	11.9	10.70	66.6						
NO. 4	10.000	31.7	17.9	14.90	149.0	NO. 4+3.44					
NO. 4+3.44	3.440	35.1	17.9	17.90	61.6						
NO. 4+5.34	1.900	37.0	0.0	8.95	17.0						
小計	37.010				440.2						

作業土工（床掘、埋戻）測点図



3. 法 面 工

法面工

1式当り

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単 位
法枠工				
吹付枠	F300-2000×2000	L= = 201.9	202	m
ラス張工		A= = 135.1	135	m ²
水切・間詰モルタル	δ ck=180N/mm ²	V= = 4.1	4	m ³
枠内処理工 (モルタル吹付工)	t=100	A= = 74.5	80	m ²
植生工 植生基材吹付	t=4cm	A= = 440.2	440	m ²
鉄筋挿入工 鉄筋挿入材料	SD345 D19	(L=3.5m) N= = 19.0	19	本
		(L=3.0m) N= = 15.0	15	本
		(L=2.5m) N= = 16.0	16	本
削孔工		(L=3.5m) L= = 58.9	59	m
		(L=3.0m) L= = 39.0	39	m
		(L=2.5m) L= = 33.6	34	m
注入打設工		V= = 0.3	1	m ³
グラウト注材料	セメントミルク	V= = 0.3	1	m ³

吹付枠工 数量計算表

	縦枠長				横枠長/交点数			外周枠長		
	番号	(m)	番号	(m)	番号	(m)	(個)	番号	(m)	
枠長	LV1	1.1	LV11	5.2	LH1	6.1	4	L1	32.0	
	LV2	1.8	LV12	5.2	LH2	10.4	7	L2	34.3	
	LV3	2.7	LV13	5.3	9.1	8.4	6			
	LV4	3.2	LV14	5.3	LH4	4.7	3			
	LV5	3.5	LV15	5.3	LH5	9.0	6			
	LV6	3.8	LV16	4.9	LH6	15.8	10			
	LV7	4.1	LV17	4.2	LH7	13.8	9			
	LV8	4.3	LV18	3.6	LH8	7.0	5			
	LV9	4.5	LV19	3.1						
	LV10	2.5	LV20	1.8						
	小計		31.5		43.9		75.2	50.0		66.3
合計				75.4		75.2	50.0		66.3	135.1 m2
法枠長	式)のり枠長=縦枠長+横枠長+外周枠長-(交点数×枠幅)									
	= 75.4 + 75.2 + 66.3 - (50.0 × 0.3) = 201.9 m									
ラス張工	ラス張工 = 施工面積 = 135.1 m2									
枠内処理工 (モルタル吹付工)	式)枠内面積=施工面積-枠面積 (枠面積=法枠長×枠幅)									
	= 135.1 - 60.6 = 74.5 m2									
水切・間詰モルタル	式)法肩水切りモルタル体積 水切・間詰モルタル(法肩部)数量表参照 勾配1 = 3.3									
	式)間詰モルタル体積 水切・間詰モルタル(法尻部)数量表参照 = 0.8									
	= 4.1 m3									

※展開図参照

鉄筋挿入工 数量計算書

●施工本数、削孔長、グラウト注入量数量計算

計算条件： 頭部余長 LS： 0.10 m 余掘 Lt： 0.00 m
 のり面工の高さ H： 0.30 m 注入量割増係数 K： 1.4

鉄筋挿入工数量表

規格	本数 N (本)	削孔径 d (mm)	鋼材長		削孔長		グラウト材 m ³	
			φ (m/本)	φ*N (m)	ΣL (m/本)	ΣL*N (m)	$\frac{\pi \times \phi^2}{4} \times LB \times K$	累計
SD345 D19	19	65.0	3.5	66.5	3.1	58.9	0.014	0.266
SD345 D19	15	65.0	3.0	45.0	2.6	39.0	0.012	0.180
SD345 D19	16	65.0	2.5	40.0	2.1	33.6	0.010	0.160
合計	50			151.5		131.5		0.61

※展開図参照

※注入量は割増しを含む数量

$$V = (d/2)^2 \times \pi \times \Sigma L \times N \times K$$

●鉄筋挿入工材料数量計算 (1本あたり) SD345 D19

項目	規格	単位	数量	備考
異形棒鋼ロックボルト	SD345 D19 L=3.50m ムキ	本	1.0	
先端キャップ	D19	個	1.0	
ASメッキコマナット	D19N	個	1.0	
K-1スペーサー	D19-65		2.0	
メッキ付角座金	150×150×9(Φ45)	枚	1.0	
球面ワッシャー	φ70×10	個	1.0	

項目	規格	単位	数量	備考
異形棒鋼ロックボルト	SD345 D19 L=3.00m ムキ	本	1.0	
先端キャップ	D19	個	1.0	
	D19N	個	1.0	
	D19-65	個	2.0	
		枚	1.0	
球面ワッシャー		個	1.0	

項目	規格	単位	数量	備考
異形棒鋼ロックボルト	SD345 D19 L=2.50m ムキ	本	1.0	
先端キャップ	D19	個	1.0	
ASメッキコマナット	D19N	個	1.0	
K-1スペーサー	D19-65	個	2.0	
メッキ付角座金	150×150×9(Φ45)	枚	1.0	
球面ワッシャー	φ70×10	個	1.0	

●グラウト注入材料数量計算 (1m³あたり)

項目	規格	単位	数量	備考
セメント	普通ポルトランド	t	1.23	
水		L	615	
混和剤	シーカセムFLC4000	L	12.3	

水切・間詰モルタル(法肩部) 数量表

測点	延長 (m)	断面積(m ²)					平均 断面積 (m ²)	数量 (空m ³)
		NO. 1+5. 0	NO. 2 (NO. 1方 向)	IP. 2 (NO. 2方 向)	NO. 2	IP. 2 (2分)		
～NO. 1+5. 0	2. 82	0. 03					0. 03	0. 08
NO. 1+5. 0～ NO. 2 (NO. 1方向)	5. 81	0. 03	0. 04				0. 04	0. 20
NO. 2 (NO. 1方向)～ IP. 2 (NO. 2方向)	4. 40		0. 04	0. 18			0. 11	0. 48
IP. 2 (NO. 2方向) ～NO. 2	4. 90			0. 18	0. 08		0. 13	0. 64
NO. 2～ IP. 2 (二分)	4. 63				0. 08	0. 21	0. 15	0. 67
IP. 2 (二分)～ NO. 3	4. 93	土 工				0. 21	0. 08	0. 71
NO. 3～	6. 06						0. 08	0. 48
計	33. 55							3. 28 m ³

水切・間詰モルタル(法尻部) 数量表

測点	延長 (m)	断面積(m ²)					平均 断面積 (m ²)	数量 (空m ³)
		NO. 1+5. 0	NO. 2 (NO. 1方 向)	IP. 2 (NO. 2方 向)	NO. 2	IP. 2 (2分)		
～NO. 1+5. 0	2. 82	0. 02					0. 02	0. 06
NO. 1+5. 0～ NO. 2 (NO. 1方向)	5. 81	0. 02	0. 02				0. 02	0. 12
NO. 2 (NO. 1方向)～ IP. 2 (NO. 2方向)	4. 40		0. 02	0. 02			0. 02	0. 09
IP. 2 (NO. 2方向) ～NO. 2	1. 46			0. 02	0. 01		0. 02	0. 02
NO. 2～ IP. 2 (二分)	4. 63				0. 01	0. 01	0. 01	0. 05
IP. 2 (二分)～ NO. 3	4. 93					0. 01	0. 05	0. 15
NO. 3～	6. 06						0. 05	0. 30
計	30. 11							0. 78 m ³

4. 排水構造物

排水構造物工計算書			1式当り	
名 称	規 格	計 算 式	数 量	単 位
U型側溝 水路工(1)	BF300(1種)	L= 36.3 =	36.3	m
水路工(2)	プレキャスト側溝	L= 22.3 + 9.9 + 28.1 =	60.3	m
張コンクリート	18-8-40BB W/C 60%以下	A= 36.3 × 0.5 × 2.0 =	36.3	m ²
集水柵工 集水柵(1) (場所打集水柵)	500×500	N= = 1.0	1	箇所
集水柵(2) (場所打集水柵)	600×600	N= = 1.0	1	箇所
グレーチング蓋	柵穴500×500用 T-2	N= = 1.0	1	枚
グレーチング蓋	柵穴600×600用 T-2	N= = 1.0	1	枚

水路工(1)			10m当り	
名 称	規 格	計 算 式	数 量	単 位
ベンチフリューム	BF300(1種)	L = 10.000	10.0	m
基礎碎石	RC-40, t=100	A= 0.500 × 10.000 = 5.000 V= 5.000 × 0.100 = 0.500	5.00 0.50	m ² m ³
敷モルタル	1 : 3BB	A= 0.300 × 10.000 = 3.000 V= 3.000 × 0.030 = 0.090	3.00 0.09	m ² m ³
張りコンクリート	18-8-40BB W/C60%以下	A= 0.500 × 2.000 × 10.000 = 10.000 V= 10.000 × 0.100 = 1.000	10.00 1.00	m ² m ³
型枠	小構造物(無筋)	A= 0.100 × 4.000 × 10.000 = 4.000	4.00	m ²
基面整正		A= 0.500 × 2.000 × 10.000 = 10.000	10.00	m ²

水路工(2)			10m当り	
名 称	規 格	計 算 式	数 量	単 位
プレキャスト側溝	PU1-300×300	L = 10.000	10.0	m
基礎材	RC-40, t=100	A= 0.500 × 10.000 = 5.000	5.00	m ²
		V= 5.000 × 0.100 = 0.500	0.50	m ³
敷モルタル	1 : 3BB	A= 0.300 × 10.000 = 3.000	3.00	m ²
		V= 3.000 × 0.030 = 0.090	0.09	m ³

張コンクリート		10m2当り (0.50m×2×10m)				
名 称	規 格	計 算 式		数 量	単 位	
張りコンクリート	18-8-40BB W/C60%以下	A=	0.500 × 2.000 × 10.000	= 10.000	10.00	m ²
		V=	10.000 × 0.100	= 1.000	1.00	m ³
型枠	小構造物 (無筋)	A=	0.100 × 2.000 × 10.000	= 2.000	2.00	m2
基面整正		A=	0.500 × 2.000 × 10.000	= 10.000	10.00	m2

集水桝(1)			1箇所当り	
名 称	規 格	計 算 式	数 量	単 位
型 桝	18-8-25BB	$V1 = (0.800 + 0.500) \times 2$ $\quad \times 0.150 \times 0.650 \quad = 0.254$	0.27	m ³
		$V2 = 0.500 \times 0.500 \times 0.150$ $\quad \quad \quad = 0.038$		
		$V3 = -0.200 \times 0.300 \times 0.150$ $\quad \quad \quad = -0.009$		
		$V3 = -0.300 \times 0.300 \times 0.150$ $\quad \quad \quad = -0.014$		
		$\text{合計} = 0.269$		
型 桝	小構造物 (無筋)	$A1 = (0.800 + 0.500) \times 4$ $\quad \quad \quad \times 0.650 \quad = 3.380$	3.1	m ²
		$A3 = -0.200 \times 0.300 \times 2$ $\quad \quad \quad = -0.120$		
		$A3 = -0.300 \times 0.400 \times 2$ $\quad \quad \quad = -0.240$		
		$A4 = 0.150 \times 0.150 \times 4$ $\quad \quad \quad = 0.090$		
		$\text{合計} = 3.110$		
基礎碎石	RC-40 t=150	$A = 0.900 \times 0.900$ $\quad \quad \quad = 0.810$	0.8	m ²
		$V = 0.810 \times 0.150$ $\quad \quad \quad = 0.122$	0.12	m ³
グレーチング蓋	桝穴500×500用 T-2	N = 1	1	枚

集水桝(2)			1箇所当り	
名 称	規 格	計 算 式	数 量	単 位
コンクリート	18-8-25BB	$V1 = (0.900 + 0.600) \times 2$ $\times 0.150 \times 0.650 = 0.293$	0.31	m ³
		$V2 = 0.600 \times 0.600 \times 0.150$ $= 0.054$		
		$V3 = -0.300 \times 0.300 \times 0.150$ $\times 3 = -0.041$		
		<hr/> 合計 = 0.306		
型枠	小構造物 (無筋)	$A1 = (0.900 + 0.600) \times 4$ $\times 0.650 = 3.900$	3.5	m ²
		$A3 = -0.300 \times 0.300 \times 6$ $= -0.540$		
		$A4 = 0.150 \times 0.150 \times 6$ $= 0.135$		
		<hr/> 合計 = 3.495		
基礎碎石	RC-40 t=150	$A = 1.000 \times 1.000 = 1.000$	1.0	m ²
		$V = 1.000 \times 0.150 = 0.150$	0.15	m ³
グレーチング蓋	柵穴600×600用 T-2	N = 1	1	枚

5. 構造物撤去工

構造物撤去工

1式当り

名称	規格	計 算 式	数 量	単位
構造物取壊し工(1)				
構造物取壊し	コンクリート構造物 (無筋構造物)	構造物取壊し工より 重力式擁壁撤去 $A = 1.700 \text{ m} \times (0.300 \text{ m} + 0.980 \text{ m} / 2) = 1.088 \text{ m}^2$ $V = 36.500 \text{ m} \times 1.088 \text{ m}^2 = 39.712 \text{ m}^3$	40	m3
	コンクリート構造物 (有筋構造物)	U型水路撤去(U-300) ※面積はCADからの求積 $A = \text{m} = 0.11 \text{ m}^2$ $V = 27.600 \text{ m} \times 0.110 \text{ m}^2 = 3.036 \text{ m}^3$	3	m3
運搬処理工				
殻運搬	コンクリート殻 無筋	$V = 39.712 \text{ m}^3 = 39.712 \text{ m}^3$	40	m3
	コンクリート殻 有筋	$V = 3.036 \text{ m}^3 = 3.036 \text{ m}^3$	3	m3
殻処理	コンクリート殻 無筋	$W = 39.712 \times 2.35 \text{ m}^3/\text{t} = 93.323 \text{ t}$	93	t
	有筋	$W = 3.036 \times 2.55 \text{ m}^3/\text{t} = 7.742 \text{ t}$	8	t

6. 仮 設 工

仮設工

1式当り

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単 位
工事用道路工				
敷鉄板	3048×1524×22 設置・撤去	仮設計画図より 仮設道路工(1) L= = 38.8 m A= 30.48 ÷ 10.0 × 38.80 = 118.3 m ² N= 38.80 ÷ 3.048 = 12.7 ≒ 13.0 N= 13.00 × 2.0 = 26.0 枚 仮設道路工(2) L= = 20.4 m A= 30.48 ÷ 10.0 × 20.40 = 62.2 m ² N= 20.40 ÷ 3.048 = 6.7 ≒ 7.0 N= 7.00 × 2.0 = 14.0 枚 仮設道路工(3) L= = 34.2 m A= 30.48 ÷ 10.0 × 34.20 = 104.2 m ² N= 34.20 ÷ 3.048 = 11.2 ≒ 11.0 N= 11.00 × 2.0 = 22.0 枚 仮設道路(4) ※一次施工からの流用するため、計上しない。 A= = 73.0 m ² N= 73.0 ÷ (3.048 × 1.524) = 15.7 ≒ 16.0 枚 ΣA= 118.30 + 62.20 + 104.20 = 284.7 m ² ΣN= 26.00 + 14.00 + 22.00 = 62.0 枚	285 62	m ² 枚