

橋梁長寿命化(比志北橋)更新工事に伴う 道路改良工事(7-2工区)(明許)

(仮設道路+本線道路 (左岸No3～右岸No. EC. 2))

数 量 計 算 書(道路)

工 事 数 量 総 括 表

工 事 名	橋梁長寿命化（比志北橋）更新工事に伴う道路改良工事（7-2工区）（明許）				事 業 区 分		道路メンテナンス事業			
					工 事 区 分		道路改良工事			
工事区分(1)	工 種(2)	種 別(3)	細 別(4)	規 格(5)	単位	実施数量	計上数量	変更数量	計上数量	摘 要
道路改良										
土工										
道路土工（本線）										
掘削				土砂 片切掘削	m3	49.79	50			
路床盛土				施工幅員：4.0m以上	m3	177.79	180			
路体盛土				施工幅員：4.0m以上	m3	352.41	350			
道路土工（進入路）										
掘削				土砂 片切掘削	m3	12.46	10			
路床盛土				施工幅員：4.0m以上	m3	67.79	70			
路体盛土				施工幅員：4.0m以上	m3	22.02	20			
作業土工（本線）										
床掘				土砂 小規模	m3	108.23	110			
埋戻				土砂 小規模	m3	49.75	50			
基面整正					m2	55.75	60			
作業土工（進入路）										
床掘				土砂 小規模	m3	86.00	90			
埋戻				土砂 小規模	m3	31.99	30			
基面整正					m2	32.55	30			
残土処理工										
残土処理				道路土工+作業土工	m3	-421.14	-420			不足土(532.2-102.1)
										下部工残土 流用

工事数量総括表

工 事 名		橋梁長寿命化（比志北橋）更新工事に伴う道路改良工事（7-2工区）（明許）			事 業 区 分		道路メンテナンス事業			
					工 事 区 分		道路改良工事			
工事区分(1)	工 種(2)	種 別(3)	細 別(4)	規 格(5)	単位	実施数量	計上数量	変更数量	計上数量	摘 要
道路改良										
排水構造物工										
側溝工										
PU1型側溝				B300*H300*L600	m	3.80	4			W=80kg/個
PU3型側溝				B300*H300*L2000	m	29.92	30			W=420kg/個
縦断用自由勾配側溝				B300*H300*L2000	m	7.58	8			W=315kg/個
				B300*H400*L2000	m	15.57	16			W=371kg/個
				B300*H500*L2000	m	4.00	4			W=423kg/個
				B300*H700*L2000	m	11.58	12			W=575kg/個
横断用自由勾配側溝				B300*H300*L2000	m	8.00	8			W=331kg/個
底部コンクリート				18-8-25BB	m3	1.311	1.3			
底張工				標準部 18-8-25BB	m	59.26	59			
				調整部 18-8-25BB	m	13.5	13			
等辺山形鋼					箇所	1.0	1			
分水栓					箇所	1.0	1			
間詰コンクリート1型				18-8-25BB	m	10.42	10			
集水柵・マンホール工										
接続柵2型				プレキャスト柵 300*300*600	箇所	1.0	1			W=157kg/基
接続柵3型				プレキャスト柵 300*600*800	箇所	1.0	1			W=267kg/基
接続柵4型				プレキャスト柵 300*600*600	箇所	1.0	1			W=213kg/基
接続柵5型				プレキャスト柵 300*600*600	箇所	1.0	1			W=213kg/基
縦排水工					式	1.0	1			
落差工2型					式	1.0	1			
落差工3型					式	1.0	1			

工事数量總括表

工 事 名	橋梁長寿命化（比志北橋）更新工事に伴う道路改良工事（7-2工区）（明許）			事 業 区 分		道路メンテナンス事業				
				工 事 区 分		道路改良工事				
工事区分(1)	工 種(2)	種 別(3)	細 別(4)	規 格(5)	単位	実施数量	計上数量	変更数量	計上数量	摘 要
道路改良										
縁石工										
縁石工										
地先境界ブロック				150*150*600	m	2.2	2			
擁壁工										
場所打擁壁工										
重力式擁壁1型				0.5m<H<0.6m 18-8-40BB	m3	5.693	6			平均壁高H=0.56m
重力式擁壁2型				0.8m<H<1.0m 18-8-40BB	m3	4.132	4			平均壁高H=1.00m
重力式擁壁3型				0.6m<H<0.8m 18-8-40BB	m3	0.893	1			平均壁高H=0.64m
重力式擁壁4型				2.0m<H<5.0m 18-8-40BB	m3	3.328	3			平均壁高H=2.01m
石・ブロック積工										
コンクリートブロック工										
コンクリートブロック積				控35cm 裏コン10cm	m2	143.11	143			
				控35cm 裏コン15cm	m2	209.19	209			
天端コンクリート				1型 18-8-25BB	m	8.79	9			
				2型 18-8-25BB	m	23.49	23			
ブロック積基礎工				1型 18-8-40BB	m	85.49	85			
				2型 18-8-40BB	m	60.66	61			
防護柵工										
路側防護柵工										
ガードパイプ工				Gp-C-2B	m	103.28	103			
ガードパイプ基礎工				18-8-40BB	m	102.76	103			

工事数量総括表

工 事 名	橋梁長寿命化（比志北橋）更新工事に伴う道路改良工事（7-2工区）（明許）			事 業 区 分		道路メンテナンス事業				
				工 事 区 分		道路改良工事				
工事区分(1)	工 種(2)	種 別(3)	細 別(4)	規 格(5)	単位	実施数量	計上数量	変更数量	計上数量	摘 要
道路改良										
舗装工										
アスファルト舗装(本線)										
表層工				密粒ギャップアスコン	m2					t=5cm
上層路盤工				粒度調整碎石 M-30	m2	245.63	246			t=10cm
下層路盤工				再生クラッシャラン RC-40	m2	245.63	246			t=15cm
凍上抑制層				再生クラッシャラン RC-40	m2	245.63	246			t=15cm
コンクリート舗装(進入路)										
表層工				コンクリート 18-8-25BB	m2					t=10cm
路盤紙					m2	197.48	197			
上層路盤工				再生クラッシャラン RC-40	m2	197.48	197			t=15cm
床板工										
進入路床板工				コンクリート 21-8-25BB	箇所	1.0	1			
撤去工										
構造物取壊し工										
コンクリート構造物取壊し				無筋構造物 (-5m≦H≦5m)	m3	1.725	2			
				鉄筋構造物 (-5m≦H≦5m)	m3	0.210	1			
舗装版破碎				Co舗装版 (t≦15cm)	m2	27.39	27			
舗装版切断				Co舗装版 (t≦15cm)	m	2.82	3			
運搬処理工										
殻運搬・処理				無筋Co殻	m3	4.464	4			
				鉄筋Co殻	m3	0.210	1			
濁水処理					m3	0.006	0.01			

工事数量総括表

[illegible]

工事数量總括表

[illegible]

道路土工（本線）計算書

測 点	单距離	掘削		路床盛土		路体盛土	
		土質区分：土砂 施工方法：片切掘削		施工幅員： 4. 0m以上		施工幅員： 4. 0m以上	
BC. 1		1. 8	---	0. 0	---	0. 0	---
SP. 1		0. 1	0. 00	5. 3	0. 00	0. 7	0. 00
NO. 2		0. 0	0. 00	4. 6	0. 00	0. 0	0. 00
EC. 1		1. 1	0. 00	0. 0	0. 00	0. 0	0. 00
(2)		0. 0	0. 00	4. 7	0. 00	2. 4	0. 00
NO. 3	0. 00	0. 0	0. 00	4. 7	0. 00	0. 3	0. 00
NO. 3+7. 50	7. 50	0. 0	0. 00	4. 3	33. 75	0. 0	1. 13
(2)	0. 00	0. 0	0. 00	4. 6	0. 00	11. 2	0. 00
NO. 3+10. 00	2. 50	0. 0	0. 00	4. 6	11. 50	11. 2	28. 00
NO. 4	10. 00	0. 0	0. 00	4. 2	44. 00	10. 8	110. 00
NO. 4+1. 50	1. 50	0. 0	0. 00	4. 2	6. 30	10. 8	16. 20
(2)	0. 00	15. 0	0. 00	3. 9	0. 00	4. 6	0. 00
NO. 4+2. 50	1. 00	15. 0	15. 00	3. 9	3. 90	4. 6	4. 60
NO. 4+4. 70	2. 20	15. 0	33. 00	3. 9	8. 58	4. 6	10. 12
NO. 6+4. 70	0. 00	0. 0	0. 00	3. 9	0. 00	4. 7	0. 00
NO. 6+5. 00	0. 30	0. 0	0. 00	3. 9	1. 17	4. 7	1. 41
NO. 6+7. 00	2. 00	0. 0	0. 00	3. 9	7. 80	4. 7	9. 40
(2)	0. 00	0. 0	0. 00	4. 1	0. 00	11. 7	0. 00
BC. 2	9. 54	0. 0	0. 00	4. 1	39. 11	11. 7	111. 62
SP. 2	5. 10	0. 0	0. 00	2. 2	16. 07	5. 2	43. 10
EC. 2	5. 10	0. 7	1. 79	0. 0	5. 61	1. 4	16. 83
合計	m 46. 74	m3 49. 79		m3 177. 79		m3 352. 41	

道路土工（進入路）計算書

[illegible]

作業土工（本線）計算書

測 点	単距離	床掘		埋戻		基面整正	
		土質区分：土砂		土質区分：土砂			
		施工方法：小規模		施工方法：小規模			
NO. 1+14. 60		0. 7	---	0. 6	---	0. 6	---
SP. 1		0. 7	0. 00	0. 6	0. 00	0. 6	0. 00
NO. 2		1. 0	0. 00	0. 5	0. 00	0. 6	0. 00
(2)		2. 6	0. 00	1. 0	0. 00	1. 2	0. 00
EC. 1		2. 6	0. 00	1. 0	0. 00	1. 2	0. 00
NO. 3	0. 00	1. 7	0. 00	0. 8	0. 00	1. 2	0. 00
NO. 3+7. 50	7. 50	2. 4	15. 38	1. 1	7. 13	1. 2	9. 00
NO. 3+10. 00	2. 50	2. 4	6. 00	1. 1	2. 75	1. 2	3. 00
NO. 4	10. 00	3. 0	27. 00	1. 1	11. 00	1. 3	12. 50
NO. 4+2. 50	2. 50	3. 0	7. 50	1. 1	2. 75	1. 3	3. 25
NO. 6+5. 00	0. 00	1. 4	0. 00	0. 7	0. 00	0. 7	0. 00
BC. 2	11. 54	1. 4	16. 16	0. 7	8. 08	0. 7	8. 08
SP. 2	5. 10	1. 4	7. 14	0. 7	3. 57	0. 6	3. 32
EC. 2	5. 10	3. 2	11. 73	2. 0	6. 89	0. 6	3. 06
NO. 7+7. 96	1. 22	3. 2	3. 90	2. 0	2. 44	0. 6	0. 73
(2)	0. 00	0. 0	0. 00	0. 0	0. 00	0. 0	0. 00
NO. 7+15. 50	7. 54	0. 0	0. 00	0. 0	0. 00	0. 0	0. 00
BC. 3	4. 21	0. 6	1. 26	0. 2	0. 42	0. 6	1. 26
NO. 8+7. 00	7. 29	0. 5	4. 01	0. 2	1. 46	0. 5	4. 01
SP. 3	7. 42	0. 5	3. 71	0. 2	1. 48	0. 5	3. 71
NO. 9	5. 58	0. 5	2. 79	0. 2	1. 12	0. 4	2. 51
NO. 9+3. 29	3. 29	0. 5	1. 65	0. 2	0. 66	0. 4	1. 32
合計	m 80. 79	m3 108. 23		m3 49. 75		m2 55. 75	

作業土工（進入路）計算書

測点	单距離	床掘		埋戻		基面整正	
		土質区分：土砂		土質区分：土砂			
		施工方法：小規模		施工方法：小規模			
N0. 2+12. 00		1. 6	---	0. 6	---	0. 6	---
N0. 3	0. 00	1. 6	0. 00	0. 6	0. 00	0. 6	0. 00
N0. 3+7. 50	7. 50	1. 5	11. 63	0. 5	4. 13	0. 6	4. 50
N0. 3+10. 00	2. 50	1. 5	3. 75	0. 5	1. 25	0. 6	1. 50
N0. 4	10. 00	1. 0	12. 50	0. 6	5. 50	0. 6	6. 00
N0. 4+7. 00	7. 00	1. 0	7. 00	0. 6	4. 20	0. 6	4. 20
N0. 6+2. 53	0. 00	0. 0	0. 00	0. 0	0. 00	0. 0	0. 00
BC. 2	14. 01	1. 9	13. 31	0. 7	4. 90	0. 6	4. 20
SP. 2	5. 10	1. 6	8. 93	0. 6	3. 32	0. 6	3. 06
EC. 2	5. 10	4. 9	16. 58	1. 2	4. 59	2. 0	6. 63
(2)	0. 00	3. 0	0. 00	1. 0	0. 00	0. 6	0. 00
N0. 7+14. 94	8. 20	0. 0	12. 30	0. 0	4. 10	0. 0	2. 46
合計	m 59. 41	m3 86. 00		m3 31. 99		m2 32. 55	

残土処理工計算書

土工集計			名 称	計 算 式	数 量
名 称	掘削工	盛土工			
道路土工(本線)			残土処理工	$V = 256.48 \text{ m}^3 - 701.75 \text{ m}^3 \times 1/0.9 = -523.24 \text{ m}^3$	
掘削	49.79				
路床盛土		177.79			
路体盛土		352.41			
道路土工(進入路)					
掘削	12.46				
路床盛土		67.79			
路体盛土		22.02			
作業土工(本線)					
床掘	108.23				
埋戻		49.75			
作業土工(進入路)					
床掘	86.00				
埋戻		31.99			
合 計	256.48	701.75			

排水構造物工 延長調書 (1/2)

工 種	測 点	延 長	摘 要
PU1型側溝 (B300型)	NO. 6+5. 00付近 (現況復旧)	3. 80 m	右側
PU3型側溝 (B300型)	NO. 3 ～ NO. 3+11. 68	11. 68	右側
	NO. 3+12. 20 ～ NO. 3+18. 00	5. 80	右側
	NO. 6+13. 14 ～ EC. 2	12. 44	右側
		29. 92 m	
縦断用自由勾配側溝			
B300*H300	NO. 6+12. 72	7. 58 m	取付道路
B300*H400	NO. 3+12. 15 ～ NO. 4+7. 65	15. 57 m	右側
B300*H500	NO. 6+2. 53 ～ NO. 6+6. 53	4. 00 m	左側
B300*H700	NO. 3+15. 42 ～ NO. 4+7. 00	11. 58 m	左側
横断用自由勾配側溝			
B300*H300	NO. 3+11. 94	4. 00	道路横断
	NO. 6+12. 72	4. 00	道路横断
		8. 00 m	
底部コンクリート	底部コンクリート計算書より	1. 311 m ³	B300
底張工 (標準部)	NO. 3 ～ NO. 3+15. 00	15. 00	左側
	No. 3+6. 70 ～ No. 3+10. 00	3. 48	左側
	NO. 6+7. 25 ～ NO. 6+17. 30	12. 75	左側
	NO. 7+12. 01 ～ NO. 9+3. 29	28. 03	左側
		59. 26 m	
底張工 (調整部)	底張工 (調整部) 計算書より	13. 5 m	
等辺山形鋼	NO. 6+15. 4付近 (地番925の田んぼへの取水口)	1. 0 箇所	左側
分水栓	NO. 6+15. 4付近 (地番925の田んぼへの取水口)	1. 0 箇所	左側
間詰コンクリート1型	NO. 3+12. 15 ～ NO. 4+2. 50	10. 42 m	右側

排水構造物工 延長調書 (2/2)

[illegible]

底部コンクリート計算書

側溝幅 = 0.30

側点	延長	底部コンクリート厚	平均底部コンクリート厚	数量
NO. 3+11.94	0.00	0.110	---	---
NO. 3+11.94	2.00	0.050	0.080	0.048
NO. 3+11.94	2.00	0.050	0.050	0.030
NO. 3+12.15	0.00	0.150	---	---
NO. 3+18.00	6.28	0.112	0.131	0.247
NO. 4	2.00	0.099	0.106	0.064
NO. 4+2.50	2.14	0.085	0.092	0.059
NO. 4+7.65	5.15	0.050	0.068	0.105
NO. 3+15.42	0.00	0.181	---	---
NO. 4	4.58	0.135	0.158	0.217
NO. 4+2.50	2.50	0.110	0.123	0.092
NO. 4+7.00	4.50	0.065	0.088	0.119
NO. 6+2.53	0.00	0.095	---	---
NO. 6+6.53	4.00	0.135	0.115	0.138
NO. 6+12.72	0.00	0.110	---	---
NO. 6+12.72	2.00	0.050	0.080	0.048
NO. 6+12.72	2.00	0.050	0.050	0.030
NO. 6+12.72	0.00	0.050	---	---
NO. 6+12.72	7.58	0.050	0.050	0.114
	m 46.73			m ³ 1.311

底張工(調整部)計算書

[illegible]

(L=10.00m 当り)

名 称	算 式	数 量
側溝本体	B300*H300*L600 W=80kg/個 =	16.5 個
敷モルタル(1:3)	0.30*0.03*10.00 =	0.090 m3
基礎碎石(RC-40)	0.45*10.00 t=10cm =	4.50 m2

排水構造物工

名 称	算 式	数 量
側溝本体	B300*H300*L2000 W=420kg/個 =	5.0 個
敷モルタル(1:3)	0.36*0.03*10.00 =	0.108 m3
基礎碎石(RC-40)	0.56*10.00 t=10cm =	5.60 m2
コンクリート蓋	B300用 L500 W=45kg/枚 =	20.0 枚

名 称	算 式	数 量
側溝本体	B300*H300*L2000 W=315kg/個 =	5.0 個
底部コンクリート (18-8-25BB)	=	別途算出
基礎コンクリート (18-8-25BB)	0.10*0.52*10.00 =	0.520 m3
基礎コンクリート型枠	0.10*10.00*2.0 =	2.00 m2
基礎碎石 (RC-40)	0.62*10.00 t=10cm =	6.20 m2
コンクリート蓋	B300用 W=31kg/枚 =	8.0 枚
グレーチング蓋	B300用 W=11kg/枚 =	2.0 枚

縦断用自由勾配側溝 (B300*H400)

(L=10.00m当り)

名 称	算 式	数 量
側溝本体	B300*H400*L2000 W=371kg/個 =	5.0 個
底部コンクリート (18-8-25BB)	=	別途算出
基礎コンクリート (18-8-25BB)	0.10*0.52*10.00 =	0.520 m3
基礎コンクリート型枠	0.10*10.00*2.0 =	2.00 m2
基礎碎石 (RC-40)	0.62*10.00 t=10cm =	6.20 m2
コンクリート蓋	B300用 W=31kg/枚 =	8.0 枚
グレーチング蓋	B300用 W=11kg/枚 =	2.0 枚

縦断用自由勾配側溝 (B300*H500)

(L=10.00m当り)

名 称	算 式	数 量
側溝本体	B300*H500*L2000 W=423kg/個 =	5.0 個
底部コンクリート (18-8-25BB)	=	別途算出
基礎コンクリート (18-8-25BB)	0.10*0.52*10.00 =	0.520 m3
基礎コンクリート型枠	0.10*10.00*2.0 =	2.00 m2
基礎碎石 (RC-40)	0.62*10.00 t=10cm =	6.20 m2
コンクリート蓋	B300用 W=31kg/枚 =	8.0 枚
グレーチング蓋	B300用 W=11kg/枚 =	2.0 枚

名 称	算 式	数 量
側溝本体	B300*H700*L2000 W=575kg/個 =	5.0 個
底部コンクリート (18-8-25BB)	=	別途算出
基礎コンクリート (18-8-25BB)	$0.10 \times 0.53 \times 10.00$ =	0.530 m3
基礎コンクリート型枠	$0.10 \times 10.00 \times 2.0$ =	2.00 m2
基礎碎石 (RC-40)	0.63×10.00 t=10cm =	6.30 m2
コンクリート蓋	B300用 W=31kg/枚 =	8.0 枚
グレーチング蓋	B300用 W=11kg/枚 =	2.0 枚

排水構造物工

横断用自由勾配側溝 (B300*H300)

(L=10.00m当り)

名 称	算 式	数 量
側溝本体	B300*H300*L2000 W=331kg/個 =	5.0 個
底部コンクリート (18-8-25BB)	=	別途算出
基礎コンクリート (18-8-25BB)	0.10*0.52*10.00 =	0.520 m3
基礎コンクリート型枠	0.10*10.00*2.0 =	2.00 m2
基礎碎石 (RC-40)	0.62*10.00 t=10cm =	6.20 m2

排水構造物工

名 称	算 式	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$(0.30+0.21)*0.15/2*10.00$ =	0.383 m3
基礎碎石 (RC-40)	$(0.15+0.21)/2*10.00$ t=15cm =	1.80 m2

排水構造物工

名 称	算 式	数 量
等辺山形鋼	0.20*4.0*2.95 =	2.4 kg
コンクリートアン カー・プラグ(M6)	2.0*4.0 =	8.0 本

排水構造物工

間詰コンクリート1型

(L=10.00m 当り)

名	称	算	式	数	量
コンクリート (18-8-25BB)	A=0.1706m ² *10.00m	=		1.706	m ³

排水構造物工

接続柵2型

(N=1.0箇所当り)

名 称	算 式	数 量
プレキャスト柵	T-25 300*300*600 W=157kg/基 =	1.0 基
底部コンクリート (18-8-25BB)	0.32*0.32*0.050 =	0.005 m3
基礎コンクリート (18-8-25BB)	0.52*0.52*0.10 =	0.027 m3
型枠	0.52*0.10*4.0 =	0.21 m2
基礎碎石(RC-40)	0.52*0.52 t=10cm =	0.27 m2

名 称	算 式	数 量
プレキャスト柵	T-25 300*600*800 W=267kg/基 =	1.0 基
底部コンクリート (18-8-25BB)	0.32*0.62*0.050 =	0.010 m3
基礎コンクリート (18-8-25BB)	0.52*0.82*0.10 =	0.043 m3
型枠	0.52*0.10*2.0+0.82*0.10*2.0 =	0.27 m2
基礎碎石(RC-40)	0.52*0.82 t=10cm =	0.43 m2

名 称	算 式	数 量
プレキャスト柵	T-25 300*600*600 W=213kg/基 =	1.0 基
底部コンクリート (18-8-25BB)	0.32*0.62*0.050 =	0.010 m3
基礎コンクリート (18-8-25BB)	0.52*0.82*0.10 =	0.043 m3
型枠	0.52*0.10*2.0+0.82*0.10*2.0 =	0.27 m2
基礎碎石(RC-40)	0.52*0.82 t=10cm =	0.43 m2

名 称	算 式	数 量
プレキャスト柵	T-25 300*600*600 W=213kg/基 =	1.0 基
底部コンクリート (18-8-25BB)	0.32*0.62*0.050 =	0.010 m3
基礎コンクリート (18-8-25BB)	0.52*0.82*0.10 =	0.043 m3
型枠	0.52*0.10*2.0+0.82*0.10*2.0 =	0.27 m2
基礎碎石(RC-40)	0.52*0.82 t=10cm =	0.43 m2

名 称	算 式	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	縦排水路	
	$(0.415+0.291)*1/2*0.20*0.60$	= 0.042
	$3.421*0.20*0.60$	= 0.411
	$(0.563+0.687)*1/2*0.20*0.60$	= 0.075
	$(0.550+0.415)*1/2*0.40*0.15*2.0$	= 0.058
	$(3.444+3.421)*1/2*0.30*0.15*2.0$	= 0.309
	$(0.418+0.563)*1/2*0.38*0.15*2.0$	= 0.056
型枠	計	0.951 m3
	$(0.550+0.291)*1/2*0.60*4.0$	= 1.01
	$(3.444+3.421)*1/2*0.50*4.0$	= 6.87
	$(0.418+0.687)*1/2*0.58*4.0$	= 1.28
	$(0.550+3.444+0.418)*0.15*2.0$	= 1.32
	$(0.415+3.421+0.563)*0.30$	= 1.32
	計	11.80 m2
基礎碎石 (RC-40)	$(0.687+0.612)*1/2*0.60$ t=15cm	= 0.39 m2
縞鋼板 (t=3.2mm B500)	$0.500m*4.412m*26.80kg/m^2$	= 59.121 kg
塗装	$0.500*4.412$	= 2.21 m2
コンクリートアンカー (M12*100)	$12.0*2.0$	= 24.0 本

排水構造物工

縦排水工

(N=1.0箇所当り)

名 称	算 式	数 量
	接続桧(1)	
プレキャスト桧	T-25 300*300*600 W=218kg/基 =	1.0 基
底部コンクリート (18-8-25BB)	0.45*0.45*0.050 =	0.010 m3
基礎コンクリート (18-8-25BB)	0.62*0.62*0.10 =	0.038 m3
型枠	0.62*0.10*4.0 =	0.25 m2
基礎碎石(RC-40)	0.62*0.62 t=10cm =	0.38 m2

排水構造物工

縦排水工

(N=1.0箇所当り)

名 称	算 式	数 量
	接続桧(2)	
プレキャスト桧	T-25 300*300*600 W=157kg/基 =	1.0 基
底部コンクリート (18-8-25BB)	0.32*0.32*0.050 =	0.005 m3
基礎コンクリート (18-8-25BB)	0.52*0.52*0.10 =	0.027 m3
型枠	0.52*0.10*4.0 =	0.21 m2
基礎碎石(RC-40)	0.52*0.52 t=10cm =	0.27 m2

排水構造物工

名 称	算 式	数 量
	縦排水工	
VP管	φ 300タイプ =	2.30 m
エルボ	45° タイプ =	2.0 本

名 称	算 式	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	接続桝(1)	
	$A=0.48m^2 \times 0.15 \times 2.0$	= 0.144
	$(0.296+0.236) \times 0.15 / 2 \times 0.40$	= 0.016
	$0.40 \times 0.80 \times 0.15$	= 0.048
	$-1/4 \times \pi \times 0.32^2 \times 0.15$	= -0.012
	$-(0.57+0.30) \times 0.50 / 2 \times 0.15$	= -0.033
	計	0.163 m3
	型枠	
	$A=0.48m^2 \times 2.0$	= 0.96
	$(A=0.48m^2 - (0.15 \times 0.80)) \times 2.0$	= 0.72
	0.70×0.80	= 0.56
	0.40×0.80	= 0.32
	$-1/4 \times \pi \times 0.32^2 \times 2.0$	= -0.16
	$-(0.57+0.30) \times 0.50 / 2 \times 2.0$	= -0.44
	0.37×0.15	= 0.06
	計	2.02 m2
	基礎碎石(RC-40)	
	$0.80 \times 0.416 \quad t=10cm$	= 0.33 m2

名 称	算 式	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	接続柵(2)	
	$(0.73+0.49)*0.60/2*0.15*2.0$	= 0.110
	$(0.40+0.34)*0.15/2*0.40$	= 0.022
	$0.40*0.60*0.15$	= 0.036
	$-1/4*\pi*0.32^2*0.15$	= -0.012
	$-(0.44+0.30)*0.30/2*0.15$	= -0.017
	計	0.139 m3
型枠	$(0.73+0.49)*0.60/2*2.0$	= 0.73
	$(0.58+0.34)*0.60/2*2.0$	= 0.55
	$0.70*0.60$	= 0.42
	$0.40*0.60$	= 0.24
	$-1/4*\pi*0.32^2*2.0$	= -0.16
	$-(0.44+0.30)*0.30/2*2.0$	= -0.22
	$0.30*0.15$	= 0.05
	計	1.61 m2
基礎碎石(RC-40)	$0.80*0.52$ t=10cm	= 0.42 m2

排水構造物工

名 称	算 式	数 量
	縦排水工	
VP管	φ 300タイプ =	5.10 m
エルボ	45° タイプ =	2.0 本

名 称	算 式	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	接続柵(1)	
	$(0.73+0.39)*0.75/2*0.15*2.0$	= 0.126
	$(0.34+0.28)*0.15/2*0.40$	= 0.019
	$0.40*0.75*0.15$	= 0.045
	$-1/4*\pi*0.32^2*0.15$	= -0.012
	$-(0.42+0.30)*0.30/2*0.15$	= -0.016
	計	0.162 m3
型枠	$(0.73+0.43)*0.75/2*2.0$	= 0.87
	$(0.58+0.24)*0.75/2*2.0$	= 0.62
	$0.70*0.75$	= 0.53
	$0.40*0.75$	= 0.30
	$-1/4*\pi*0.32^2*2.0$	= -0.16
	$-(0.42+0.30)*0.30/2*2.0$	= -0.22
	$0.30*0.15$	= 0.05
	計	1.99 m2
基礎碎石(RC-40)		
	$0.80*0.46 \quad t=10cm$	= 0.37 m2

名 称	算 式	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	接続柵(2)	
	$(0.73+0.49)*0.60/2*0.15*2.0$	= 0.110
	$(0.40+0.34)*0.15/2*0.40$	= 0.022
	$0.40*0.60*0.15$	= 0.036
	$-1/4*\pi*0.32^2*0.15$	= -0.012
	$-(0.44+0.30)*0.30/2*0.15$	= -0.017
	計	0.139 m3
型枠	$(0.73+0.49)*0.60/2*2.0$	= 0.73
	$(0.58+0.34)*0.60/2*2.0$	= 0.55
	$0.70*0.60$	= 0.42
	$0.40*0.60$	= 0.24
	$-1/4*\pi*0.32^2*2.0$	= -0.16
	$-(0.44+0.30)*0.30/2*2.0$	= -0.22
	$0.30*0.15$	= 0.05
	計	1.61 m2
基礎碎石(RC-40)	$0.80*0.52$ t=10cm	= 0.42 m2

縁石工 延長調書

[illegible]

地先境界ブロック

縁石工

(L=10.00m 当り)

名 称	算 式	数 量
地先境界ブロック	150*150*600 =	16.5 個
敷モルタル(1:3)	0.15*0.01*10.00 =	0.015 m3
基礎碎石(RC-40)	0.25*10.00 t=10cm =	2.50 m2

小型擁壁
(0.5m<H<0.6m)

重力式擁壁1型数量計算書

平均壁高 0.56

測 点	単距離 (L)	壁 高 (H)	天端幅 (B)	法 率		コンクリート		型 枠		基礎碎石 (t=15cm)	
				表	裏	A	A*L	1	1*L	1	1*L
NO. 3	0.00	0.59	0.15	0.20	0.00	0.123	0.000	1.192	0.00	0.318	0.00
NO. 3+4.30	4.32	0.65	0.15	0.20	0.00	0.140	0.568	1.313	5.41	0.330	1.40
NO. 3+6.70	0.00	0.45	0.15	0.20	0.00	0.088	0.000	0.909	0.00	0.290	0.00
NO. 3+7.50	0.82	0.45	0.15	0.20	0.00	0.088	0.072	0.909	0.75	0.290	0.24
NO. 3+10.00	2.66	0.48	0.15	0.20	0.00	0.095	0.243	0.970	2.50	0.296	0.78
NO. 3+15.00	4.78	0.53	0.15	0.20	0.00	0.108	0.485	1.070	4.88	0.306	1.44
NO. 6+7.25	0.00	0.65	0.15	0.20	0.00	0.140	0.000	1.313	0.00	0.330	0.00
NO. 6+9.81	5.64	0.58	0.15	0.20	0.00	0.121	0.736	1.171	7.00	0.316	1.82
NO. 6+12.48	2.08	0.53	0.15	0.20	0.00	0.108	0.238	1.070	2.33	0.306	0.65
BC. 2	4.02	0.46	0.15	0.20	0.00	0.090	0.398	0.929	4.02	0.292	1.20
NO. 6+17.30	1.01	0.45	0.15	0.20	0.00	0.088	0.090	0.909	0.93	0.290	0.29
NO. 7+15.50	0.00	0.71	0.15	0.20	0.00	0.157	0.000	1.434	0.00	0.342	0.00
NO. 7+18.00	2.52	0.69	0.15	0.20	0.00	0.151	0.388	1.394	3.56	0.338	0.86
BC. 3	1.71	0.67	0.15	0.20	0.00	0.145	0.253	1.353	2.35	0.334	0.57
NO. 8+1.00	1.30	0.66	0.15	0.20	0.00	0.143	0.187	1.333	1.75	0.332	0.43
NO. 8+4.00	2.24	0.63	0.15	0.20	0.00	0.134	0.310	1.272	2.92	0.326	0.74
NO. 8+7.00	2.45	0.60	0.15	0.20	0.00	0.126	0.319	1.212	3.04	0.320	0.79
NO. 8+9.50	2.03	0.58	0.15	0.20	0.00	0.121	0.251	1.171	2.42	0.316	0.65
NO. 8+12.00	2.02	0.55	0.15	0.20	0.00	0.113	0.236	1.111	2.30	0.310	0.63
SP. 3	1.95	0.53	0.15	0.20	0.00	0.108	0.215	1.070	2.13	0.306	0.60
NO. 8+17.00	2.07	0.50	0.15	0.20	0.00	0.100	0.215	1.010	2.15	0.300	0.63
NO. 9	2.40	0.47	0.15	0.20	0.00	0.093	0.232	0.949	2.35	0.294	0.71
NO. 9+2.00	1.59	0.45	0.15	0.20	0.00	0.088	0.144	0.909	1.48	0.290	0.46
NO. 9+2.23	0.18	0.45	0.15	0.20	0.00	0.088	0.016	0.909	0.16	0.290	0.05
NO. 9+3.29	1.12	0.44	0.15	0.20	0.00	0.085	0.097	0.889	1.01	0.288	0.32
合 計	m 48.91					m3 5.693		m2 55.44		m2 15.26	

平均壁高 1.00

測 点	単距離 (L)	壁 高 (H)	天端幅 (B)	法 率		コンクリート		型 枠		基礎碎石 (t=15cm)	
				表	裏	A	A*L	1	1*L	1	1*L
NO. 7+1. 45	0. 00	0. 53	0. 20	0. 30	0. 00	0. 148	0. 000	1. 083	0. 00	0. 409	0. 00
SP. 2	0. 42	0. 54	0. 20	0. 30	0. 00	0. 152	0. 063	1. 104	0. 46	0. 412	0. 17
NO. 7+5. 15	4. 84	0. 90	0. 20	0. 30	0. 00	0. 302	1. 099	1. 840	7. 12	0. 520	2. 26
EC. 2	0. 00	1. 50	0. 20	0. 30	0. 00	0. 638	0. 000	3. 066	0. 00	0. 700	0. 00
NO. 7+8. 74	2. 25	1. 31	0. 20	0. 30	0. 00	0. 519	1. 302	2. 678	6. 46	0. 643	1. 51
NO. 7+12. 01	3. 84	1. 00	0. 20	0. 30	0. 00	0. 350	1. 668	2. 044	9. 07	0. 550	2. 29
合 計	m 11. 35					m3 4. 132		m2 23. 11		m2 6. 23	

平均壁高 0.64

[illegible]

平均壁高 2.01

[illegible]

ブロック積擁壁 集計表

名 称	延 長	間知ブロック		裏込コンクリート 18-8-40BB	胴込コンクリート 18-8-40BB	裏 込 材 再生骨材 RC-40	目地 エラストイト t=10mm	足 場 工
		裏コン10cm	裏コン15cm					
計算書(1)	23.465	5.99	61.75	9.862	14.903	28.475	3.36	0.00
計算書(2)	24.500	25.39	59.39	11.448	18.652	30.858	4.11	0.00
計算書(3)	24.165	8.08	55.66	9.157	14.023	26.137	3.15	0.00
計算書(4)	14.970	18.82	0.00	1.882	4.140	4.956	0.85	0.00
計算書(5)	28.450	43.71	0.00	4.371	9.616	10.011	1.97	0.00
計算書(6)	7.980	13.80	0.00	1.380	3.036	2.850	0.62	0.00
計算書(7)	22.695	27.32	32.39	7.591	13.136	24.096	2.85	0.00
合 計	m 146.225	m2 143.11	m2 209.19	m3 45.690	m3 77.506	m3 127.383	m2 16.91	掛m2 0.00

路側ブロック積工 計算書(1)

本線左側

測 点 No,	上端距離	下端距離	平均距離 L	法率 N1	直長 H	法長 SL	裏コン厚 Δb	裏込除 t	-裏法 N2	基礎 形式	間知ブロック		裏込材(RC-40)		足 場	
											法長	平均面積	断面積	平均体積	足場長	単管傾斜
NO. 3	0.000	0.000	0.000	0.4	1.830	1.217	0.10	1.00	0.10	G2	1.22	0.00	0.361	0.000		
NO. 3+4.30	4.300	4.300	4.300	0.4	1.800	1.185	0.10	1.00	0.10	G2	1.19	5.16	0.346	1.520		
NO. 3+5.00	0.700	0.700	0.700	0.4	1.790	1.174	0.10	1.00	0.10	G2	1.17	0.83	0.342	0.241		
NO. 3+6.00	1.000	1.000	1.000	0.5	1.780	1.207	0.15	1.00	0.10	G3	1.21	1.19	0.347	0.345		
(2)	0.000	0.000	0.000	0.5	3.800	3.466	0.15	1.00	0.10	G3	3.47	0.00	1.527	0.000		
NO. 3+6.70	0.700	0.700	0.700	0.5	3.800	3.466	0.15	1.00	0.10	G3	3.47	2.43	1.527	1.069		
NO. 3+7.50	0.800	0.800	0.800	0.5	3.800	3.466	0.15	1.00	0.10	G3	3.47	2.77	1.527	1.222		
NO. 3+10.00	2.500	2.500	2.500	0.5	3.830	3.499	0.15	1.00	0.10	G3	3.50	8.71	1.548	3.844		
NO. 3+11.73	1.730	1.730	1.730	0.5	3.850	3.522	0.15	1.00	0.10	G3	3.52	6.07	1.562	2.690		
(2)	0.000	0.000	0.000	0.5	3.800	3.466	0.15	1.00	0.10	G3	3.47	0.00	1.527	0.000		
NO. 3+15.00	3.270	3.270	3.270	0.5	3.840	3.511	0.15	1.00	0.10	G3	3.51	11.41	1.555	5.039		
NO. 4	5.000	5.000	5.000	0.5	3.900	3.578	0.15	1.00	0.10	G3	3.58	17.72	1.596	7.878		
NO. 4+1.50	1.500	1.500	1.500	0.5	3.930	3.611	0.15	1.00	0.10	G3	3.61	5.39	1.617	2.410		
(2)	0.000	0.000	0.000	0.5	2.760	3.086	0.15	0.30	0.10	G3	3.09	0.00	1.128	0.000		
巻き込み	0.880	3.050	1.965	0.5	2.760	3.086	0.15	0.30	0.10	G3	3.09	6.06	1.128	2.217		
23.465 m																
間知ブロック積み							裏コン10cm		5.99 m2		足場工			0.00 掛m2		
							裏コン15cm		61.75 m2							
裏込コンクリート									9.862 m3							
胴込コンクリート									14.903 m3							
裏込材(再生骨材 RC-40)									28.475 m3							
目地(エラストイト t=10mm)									3.36 m2							

路側ブロック積工 計算書(2)

本線左側

測 点 No,	上端距離	下端距離	平均距離 L	法率 N1	直長 H	法長 SL	裏コン厚 Δb	裏込控除 t	-裏法 N2	基礎 形式	間知ブロック		裏込材 (RC-40)		足 場	
											法長	平均面積	断面積	平均体積	足場長	単管傾斜
巻き込み	0.000	0.000	0.000	0.5	2.780	3.108	0.15	0.30	0.10	G3	3.11	0.00	1.139	0.000		
NO.6+7.00	0.880	3.050	1.965	0.5	2.780	3.108	0.15	0.30	0.10	G3	3.11	6.11	1.139	2.238		
(2)	0.000	0.000	0.000	0.5	4.200	3.913	0.15	1.00	0.10	G3	3.91	0.00	1.809	0.000		
NO.6+8.00	1.000	1.000	1.000	0.5	4.200	3.913	0.15	1.00	0.10	G3	3.91	3.91	1.809	1.809		
NO.6+12.00	4.000	4.000	4.000	0.5	4.200	3.913	0.15	1.00	0.10	G3	3.91	15.65	1.809	7.236		
BC.2	4.540	4.540	4.540	0.5	4.200	3.913	0.15	1.00	0.10	G3	3.91	17.77	1.809	8.213		
NO.7	3.890	4.260	4.075	0.5	4.200	3.913	0.15	1.00	0.10	G3	3.91	15.95	1.809	7.372		
(2)	0.000	0.000	0.000	0.4	2.500	2.693	0.10	0.80	0.10	G2	2.69	0.00	0.779	0.000		
SP.2	1.840	1.900	1.870	0.4	2.540	2.736	0.10	1.30	0.10	G2	2.74	5.08	0.540	1.233		
EC.2	5.730	5.930	5.830	0.4	2.760	2.973	0.10	2.06	0.10	G2	2.97	16.64	0.286	2.408		
NO.7+7.96	1.220	1.220	1.220	0.4	2.820	3.037	0.10	2.12	0.10	G2	3.04	3.67	0.286	0.349		
24.500 m																
間知ブロック積み						裏コン10cm		25.39	m2	足場工			0.00	掛m2		
						裏コン15cm		59.39	m2							
裏込コンクリート								11.448	m3							
胴込コンクリート								18.652	m3							
裏込材(再生骨材 RC-40)								30.858	m3							
目地(エラストイト t=10mm)								4.11	m2							

路側ブロック積工 計算書(3)

本線右側

測 点 No,	上端距離	下端距離	平均距離 L	法率 N1	直長 H	法長 SL	裏コン厚 Δb	裏込控除 t	-裏法 N2	基礎 形式	間知ブロック		裏込材 (RC-40)		足 場	
											法長	平均面積	断面積	平均体積	足場長	単管傾斜
NO. 3	0.000	0.000	0.000	0.4	1.700	1.077	0.10	1.00	0.10	G2	1.08	0.00	0.300	0.000		
NO. 3+7.50	7.500	7.500	7.500	0.4	1.700	1.077	0.10	1.00	0.10	G2	1.08	8.08	0.300	2.250		
(2)	0.000	0.000	0.000	0.5	3.700	3.354	0.15	1.00	0.10	G3	3.35	0.00	1.459	0.000		
NO. 3+10.00	2.500	2.500	2.500	0.5	3.700	3.354	0.15	1.00	0.10	G3	3.35	8.39	1.459	3.648		
NO. 3+11.68	1.680	1.680	1.680	0.5	3.710	3.365	0.15	1.00	0.10	G3	3.37	5.64	1.466	2.457		
NO. 3+12.20	0.520	0.520	0.520	0.5	3.720	3.376	0.15	1.00	0.10	G3	3.38	1.75	1.473	0.764		
NO. 3+18.00	5.990	6.190	6.090	0.5	3.760	3.421	0.15	1.00	0.10	G3	3.42	20.70	1.500	9.053		
NO. 4	2.000	2.000	2.000	0.5	3.780	3.444	0.15	1.00	0.10	G3	3.44	6.87	1.513	3.013		
NO. 4+2.20	2.080	1.880	1.980	0.5	3.800	3.466	0.15	1.00	0.10	G3	3.47	6.84	1.527	3.010		
(2)	0.000	0.000	0.000	0.5	2.580	2.885	0.15	0.30	0.10	G3	2.89	0.00	1.025	0.000		
巻き込み	0.880	2.910	1.895	0.5	2.580	2.885	0.15	0.30	0.10	G3	2.89	5.47	1.025	1.942		
24.165 m																
間知ブロック積み							裏コン10cm	8.08	m2	足場工			0.00	掛m2		
							裏コン15cm	55.66	m2							
裏込コンクリート							9.157	m3								
胴込コンクリート							14.023	m3								
裏込材(再生骨材 RC-40)							26.137	m3								
目地(エラストイト t=10mm)							3.15	m2								

進入路

測点 No,	上端距離	下端距離	平均距離 L	法率 N1	直長 H	法長 SL	裏コン厚 Δb	裏込除 t	-裏法 N2	基礎 形式	間知ブロック		裏込材(RC-40)		足場	
											法長	平均面積	断面積	平均体積	足場長	単管傾斜
NO. 3	0.000	0.000	0.000	0.4	1.920	1.314	0.10	1.15	0.10	G2	1.31	0.00	0.332	0.000		
No. 3+4.30	4.320	4.330	4.325	0.4	1.130	0.463	0.10	1.15	0.10	G2	0.46	3.84	0.000	0.718		
(2)	0.000	0.000	0.000	0.4	1.280	0.625	0.10	1.15	0.10	G2	0.63	0.00	0.052	0.000		
No. 3+5.00	0.700	0.710	0.705	0.4	1.150	0.485	0.10	1.15	0.10	G2	0.49	0.39	0.000	0.018		
(2)	0.000	0.000	0.000	0.4	2.980	2.456	0.10	1.15	0.10	G2	2.46	0.00	0.887	0.000		
NO. 3+6.00	1.000	1.010	1.005	0.4	2.790	2.251	0.10	1.15	0.10	G2	2.25	2.37	0.779	0.837		
(2)	0.000	0.000	0.000	0.4	2.940	2.413	0.10	1.15	0.10	G2	2.41	0.00	0.864	0.000		
NO. 3+6.70	0.700	0.710	0.705	0.4	2.810	2.273	0.10	1.15	0.10	G2	2.27	1.65	0.790	0.583		
(2)	0.000	0.000	0.000	0.4	2.660	2.111	0.10	1.15	0.10	G2	2.11	0.00	0.708	0.000		
NO. 3+7.50	0.800	0.810	0.805	0.4	2.510	1.949	0.10	1.15	0.10	G2	1.95	1.63	0.627	0.537		
NO. 3+10.00	2.560	2.660	2.610	0.4	2.040	1.443	0.10	1.15	0.10	G2	1.44	4.43	0.389	1.326		
NO. 3+15.00	4.840	4.790	4.815	0.4	1.100	0.431	0.10	1.15	0.10	G2	0.43	4.51	0.000	0.937		
14.970 m																
間知ブロック積み							裏コン10cm		18.82 m2		足場工			0.00 掛m2		
							裏コン15cm		0.00 m2							
裏込コンクリート									1.882 m3							
胴込コンクリート									4.140 m3							
裏込材(再生骨材 RC-40)									4.956 m3							
目地(エラストイト t=10mm)									0.85 m2							

路側ブロック積工 計算書(5)

進入路(橋梁より終点側)

測 点 No,	上端距離	下端距離	平均距離 L	法率 N1	直長 H	法長 SL	裏コン厚 Δb	裏込除 t	-裏法 N2	基礎 形式	間知ブロック		裏込材 (RC-40)		足 場	
											法長	平均面積	断面積	平均体積	足場長	単管傾斜
NO. 6+6. 30	0. 000	0. 000	0. 000	0. 4	0. 800	0. 862	0. 10	0. 70	0. 10	G2	0. 86	0. 00	0. 035	0. 000		
No. 6+9. 81	6. 120	5. 830	5. 975	0. 4	1. 480	1. 594	0. 10	0. 70	0. 10	G2	1. 59	7. 34	0. 302	1. 007		
NO. 6+12. 48	2. 450	2. 160	2. 305	0. 4	1. 960	2. 111	0. 10	0. 70	0. 10	G2	2. 11	4. 27	0. 518	0. 945		
(2)	0. 000	0. 000	0. 000	0. 4	1. 960	1. 357	0. 10	1. 15	0. 10	G2	1. 36	0. 00	0. 351	0. 000		
BC. 2	4. 040	4. 020	4. 030	0. 4	2. 680	2. 133	0. 10	1. 15	0. 10	G2	2. 13	7. 03	0. 719	2. 156		
NO. 6+18. 50	2. 640	2. 680	2. 660	0. 4	3. 150	2. 639	0. 10	1. 15	0. 10	G2	2. 64	6. 35	0. 986	2. 268		
(2)	0. 000	0. 000	0. 000	0. 4	2. 090	1. 497	0. 10	1. 15	0. 10	G2	1. 50	0. 00	0. 414	0. 000		
NO. 7	2. 030	2. 060	2. 045	0. 4	2. 460	1. 896	0. 10	1. 15	0. 10	G2	1. 90	3. 47	0. 601	1. 038		
NO. 7+1. 00	1. 290	1. 260	1. 275	0. 4	2. 700	2. 154	0. 10	1. 15	0. 10	G2	2. 15	2. 58	0. 729	0. 848		
(2)	0. 000	0. 000	0. 000	0. 4	0. 920	0. 991	0. 10	0. 70	0. 10	G2	0. 99	0. 00	0. 079	0. 000		
SP. 2	0. 990	1. 100	1. 045	0. 4	1. 080	1. 163	0. 10	0. 70	0. 10	G2	1. 16	1. 13	0. 140	0. 114		
(2)	0. 000	0. 000	0. 000	0. 4	0. 770	0. 829	0. 10	0. 70	0. 10	G2	0. 83	0. 00	0. 025	0. 000		
NO. 7+3. 47	2. 530	2. 510	2. 520	0. 4	1. 040	1. 120	0. 10	0. 70	0. 10	G2	1. 12	2. 46	0. 124	0. 188		
NO. 7+5. 46	2. 670	2. 690	2. 680	0. 4	1. 220	1. 314	0. 10	0. 70	0. 10	G2	1. 31	3. 26	0. 195	0. 427		
EC. 2	1. 680	1. 730	1. 705	0. 4	1. 500	1. 616	0. 10	0. 70	0. 10	G2	1. 62	2. 50	0. 310	0. 431		
NO. 7+7. 96	1. 230	1. 220	1. 225	0. 4	1. 520	1. 637	0. 10	0. 70	0. 10	G2	1. 64	1. 99	0. 319	0. 385		
(2)	0. 000	0. 000	0. 000	0. 4	1. 160	1. 249	0. 10	0. 70	0. 10	G2	1. 25	0. 00	0. 171	0. 000		
NO. 7+8. 94	0. 990	0. 980	0. 985	0. 4	1. 340	1. 443	0. 10	0. 70	0. 10	G2	1. 44	1. 33	0. 243	0. 204		
28. 450 m																
間知ブロック積み							裏コン10cm		43. 71	m2	足場工		0. 00	掛m2		
							裏コン15cm		0. 00	m2						
裏込コンクリート									4. 371	m3						
胴込コンクリート									9. 616	m3						
裏込材 (再生骨材 RC-40)									10. 011	m3						
目地 (エラストイト t=10mm)									1. 97	m2						

進入路(橋梁より終点側)

[illegible]

路側ブロック積工 計算書(7)

その他

測 点 No,	上端距離	下端距離	平均距離 L	法率 N1	直長 H	法長 SL	裏コン厚 Δb	裏込控除 t	裏法 N2	基礎 形式	間知ブロック		裏込材 (RC-40)		足 場	
											法長	平均面積	断面積	平均体積	足場長	単管傾斜
NO. 3+18. 00	0. 000	0. 000	0. 000	0. 4	3. 200	2. 693	0. 10	1. 00	0. 10	G2	2. 69	0. 00	1. 107	0. 000		
NO. 4+2. 18	4. 180	5. 620	4. 900	0. 4	3. 200	2. 693	0. 10	1. 00	0. 10	G2	2. 69	13. 20	1. 107	5. 424		
NO. 4+2. 05	4. 540	5. 950	5. 245	0. 4	3. 200	2. 693	0. 10	1. 00	0. 10	G2	2. 69	14. 12	1. 107	5. 806		
NO. 6+8. 20	0. 000	0. 000	0. 000	0. 5	3. 600	3. 242	0. 15	1. 00	0. 10	G3	3. 24	0. 00	1. 392	0. 000		
NO. 6+8. 20	8. 570	8. 630	8. 600	0. 5	2. 700	2. 236	0. 15	1. 00	0. 10	G3	2. 24	23. 56	0. 834	9. 572		
NO. 6+8. 20	3. 950	3. 950	3. 950	0. 5	2. 700	2. 236	0. 15	1. 00	0. 10	G3	2. 24	8. 83	0. 834	3. 294		
22. 695 m																
間知ブロック積み						裏コン10cm		27. 32 m2		足場工		0. 00 掛		m2		
						裏コン15cm		32. 39 m2								
裏込コンクリート								7. 591 m3								
胴込コンクリート								13. 136 m3								
裏込材 (再生骨材 RC-40)								24. 096 m3								
目地 (エラストイト t=10mm)								2. 85 m2								

石・ブロック積工 延長調書

[illegible]

石・ブロック積工

天端コンクリート1型

(L=10.00m当り)

名 称	算 式	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$0.18 \times 0.45 \times 1/2 \times 10.00 =$	0.405 m3
型枠	$0.45 \times 10.00 =$	4.50 m2

石・ブロック積工

天端コンクリート2型

(L=10.00m当り)

名 称	算 式	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$0.10 \times 0.25 \times 1/2 \times 10.00 =$	0.125 m3
型枠	$0.25 \times 10.00 =$	2.50 m2

石・ブロック積工

ブロック積基礎工1型

(L=10.00m当り)

名 称	算 式	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$0.30 \times 0.10 \times 10.00$	0.300
	$(0.10 + 0.30) \times 1/2 \times 0.42 \times 10.00$	0.840
	計	1.140 m3
型枠	$(0.30 + 0.10) \times 10.00$	4.00 m2
基礎碎石 (RC-40)	$0.57 \times 10.00 \quad t=20\text{cm}$	5.70 m2

石・ブロック積工

ブロック積基礎工2型

(L=10.00m当り)

名 称	算 式	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$0.35 \times 0.10 \times 10.00$	0.350
	$(0.10 + 0.35) \times 1/2 \times 0.45 \times 10.00$	1.013
	計	1.363 m3
型枠	$(0.35 + 0.10) \times 10.00$	4.50 m2
基礎碎石 (RC-40)	$0.65 \times 10.00 \quad t=20\text{cm}$	6.50 m2

防護柵工 延長調書

[illegible]

防護柵工

ガードパイプ工

(L=10.00m当り)

名 称	算 式	数 量
ガードパイプ	Gp-C-2B =	10.00 m
円形型枠	スパイラルダクト φ 200 L=0.40m/箇所*N=5.0箇所 =	2.00 m
アスファルト乳剤	ブローンアスファルト $1/4 * \pi * (0.200^2 - 0.1143^2) * 0.05 * 2 * 10.00 / 2 * 1000$ =	10.58 kg
砂	$1/4 * \pi * (0.200^2 - 0.1143^2) * 0.30 * 10.00 / 2$ =	0.032 m3
鉄筋 (SD295A D13)	L=1.50m*4*0.995kg/m*5箇所 =	29.85
	L=1.41m*2*0.995kg/m*5箇所 =	14.03
計		43.88 kg

防護柵工

名 称	算 式	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$(0.50+0.85)*1/2*0.70*10.00$ =	4.725 m3
型枠	$(0.70*1.118+0.70)*10.00$ =	14.83 m2

アスファルト舗装（本線）計算書

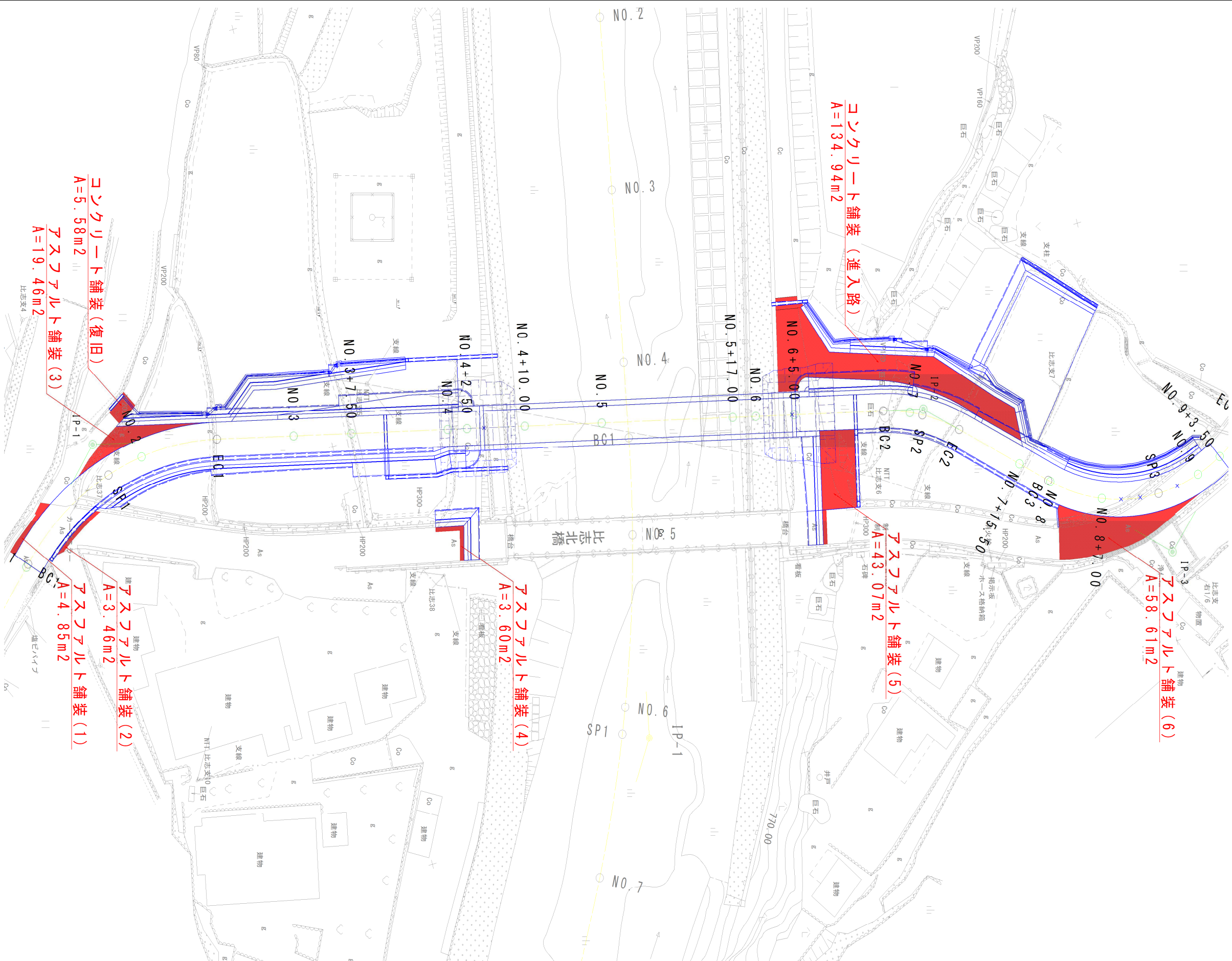
上層路盤工（粒 度 調 整 砕 石 M-30 ） t=10cm
 下層路盤工（再 生 ク ラ ッ シ ャ ラ ン RC-40 ） t=15cm
 凍上抑制層（再 生 ク ラ ッ シ ャ ラ ン RC-40 ） t=15cm

測 点	単 距 離	舗 装 幅	平均舗装幅	数 量
No. 3	0. 00	4. 000		0. 00
No. 3+7. 50	7. 50	4. 000	4. 000	30. 00
NO. 3+10. 00	2. 50	4. 000	4. 000	10. 00
NO. 4	10. 00	4. 000	4. 000	40. 00
NO. 4+2. 50	2. 50	4. 000	4. 000	10. 00
NO. 4+4. 70	5. 20	4. 000	4. 000	20. 80
NO. 6+4. 70	0. 00	4. 000	---	---
NO. 6+5. 00	0. 30	4. 000	4. 000	1. 20
BC. 2	11. 54	4. 000	4. 000	46. 16
SP. 2	5. 10	4. 000	4. 000	20. 40
EC. 2	5. 10	4. 000	4. 000	20. 40
アスファルト舗装面積(4)	舗装工平面図参照			3. 60
アスファルト舗装面積(5)	舗装工平面図参照			43. 07
合計	m 49. 74			m2 245. 63

コンクリート舗装（進入路）計算書

路 盤 工（再 生 ク ラ ッ シ ャ ラ ン RC-40 ） t=15cm				
測 点	単 距 離	舗 装 幅	平均舗装幅	数 量
No. 3	0. 00	3. 000	1. 500	0. 00
No. 3+7. 50	7. 50	3. 000	3. 000	22. 50
NO. 3+10. 00	0. 00	3. 000	3. 000	0. 00
NO. 3+15. 00	5. 00	3. 000	3. 000	15. 00
(2)	0. 00	3. 851	3. 426	0. 00
NO. 4	5. 00	3. 851	3. 851	19. 26
NO. 4+1. 50	1. 50	3. 851	3. 851	5. 78
コンクリート舗装(進入路)面積	舗装工平面図参照			134. 94
合計	m 19. 00			m2 197. 48

舗装工平面図



舗装工

進入路床板工

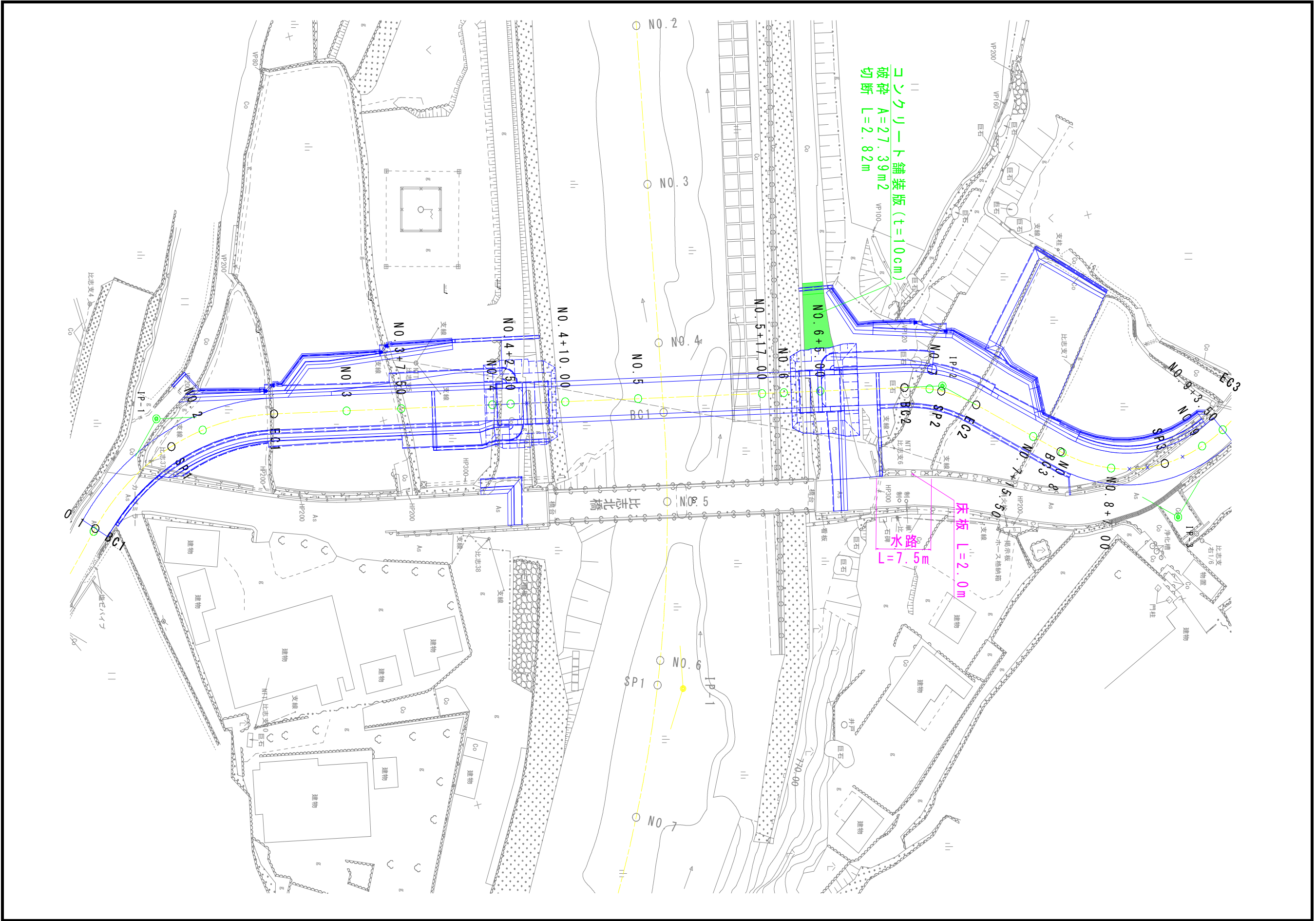
(1箇所当り)

名 称	算 式	数 量
支保工	$((0.66+0.30)*0.5*0.39+(0.70+0.30)*0.5*0.46)*0.50*3.00 =$	0.63 空m3
型枠	$(1.431-0.30-0.485+1.395-0.30-0.485)*3.00*0.5 + (3.00+1.431+3.00+1.395)*0.20 =$	3.65 m2
鉄筋	$2.90*7*1.56+(1.331+1.295)*0.5*13*1.56+0.25*7*0.995 =$	60.04 kg
コンクリート (21-8-25BB)	$(1.431+1.395)*0.5*3.00*0.20 =$	0.85 m3

撤去工数量総括表

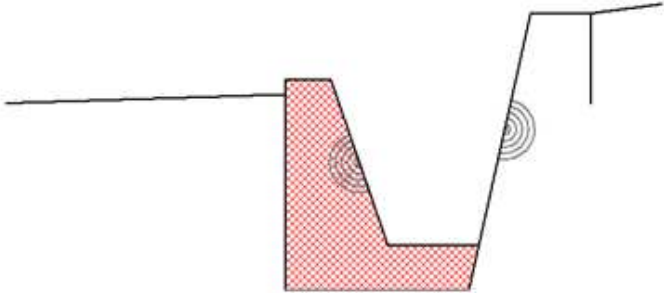
名 称	コンクリート構造物取壊し			空石積 取壊し (控45cm 未満)	防護・ 防止柵 撤去	舗装取壊し				殻運搬処理					濁水 処理
	無筋 構造物	鉄筋 構造物	コンク リート ブロック (控35cm)			As舗装 破碎 (t ≤ 15cm)	As舗装 切断 (t ≤ 15cm)	Co舗装 破碎 (t ≤ 15cm)	Co舗装 切断 (t ≤ 15cm)	無筋 Co殻	鉄筋 Co殻	空石積 殻	As舗装 殻	発生品 運搬	
水路	1.725									1.725					
床板		0.210									0.210				
コンクリート舗装								27.39	2.82	2.739					0.006
合計	m3 1.725	m3 0.210	m2 0.000	m2 0.000	m 0.00	m2 0.00	m 0.00	m2 27.39	m 2.82	m3 4.464	m3 0.210	m3 0.000	m3 0.000	t 0.00	m3 0.006

撤去工平面図



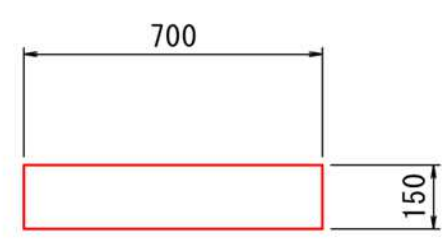
撤去工

水路

断面図		
<div><p>A=0.23 m2</p></div>		
名 称	算 式	数 量
延長	=	7.5 m
無筋コンクリート	0.23*7.5 = 	1.725 m3

撤去工

床板

断面図		
<div></div>		
名 称	算 式	数 量
延長	=	2.0 m
鉄筋コンクリート	0.70*0.15*2.0 =	0.210 m3

撤去工

コンクリート舗装取壊し

名 称	算 式	数 量
【舗装版破碎】 10cm	($t \leq 15\text{cm}$) 撤去工平面図より =	27.39 m ²
【殻運搬処理】	(無筋コンクリート) 27.39*0.10 =	2.739 m ³
【舗装版切断】 10cm	($t \leq 15\text{cm}$) 撤去工平面図より =	2.82 m
【濁水処理】	0.023*0.10*2.82 =	0.006 m ³

仮設工土工計算書

測 点	単距離	掘削		路床盛土		路体盛土		法面整形			
		土質区分：土砂 施工方法：片切掘削		施工幅員： 4.0m以上		施工幅員： 4.0m以上		切土部 現場制約無		盛土部 現場制約無	
NO. 0	0. 00	0. 0	---	4. 8	---	0. 0	---	0. 0	---	3. 7	---
NO. 0+7. 32	7. 32	0. 7	2. 56	0. 0	17. 57	0. 0	0. 00	0. 0	0. 00	0. 0	13. 54
NO. 9+9. 76	2. 44	2. 2	3. 54	0. 0	0. 00	0. 0	0. 00	0. 8	0. 98	0. 0	0. 00
(2)	0. 00	0. 0	0. 00	5. 6	0. 00	2. 6	0. 00	0. 0	0. 00	5. 4	0. 00
NO. 1+0. 91	11. 15	0. 7	3. 90	0. 0	31. 22	0. 0	14. 50	0. 0	0. 00	0. 0	30. 11
NO. 1+6. 01	5. 10	3. 8	11. 48	0. 0	0. 00	0. 0	0. 00	1. 7	4. 34	0. 0	0. 00
(2)	0. 00	0. 0	0. 00	5. 6	0. 00	6. 6	0. 00	0. 0	0. 00	7. 0	0. 00
NO. 1+16. 43	10. 42	0. 0	0. 00	1. 4	36. 47	0. 0	34. 39	0. 0	0. 00	1. 6	44. 81
(2)	0. 00	0. 1	0. 00	1. 5	0. 00	0. 0	0. 00	0. 0	0. 00	0. 8	0. 00
NO. 2+0. 43	4. 00	0. 1	0. 40	1. 5	6. 00	0. 0	0. 00	0. 0	0. 00	0. 8	3. 20
(2)	0. 00	0. 0	0. 00	1. 4	0. 00	0. 0	0. 00	0. 0	0. 00	1. 6	0. 00
NO. 2+3. 74	3. 31	0. 0	0. 00	1. 4	4. 63	0. 0	0. 00	0. 0	0. 00	1. 6	5. 30
現況擦り付け ※仮設工参考図参照							42. 70				
合計	m 43. 74	m3 21. 88		m3 95. 89		m3 91. 59		m2 5. 32		m2 96. 96	

残土処理工計算書

土工集計			名 称	計 算 式	数 量
名 称	掘削工	盛土工			
仮設工土工			残土処理工	$V = 21.88 \text{ m}^3 - 187.48 \text{ m}^3 \times 1/0.9 = -186.43 \text{ m}^3$	
掘削	21.88				
路床盛土		95.89			
路体盛土		91.59			
合 計	m3 21.88	m3 187.48			

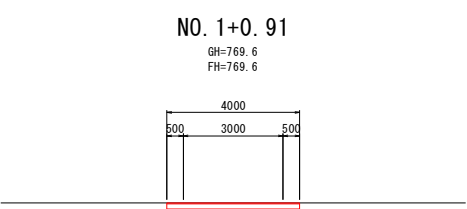
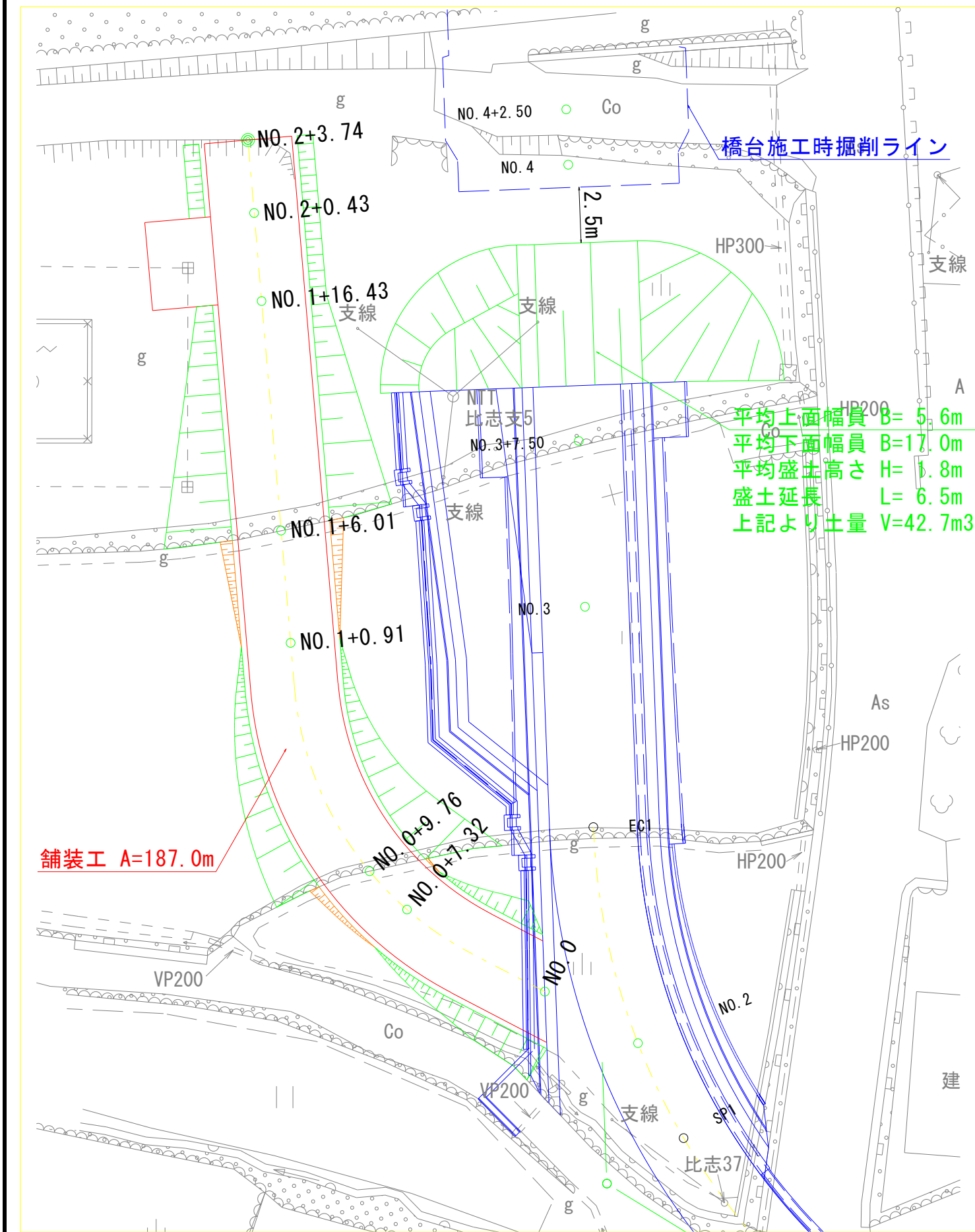
舗装工計算書

表層工（密粒ギャップアスコン） t= 3cm

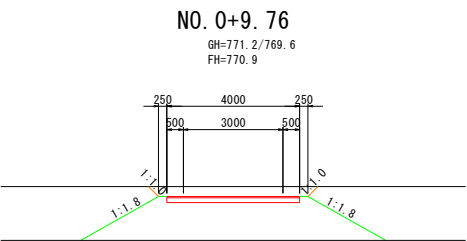
路盤工（再生クラッシャーラン RC-40） t=15cm

測 点	単 距 離	舗 装 幅	平均舗装幅	数 量
舗装工	仮設工参考図参照			187.00
合計	m 0.00			m2 187.00

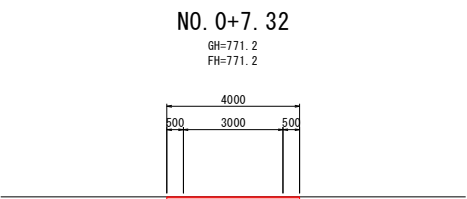
仮設工参考図



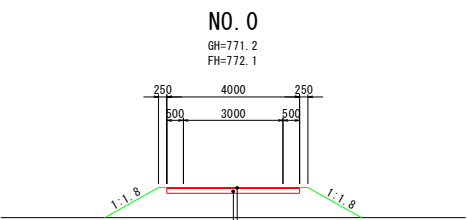
仮設工土工		
掘削	土質区分: 土砂 施工方法: オープンカット	0.7 m ²
路床盛土	施工幅員: 4.0m以上	0.0 m ²
路体盛土	施工幅員: 4.0m以上	0.0 m ²
法面整形	切土部 現場制約無	0.0 m
	盛土部 現場制約無	0.0 m



仮設工土工		
掘削	土質区分: 土砂 施工方法: オープンカット	2.2 m ² 0.0 m ²
路床盛土	施工幅員: 4.0m以上	0.0 m ² 5.6 m ²
路体盛土	施工幅員: 4.0m以上	0.0 m ² 2.6 m ²
法面整形	切土部 現場制約無	0.8 m 0.0 m
	盛土部 現場制約無	0.0 m 5.4 m

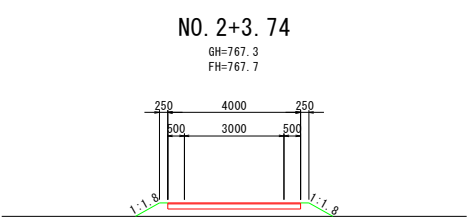


仮設工土工		
掘削	土質区分: 土砂 施工方法: オープンカット	0.7 m ²
路床盛土	施工幅員: 4.0m以上	0.0 m ²
路体盛土	施工幅員: 4.0m以上	0.0 m ²
法面整形	切土部 現場制約無	0.0 m
	盛土部 現場制約無	0.0 m

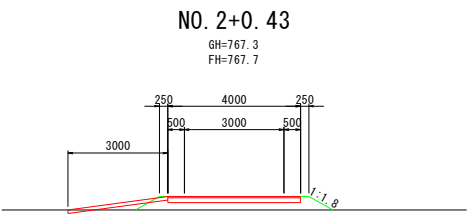


仮設工土工		
掘削	土質区分: 土砂 施工方法: オープンカット	0.0 m ²
路床盛土	施工幅員: 4.0m以上	4.8 m ²
路体盛土	施工幅員: 4.0m以上	0.0 m ²
法面整形	切土部 現場制約無	0.0 m
	盛土部 現場制約無	3.7 m

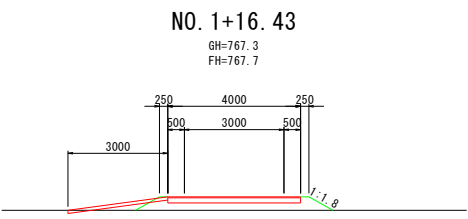
表層工 (密粒ギャップアスコン) t=5cm
路盤工 (再生クラッシャーラン RC-40) t=15cm



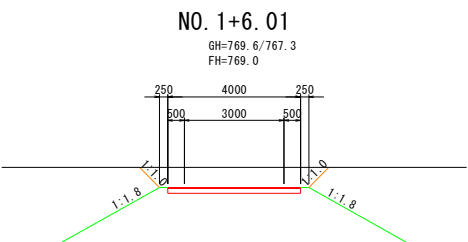
仮設工土工		
掘削	土質区分: 土砂 施工方法: オープンカット	0.0 m ²
路床盛土	施工幅員: 4.0m以上	1.4 m ²
路体盛土	施工幅員: 4.0m以上	0.0 m ²
法面整形	切土部 現場制約無	0.0 m
	盛土部 現場制約無	1.6 m



仮設工土工		
掘削	土質区分: 土砂 施工方法: オープンカット	0.1 m ² 0.0 m ²
路床盛土	施工幅員: 4.0m以上	1.5 m ² 1.4 m ²
路体盛土	施工幅員: 4.0m以上	0.0 m ² 0.0 m ²
法面整形	切土部 現場制約無	0.0 m 0.0 m
	盛土部 現場制約無	0.8 m 1.6 m



仮設工土工		
掘削	土質区分: 土砂 施工方法: オープンカット	0.0 m ² 0.1 m ²
路床盛土	施工幅員: 4.0m以上	1.4 m ² 1.5 m ²
路体盛土	施工幅員: 4.0m以上	0.0 m ² 0.0 m ²
法面整形	切土部 現場制約無	0.0 m 0.0 m
	盛土部 現場制約無	1.6 m 0.8 m



仮設工土工		
掘削	土質区分: 土砂 施工方法: オープンカット	3.8 m ² 0.0 m ²
路床盛土	施工幅員: 4.0m以上	0.0 m ² 5.6 m ²
路体盛土	施工幅員: 4.0m以上	0.0 m ² 6.6 m ²
法面整形	切土部 現場制約無	1.7 m 0.0 m
	盛土部 現場制約無	0.0 m 7.0 m

階段工 延長調書

[illegible]

階段工

階段工

(N=1.0箇所当り)

名 称	算 式	数 量
階段部コンクリート (18-8-25BB)	$(2.00+2.71) \times 0.5 \times 8 \times 0.60 + ((0.10+0.30) \times 0.5 \times 0.30 + (0.10+0.30) \times 0.5 \times 0.74) \times 0.5 \times 2.71$ =	11.59 m3
間詰コンクリート (18-8-25BB)	0.034×2.00 =	0.07 m3
基礎コンクリート (18-8-25BB)	$(2.00+2.71) \times 0.5 \times 3.25 \times 0.10$ =	0.77 m3
コンクリート型枠	$(2.00+2.71) \times 0.5 \times 9 \times 0.30$ =	6.36 m2
基礎砕石(RC-40)	$(2.00+2.71) \times 0.50 \times 3.25$ =	7.65 m2