

数量総括表

工種	種別	細別・規格	単位	数量	備考
土 工	掘削	地山	m3	499	土工集計表より
	路体盛土	締固	〃	181	〃
	路床盛土	〃	〃	602	〃
	盛土法面整形		m2	82	〃
作業土工	床掘	地山	m3	191	〃
	埋戻し	締固	〃	114	〃
残土処理		地山	〃	364	〃
購入土	路床盛土分	地山	〃	668	〃
	衣土	標準厚t=30cm 購入土 締固	〃	4	〃
耕作土 剥ぎ取り		t=25cm 地山	〃	223	〃
法面保護工	種子吹付		m2	14.1	〃
基面整正			〃	221	〃
舗装工	表層	⑦密粒度アスコン(新20FH) 改質 I 型 t=5cm	m2	1,258.46	舗装集計表より
		⑤密粒度アスコン(新20FH) t=5cm	〃	31.40	〃
	上層路盤	粒度調整碎石 M-40 t=12cm	〃	1,139.53	〃
	下層路盤	アスファルト再生クラッシャー (ARC-40) t=40cm	〃	1,165.35	〃
		アスファルト再生クラッシャー (ARC-40) t=20cm	〃	14.87	〃
	路盤不陸整正	粒度調整碎石 M-25	〃	144.94	〃
	中央線	破線5m間隔 白 W=15cm	m	128.27	〃
		交差点付近 実線白 W=15cm	〃	20.0	
	外側線	実線白 W=15cm	〃	318.87	〃
	停止線	実線白 W=30cm	〃	3.50	〃
	ドットライン				
		破線1m間隔 白 W=15cm	〃	26.19	〃
擁壁工	プレキャストL型擁壁 天端斜切(工場加工)	H1250-L1000	m	1.00	擁壁工 集計表より
		H1500-L2000	〃	2.00	〃

数量総括表

工種	種別	細別・規格	単位	数量	備考
		H1750-L2000	m	4.00	擁壁工 集計表より
		H2000-L2000	〃	4.00	〃
		H2250-L2000	〃	8.00	〃
		H2500-L2000	〃	4.00	〃
		H2750-L2000	〃	12.00	〃
		H3000-L2000	〃	4.00	〃
		H3250-L2000	〃	2.00	〃
	ゲラントセル擁壁工	鉛直投影面積	m2	21.90	〃
	ブロック積小口止め工	コンクリート	m3	0.52	〃
排水構造物工	プレキャストL型側溝	PL3-B500	〃	96.88	排水構造物 集計表より
	ベンチリウム	BF-1-400 再設置	〃	1.00	〃
	プレキャストU型側溝	PU1-300B 再設置	〃	1.00	〃
		PU2-300B	〃	45.44	〃
		普通型側溝 300B 復旧(更新)	〃	31.37	〃
		水路高さ調整コンクリート (普通型側溝 300B分)	m3	2.54	〃
	現場打水路復旧	延長	m	1.17	〃
		コンクリート	m3	0.22	〃
		型枠	m2	1.93	〃
	RCボックスカルバート	BX-B400-H400	m	11.68	〃
	門形カルバート	敷設替え B1300-H1300	〃	12.00	〃
	自由勾配側溝	FU-B300-H300	m	26.76	〃
		FU-B300-H400	〃	73.27	〃
		FU-B300-H500	〃	1.00	〃
		FU-B300-H1000	〃	2.00	〃
		FU-B400-H600	〃	2.71	〃

数量総括表

工種	種別	細別・規格	単位	数量	備考
		FU-B400-H700	m	2.00	排水構造物 集計表より
		FU-B400-H800	〃	1.00	〃
		横断用FU-B300-H300	〃	5.71	〃
		横断用FU-B400-H600	〃	2.00	〃
		横断用FU-B400-H700	〃	3.83	〃
		横断用FU-B400-H800	〃	1.80	〃
		調整コンクリート	m3	3.97	〃
		型枠	m2	13.5	
		グレーチング 蓋 B300-L500	枚	8.0	〃
		グレーチング 蓋 横断用 B300-L1000	〃	3.0	〃
		グレーチング 蓋 横断用 B400-L1000	〃	4.0	〃
		プレキャストコンクリート蓋 B300-L500	〃	96.0	〃
		プレキャストコンクリート蓋 B400-L500	〃	6.0	〃
集水柵工	現場打集水柵	M1-B600-L600-H800	基	1.0	集水柵工 集計表より
		M1-B600-L600-H900	〃	2.0	〃
		M2-B600-L600-H700	〃	1.0	〃
		M3-B500-L500-H500	〃	2.0	〃
		グレーチング 蓋 SG3-B500-L500	枚	2.0	〃
		グレーチング 蓋 SG3-B600-L600	〃	3.0	〃
		縞鋼板蓋 S1-B600-L600	〃	1.0	〃
安全施設工	ガードレール	Gr-B4-2B	m	32.00	安全施設工 集計表より
		支柱φ114.3×4.5×1100	本	17.0	〃
		Gr-B4-2E	m	14.00	〃
		支柱φ114.3×4.5×2200	本	7.0	〃
		根巻ブロック I	基	7.0	〃

数量総括表

工種	種別	細別・規格	単位	数量	備考
		プレキャスト防護柵基礎 SG-BC1000 N=12基	m	24.00	安全施設工 集計表より
		プレキャスト防護柵基礎 SG-BC1500	m	9.00	〃
		基礎コンクリート 基礎コンクリート兼調整コンクリート	m3	1.73	〃
		基礎コンクリート 兼用なし	〃	2.98	〃
		基礎碎石 RC-40 基礎コンクリート兼調整コンクリート	〃	0.37	〃
		基礎碎石 RC-40 兼用なし	〃	2.98	〃
		型枠	m2	14.79	
付属施設工	消雪パイプ ※井戸位置が確定 していないため、 1工区時施工。	散水管 HIVPφ65	m	165.77	付属施設工 集計表より
		送水管 HIVPφ65	〃	17.45	〃
		サヤ管 SGP 100A	〃	1.54	〃
		保護コンクリート B350×H350	m3	21.03	〃
		鉄筋	t	1.567	〃
		目地材 t=10mm	m2	3.99	
		ドレーン	箇所	5.0	〃
		路盤紙	m2	62.38	〃
	デリネーター	デリネーター スノーポール挿込式 土中建込み	箇所	17.00	〃
	電柱移設	E 島線67西6西3 NTT 中島9左11			
		E 島線67西6西4 NTT 中島9左12	〃	2.0	
雑工	張コンクリート等	コンクリート	m3	2.35	雑工集計表 より
		基礎碎石 RC-40	〃	1.41	〃
		型枠	m2	7.55	〃
	田圃取水	分水栓 A-100	個	1.0	〃
		塩化ビニル管 VUφ100	m	1.80	〃
	法尻土留	植生土のう	m2	1.3	〃
			袋	38.0	〃

数量総括表

[illegible]

土 工 集 計 表

2工区
6 / 80

	工種	細別・規格	単位	本線	その他構造物等	備考
切土	掘削		m3	507.8		474.6(土工計算書)+36.4(土-4)-1.2(排-6)-2.0(排-12)=507.8
			〃		3.2	調書土-1より
		撤去舗装版分控除	〃		-11.8	調書撤-1より
	掘削計		〃		499.2	(地山)
	床掘		〃	149.0		104.2(土工計算書)+1.8(土-3)+23.5(土-4)+0.9(排-4)+3.5(排-6)+4.0(排-10)+1.5(排-11)+2.0(排-12)+2.3(集-1)+1.3(集-2)+2.4(集-3)+1.6(集-6)=149.0
			〃		42.4	16.3(土-2)+0.3(排-2)+22.7(排-3)+1.2(排-9)+1.7(集-4)+0.2(撤-11)=42.4
	床掘計		〃		191.4	(地山)
	切土計		m3		690.6	(地山)
盛土	盛土	路体盛土	m3	180.5		178.3(土工計算書)+1.5(土-4)+0.7(排-9)=180.5 (締固)
		路庄盛土	〃	602.1		581.5(土工計算書)+23.7(土-4)-3.1(排-6)=602.1(締固)
	埋戻し		〃	91.6		60.3(土工計算書)+0.5(土-3)+16.9(土-4)+2.1(排-4)+1.8(排-6)+3.5(排-10)+0.3(排-11)+1.3(排-12)+1.6(集-1)+0.7(集-2)+1.7(集-3)+0.9(集-6)=91.6
			〃		22.1	1.7(土-2)+0.2(排-2)+18.2(排-3)+0.8(排-9)+1.0(集-4)+0.2(撤-11)=22.1
	埋戻し計		〃		113.7	(締固)
	盛土計		m3		994.9	(180.5+602.1+113.7)×1.11=994.9 (地山)
残土処理			m3		364.0	N0.15+3.7以降の現道下の主な掘削、床掘を転用。 230.3(土工計算書掘削)+101.7(土工計算書床掘)+16.3(土-2)+36.4(土-4)+23.5(土-4)=408.2 (180.5(路体盛土)+113.7(埋戻し))×1.11=326.6≤408.2 690.6(切土計)-326.6=364.0 (地山)
購入土			〃		668.3	602.1(締固)×1.11=668.3 (地山)
路床盛土分						

土工集計表

2工区
7 / 80

[illegible]

土 工 計 算 書

計算対照名称		掘削				計算対照名称		掘削			
測 点	距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要
工区境界 NO. 10+5. 19		10. 3				NO. 15		3. 1			
田圃端 +6. 50	1. 31	2. 6	6. 45	8. 4		田圃端 +3. 00	3. 00	2. 8	2. 95	8. 9	
NO. 11	13. 50	1. 7	2. 15	29. 0		側溝端 +3. 70	0. 70	4. 0	2. 80	2. 0	
BC2	19. 69	1. 8	1. 75	34. 5		+6. 00	2. 30	4. 0	4. 00	9. 2	全幅路床置換終り 横断側溝分控除前
NO. 12	0. 31	1. 8	1. 80	0. 6		+10. 40	4. 40	5. 3	4. 40	19. 4	L擁壁H1250断面
+12. 90	12. 90	2. 0	1. 90	24. 5		NO. 16	9. 60	5. 0	5. 10	49. 0	L擁壁H1500断面
+14. 30	1. 40	2. 3	2. 15	3. 0		+10. 00	10. 00	4. 7	4. 85	48. 5	L擁壁H2000断面
+15. 50	1. 20	2. 6	2. 45	2. 9	既設水路面積 控除前		10. 00	4. 6	4. 50	45. 0	L擁壁H2500断面
NO. 13	4. 50	2. 7	2. 65	11. 9		NO. 17	9. 20	4. 4	4. 45	40. 9	
SP2	5. 73	2. 8	2. 75	15. 8		横断暗渠分始 +9. 20	3. 64	4. 5			NO. 17+10. 50断面 横断暗渠区間 別途算出
NO. 14	14. 27	3. 0	2. 90	41. 4		+12. 84	3. 08	4. 2	5. 95	18. 3	
EC2	11. 77	3. 1	3. 05	35. 9		+15. 92		7. 7			
NO. 15	8. 23	3. 1	3. 10	25. 5							
小計	94. 81				小 計 (m3) 233. 4	小計	55. 92				小 計 (m3) 241. 2
				累 計 (m3) 233. 4		累計	150. 73			累 計 (m3) 474. 6	

土 工 計 算 書

計算対照名称		路体盛土 1/2				計算対照名称		路体盛土 2/2			
測 点	距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要
工区境界 NO. 10+5. 19		0. 2				NO. 15		0. 5			
田圃端 +6. 50	1. 31	1. 2	0. 70	0. 9	NO. 11断面	田圃端 +3. 00	3. 00	0. 3	0. 40	1. 2	
NO. 11	13. 50	1. 2	1. 20	16. 2		側溝端 +3. 70	0. 70	0. 0	0. 15	0. 1	
BC2	19. 69	1. 5	1. 35	26. 6		+6. 00	2. 30	0. 0			盛土終り
NO. 12	0. 31	1. 5	1. 50	0. 5		盛土始まり +10. 40	4. 40	0. 5 0. 7			L擁壁H1250断面 L擁壁H1500断面
+12. 90	12. 90	2. 8	2. 15	27. 7		NO. 16	9. 60	1. 4	1. 05	10. 1	L擁壁H2000断面
+14. 30	1. 40	1. 6	2. 20	3. 1	前後間距離で按分	+10. 00	10. 00	2. 2	1. 80	18. 0	L擁壁H2250断面 L擁壁H2500断面
+15. 50	1. 20	0. 5	1. 05	1. 3		NO. 17	10. 00	2. 2	2. 55	25. 5	L擁壁H2750断面
NO. 13	4. 50	0. 5	0. 50	2. 3		横断暗渠分始 +9. 20	9. 20	2. 9	2. 70	24. 8	
SP2	5. 73	0. 5	0. 50	2. 9		横断暗渠分終り +12. 84	3. 64	2. 5			NO. 17+10. 50断面 横断暗渠区間 別途算出
NO. 14	14. 27	0. 5	0. 50	7. 1		+15. 92	3. 08	0. 0			
EC2	11. 77	0. 5	0. 50	5. 9				0. 0			
NO. 15	8. 23	0. 5	0. 50	4. 1							
小計	94. 81				小 計 (m3) 98. 6	小計	55. 92				小 計 (m3) 79. 7
				累 計 (m3) 98. 6		累計	150. 73			累 計 (m3) 178. 3	

土 工 計 算 書

計算対照名称		路床盛土 1/2				計算対照名称		路床盛土 2/2			
測 点	距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要
工区境界 NO. 10+5. 19		5. 3				NO. 15		4. 7			
路床幅切変わり +7. 70	2. 51	5. 3	5. 30	13. 3	NO. 11断面	田圃端 +3. 00	3. 00	4. 6	4. 65	14. 0	
		4. 6				側溝端 +3. 70	0. 70	4. 6	4. 60	3. 2	
NO. 11	12. 30	4. 6	4. 60	56. 6				0. 0			全幅路床置換終り
	19. 69	4. 8	4. 70	92. 5		+6. 00	2. 30	0. 0			
BC2	0. 31	4. 8	4. 80	1. 5		路床盛土始り +8. 80	2. 80	0. 0			
NO. 12	12. 90	4. 8	4. 80	61. 9		+10. 40	1. 60	1. 1	0. 55	0. 9	L擁壁H1250断面
+12. 90	1. 40	4. 8	4. 80	6. 7			9. 60	1. 5			L擁壁H1500断面
+14. 30	1. 20	4. 8	4. 80	5. 8	新設水路面積 控除前	NO. 16	10. 00	2. 5	2. 00	19. 2	L擁壁H2000断面
+15. 50	4. 50	4. 8	4. 80	21. 6		+10. 00	10. 00	2. 6			L擁壁H2250断面
NO. 13	5. 73	4. 8	4. 80	27. 5				2. 9	2. 75	27. 5	L擁壁H2500断面
SP2	14. 27	4. 8	4. 80	68. 5		NO. 17	10. 00	3. 0	3. 10	31. 0	L擁壁H2750断面
NO. 14	11. 77	4. 8	4. 80	56. 5		横断暗渠分始 +9. 20	9. 20	3. 2	3. 40	31. 3	
EC2	8. 23	4. 8	4. 75	39. 1		横断暗渠分終り +12. 84	3. 64	3. 6			NO. 17+10. 50断面 横断暗渠区間 別途算出
NO. 15		4. 7			小 計 (m3) 451. 5	+15. 92	3. 08	1. 9	0. 95	2. 9	
小計	94. 81			累 計 (m3) 451. 5				0. 0			
						小計	55. 92				小 計 (m3) 130. 0
						累計	150. 73			累 計 (m3) 581. 5	

土 工 計 算 書

計算対照名称		1/2 床掘 ※この他構造図等で算出				計算対照名称		2/2 床掘 ※この他構造図等で算出			
測 点	距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要
工区境界 NO. 10+5. 19		0. 6				NO. 15		0. 03			
田圃端 +6. 50	1. 31	0. 0	0. 30	0. 4		田圃端 +3. 00	3. 00	0. 0	0. 02	0. 1	
	13. 50	0. 0	0. 00	0. 0		側溝端、床掘終 +3. 70	0. 70	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 11	19. 69	0. 0	0. 00	0. 0			2. 30	0. 0			NO. 15+6断面
BC2	0. 31	0. 0	0. 00	0. 0		+6. 00		0. 0			全幅路床置換終り
NO. 12	12. 90	0. 0	0. 00	0. 0		床掘始まり +9. 21	2. 80	0. 7			横断側溝分控除前
+12. 90	1. 40	0. 0	0. 00	0. 0			1. 60	0. 7	0. 70	1. 1	L擁壁H1250断面
+14. 30	1. 20	0. 0	0. 00	0. 0		+10. 40		0. 6			L擁壁H1250断面
	4. 50	0. 01	0. 01	0. 0			9. 60	1. 2	0. 90	8. 6	L擁壁H1500断面
NO. 13	5. 73	0. 02	0. 02	0. 1		NO. 16		1. 3			L擁壁H2000断面
SP2	14. 27	0. 02	0. 02	0. 1			10. 00	2. 6	1. 95	19. 5	L擁壁H2250断面
NO. 14	11. 77	0. 04	0. 03	0. 4		+10. 00		2. 6			L擁壁H2500断面
EC2	8. 23	0. 1	0. 07	0. 8			10. 00		2. 95	29. 5	L擁壁H2750断面
NO. 15		0. 03	0. 07	0. 6		NO. 17		3. 3			
					小 計(m3) 2. 4	横断暗渠分始 +9. 20	9. 20	5. 2	4. 25	39. 1	
					2. 4	横断暗渠分終り +12. 84	3. 64	0. 9	0. 00	0. 0	NO. 17+10. 50断面 横断暗渠区間 別途算出
小計	94. 81			累 計(m3)		+15. 92		1. 6	1. 25	3. 9	
						小計	55. 92				小 計(m3) 101. 8
						累計	150. 73			累 計(m3)	104. 2

土 工 計 算 書

計算対照名称		埋戻し ※この他構造図等で算出				計算対照名称		埋戻し ※この他構造図等で算出			
測 点	距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要
工区境界 NO. 10+5. 19		0. 2				NO. 15		0. 01			
田圃端 +6. 50	1. 31	0. 0	0. 10	0. 1		田圃端 +3. 00	3. 00	0. 01	0. 01	0. 03	NO. 15断面
	13. 50	0. 0	0. 00	0. 0		側溝端、埋戻し終り +3. 70	0. 70	0. 0	0. 01	0. 01	
NO. 11	19. 69	0. 0	0. 00	0. 0			2. 30	0. 0			NO. 15+6断面
BC2	0. 31	0. 0	0. 00	0. 0		+6. 00		0. 0			全幅路床置換終り 横断側溝分控除前
NO. 12	12. 90	0. 0	0. 00	0. 0		埋戻し始まり +9. 21	2. 80	0. 3			L擁壁H1250断面
+12. 90	1. 40	0. 0	0. 00	0. 0		+10. 40	1. 60	0. 3	0. 30	0. 5	L擁壁H1250断面
+14. 30	1. 20	0. 0	0. 00	0. 0		NO. 16	9. 60	0. 5	0. 50	4. 8	L擁壁H1500断面
+15. 50	4. 50	0. 0	0. 00	0. 0		+10. 00	10. 00	0. 5	0. 50	4. 8	L擁壁H2000断面
NO. 13	5. 73	0. 0	0. 01	0. 1			10. 00	1. 5	1. 00	10. 0	L擁壁H2250断面
SP2	14. 27	0. 01	0. 01	0. 1		NO. 17	9. 20	1. 4	1. 70	17. 0	L擁壁H2500断面
NO. 14	11. 77	0. 01	0. 02	0. 2		横断暗渠分始 +9. 20	3. 64	2. 0	2. 90	26. 7	L擁壁H2750断面
EC2	8. 23	0. 02	0. 02	0. 2		横断暗渠分終り +12. 84	3. 08	3. 8			NO. 17+10. 50断面 横断暗渠区間 別途算出
NO. 15		0. 01	0. 02	0. 2		+15. 92		0. 1	0. 20	0. 6	
小計	94. 81				小 計 (m3) 0. 7			0. 3			
					0. 7	小計	55. 92				小 計 (m3) 59. 6
				累 計 (m3)	0. 7	累計	150. 73			累 計 (m3)	60. 3

土 工 計 算 書

計算対照名称		耕作土剥ぎ取り t=25cm				計算対照名称					
測 点	距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要
田圃始 NO. 10+6. 50	13. 50	2. 3	2. 30	31. 1	NO. 11断面						
NO. 11		2. 3									
BC2	19. 69	2. 5	2. 40	47. 3							
NO. 12	0. 31	2. 5	2. 50	0. 8							
田圃終 +12. 90	12. 90	2. 9	2. 70	34. 8							
	1. 40	0. 0									
+14. 30	1. 20	2. 3									
田圃始 +15. 50	4. 50	2. 3	2. 30	10. 4							
NO. 13	5. 73	2. 3	2. 30	13. 2							
SP2	14. 27	2. 3	2. 30	32. 8							
NO. 14	11. 77	2. 3	2. 30	27. 1							
EC2	8. 23	2. 2	2. 25	18. 5							
NO. 15	3. 00	2. 2	2. 20	6. 6	NO. 15断面						
田圃終 +3. 00					小 計(m3)						小 計(m3)
小計	96. 50			累 計(m3)	222. 6	小計	0. 00				
					222. 6	累計	0. 00			累 計(m3)	

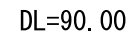
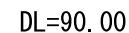
土工計算書

[illegible]

2工区

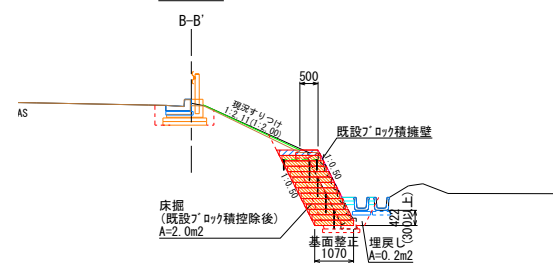
$$\frac{GH=94.75}{FH=94.806}$$

掘削	
路体盛土	
路床盛土	
床掘	
埋戻し	
表土剥取	


$$\frac{GH=93.43}{FH=94.025}$$


令和 7 年度		工事番号 令7環建第2監交4号	
市道中島 側道2号		郡 町 島 村	中島 地内
市道中島側道2号線測量設計業務委託			
土工区分標準横断面図 2 工区			
縮 尺	縦 1:100	図面全	葉の
測 量	有限会社 高橋測量事務所		R7 年 9 月
設 計	有限会社 高橋測量事務所		R8 年 1 月
魚 沼 市			

【±-2】

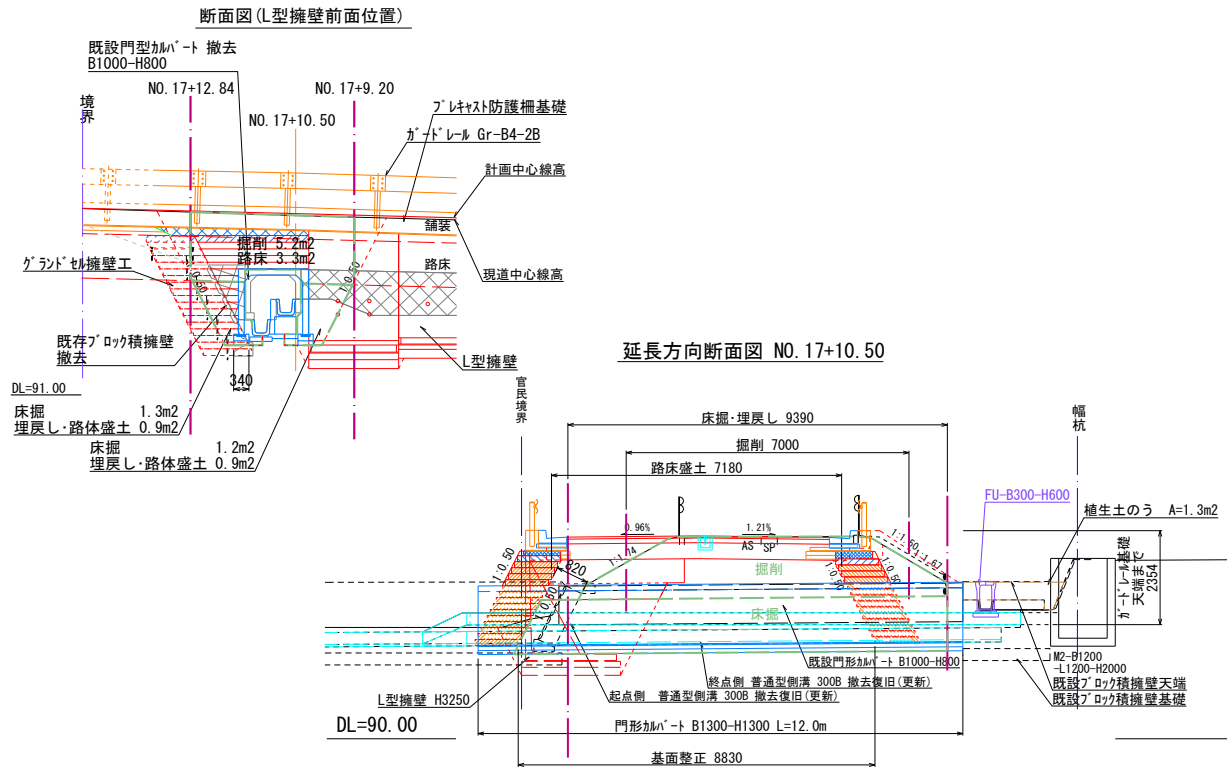
[illegible]

土工 門形カルバート

略図：

N0. 17+10.50付近

【±-4】

[illegible]

【±5】

終点付近破間川堤防法面

2割勾配

平面積 $A=6.55\text{m}^2$

法面積 $A=6.55 \times 1.118=7.3\text{m}^2$

平面積 $A=6.11\text{m}^2$

法面積 $A=6.11 \times 1.118=6.8\text{m}^2$

Diagram illustrating the roof slope calculation. The horizontal base is 1500, the vertical height is 1000, and the sloped length is 1803. The slope is indicated as 1:1.50.

A right-angled triangle is shown with a horizontal base of 2000 and a vertical height of 1000. The hypotenuse is labeled 2236. The slope is indicated as 1:2.00.

$$2236 \div 2000 = 1.118 \text{ m}^2$$
[illegible]

舖 裝 工 集 計 表

2工区
20 / 80

[illegible]

舗 装 計 算 書

計算対照名称		1/2 アスファルト舗装(表層⑦ t=5cm)				計算対照名称		2/2 アスファルト舗装(表層⑦ t=5cm)			
測 点	距 離	幅	平均幅	面積	摘 要	測 点	距 離	幅	平均幅	面積	摘 要
工区境界 NO. 10+5. 19		7. 50				+10. 40		6. 63			
拡幅始まり +14. 69	9. 50	7. 50	7. 500	71. 25	左側取付部 CAD計測し集計	拡幅終わり +16. 77	6. 37	6. 50	6. 565	41. 82	
NO. 11	5. 31	7. 50	7. 555	40. 12		NO. 16	3. 23	6. 50	6. 500	21. 00	
BC2	19. 69	7. 61	7. 805	153. 68		+10. 00	10. 00	6. 50	6. 500	65. 00	
NO. 12	0. 31	8. 00	8. 000	2. 48		NO. 17	10. 00	6. 50	6. 500	65. 00	
+14. 30	14. 30	8. 00	8. 000	114. 40		+10. 50	10. 50	6. 50	6. 500	68. 25	
NO. 13	5. 70	8. 00	8. 000	45. 60		隅切途中幅員 +12. 50	2. 00	7. 20	6. 850	13. 70	CAD計測
SP2	5. 73	8. 00	8. 000	45. 84		隅切途中幅員 +14. 50	2. 00	9. 64	8. 420	16. 84	
NO. 14	14. 27	8. 00	8. 000	114. 16		+15. 92	1. 42	11. 56	11. 56	16. 42	"
EC2	11. 77	8. 00	8. 000	94. 16				13. 48			
NO. 15	8. 23	8. 00	7. 920	65. 18							
+6. 00	6. 00	7. 84	7. 695	46. 17							
+10. 40	4. 40	7. 55	7. 090	31. 20							
小計	105. 21	6. 63			小 計(m2) 824. 24	小計	45. 52				小 計(m2) 308. 03
					累 計(m2) 824. 24	累計	150. 73				累 計(m2) 1132. 27

舗 装 計 算 書

計算対照名称		上層路盤(M-40 t=12cm) 1/2				計算対照名称		上層路盤(M-40 t=12cm) 2/2			
測 点	距 離	幅	平均幅	面積	摘 要	測 点	距 離	幅	平均幅	面積	摘 要
工区境界 NO. 10+5. 19		7. 60				+10. 40		6. 63			
拡幅始まり +14. 69	9. 50	7. 60	7. 600	72. 20	左側取付部 CAD計測し集計	拡幅終わり +16. 77	6. 37	6. 50	6. 565	41. 82	
NO. 11	5. 31	7. 71	7. 655	40. 65		NO. 16	3. 23	6. 50	6. 500	21. 00	
BC2	19. 69	8. 10	7. 905	155. 65		+10. 00	10. 00	6. 50	6. 500	65. 00	
NO. 12	0. 31	8. 10	8. 100	2. 51		NO. 17	10. 00	6. 50	6. 500	65. 00	
+14. 30	14. 30	8. 10	8. 100	115. 83		+10. 50	10. 50	6. 50	6. 500	68. 25	
NO. 13	5. 70	8. 10	8. 100	46. 17		隅切途中幅員 +12. 50	2. 00	7. 20	6. 850	13. 70	CAD計測
SP2	5. 73	8. 10	8. 100	46. 41		隅切途中幅員 +14. 50	2. 00	9. 64	8. 420	16. 84	
NO. 14	14. 27	8. 10	8. 100	115. 59		+15. 92	1. 42	13. 48	11. 56	16. 42	”
EC2	11. 77	8. 10	8. 100	95. 34							
NO. 15	8. 23	7. 94	8. 020	66. 00							
+6. 00	6. 00	7. 55	7. 695	46. 17							
+10. 40	4. 40	6. 63	7. 090	31. 20							
小計	105. 21				小 計(m2) 833. 72	小計	45. 52				小 計(m2) 308. 03
				累 計(m2) 833. 72		累計	150. 73			累 計(m2) 1141. 75	

舗 装 計 算 書

計算対照名称		下層路盤 (ARC-40 t=40cm) 1/2				計算対照名称		下層路盤 (ARC-40 t=40cm) 2/2			
測 点	距 離	幅	平均幅	面積	摘 要	測 点	距 離	幅	平均幅	面積	摘 要
工区境界 NO. 10+5. 19		7. 50				+10. 40		7. 63			
拡幅始まり +14. 69	9. 50	7. 50	7. 500	71. 25	左側取付部 CAD計測し集計	拡幅終わり +16. 77	6. 37	7. 565	7. 565	48. 19	
		7. 50						7. 50			
NO. 11	5. 31	7. 61	7. 555	40. 12			3. 23	7. 500	7. 500	24. 23	
		7. 61				NO. 16		7. 50			
BC2	19. 69	8. 00	7. 805	153. 68			10. 00	7. 500	7. 500	75. 00	
		8. 00				+10. 00		7. 50			
NO. 12	0. 31	8. 00	8. 000	2. 48			10. 00	7. 250	7. 250	72. 50	
		8. 00				NO. 17		7. 00			
+14. 30	14. 30	8. 00	8. 000	114. 40			10. 50	6. 510	6. 510	68. 36	
		8. 00				+10. 50		6. 02			
NO. 13	5. 70	8. 00	8. 000	45. 60		隅切途中幅員 +12. 50	2. 00	7. 395	7. 395	14. 79	
		8. 00						8. 77			距離で按分
SP2	5. 73	8. 00	8. 000	45. 84		隅切途中幅員 +14. 50	2. 00	10. 150	10. 150	20. 30	
		8. 00						11. 53			”
NO. 14	14. 27	8. 00	8. 000	114. 16		+15. 92	1. 42	12. 51	12. 51	17. 76	
		8. 00						13. 48			
EC2	11. 77	8. 00	8. 000	94. 16							
		8. 00									
NO. 15	8. 23	7. 84	7. 920	65. 18							
		7. 84									
+6. 00	6. 00	7. 55	7. 695	46. 17							
		7. 55									
+10. 40	4. 40	7. 63	7. 590	33. 40							
		7. 63			小 計 (m2)						小 計 (m2)
					826. 44	小計	45. 52				341. 13
小計	105. 21			累 計 (m2)	826. 44	累計	150. 73			累 計 (m2)	1167. 57

擁壁工集計表

2工区
25 / 80

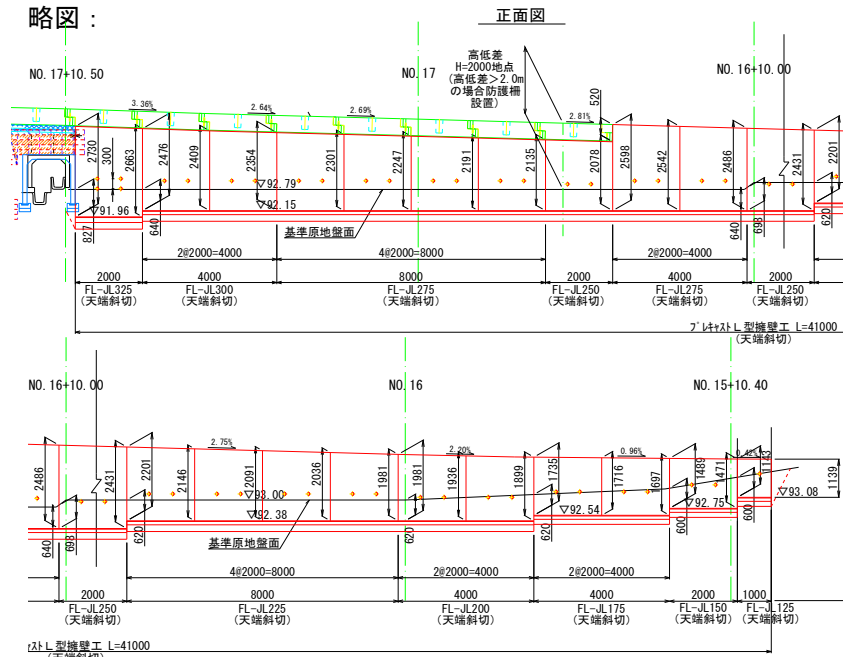
	細別・規格	単位	数量	備考
プレキャストL型擁壁 天端斜切(工場加工)	H1250-L1000	m	1.00	調書擁-1より
	H1500-L2000	〃	2.00	〃
	H1750-L2000	〃	4.00	〃
	H2000-L2000	〃	4.00	〃
	H2250-L2000	〃	8.00	〃
	H2500-L2000	〃	4.00	〃
	H2750-L2000	〃	12.00	〃
	H3000-L2000	〃	4.00	〃
	H3250-L2000	〃	2.00	〃
	H3500-L2000	〃	2.00	〃
グラントセル擁壁工 ※1+2ブロックの合計 各ブロックの数量は 調書擁-2以降に よる。	グラントセル擁壁工 鉛直投影面積	m2	21.90	調書擁-2より
	グラントセル擁壁工 ロス率(5%)込	〃	23.00	〃
	グラントセル 4セルタイプ L2650×B1067	枚	58.00	〃
	セルロック	個	522.00	〃
	クラック抑制材 再生長繊維不織布t=3mm	m2	12.90	〃
	積雪対策工 テッサ-RE-1	〃	36.20	〃
	セルアンカー □30×550	本	50.0	〃
	樹脂アンカーピン □20×300	〃	75.0	〃
	碎石 C-40 (またはRC-40)	m3	20.5	〃
	コンクリート σ c k = 18N/mm2	〃	2.2	〃

擁壁工集計表

2工区
26 / 80

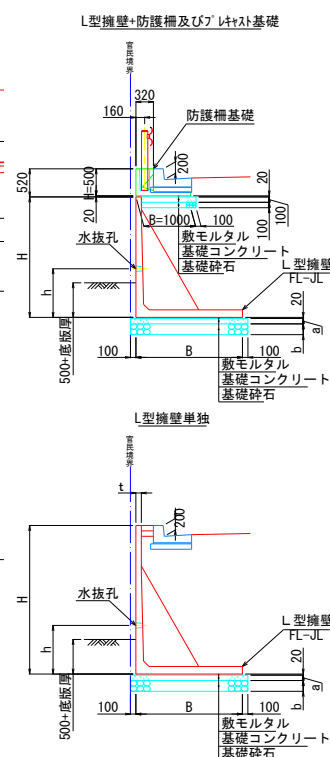
[illegible]

略图：



標準断面図

【擁-1】

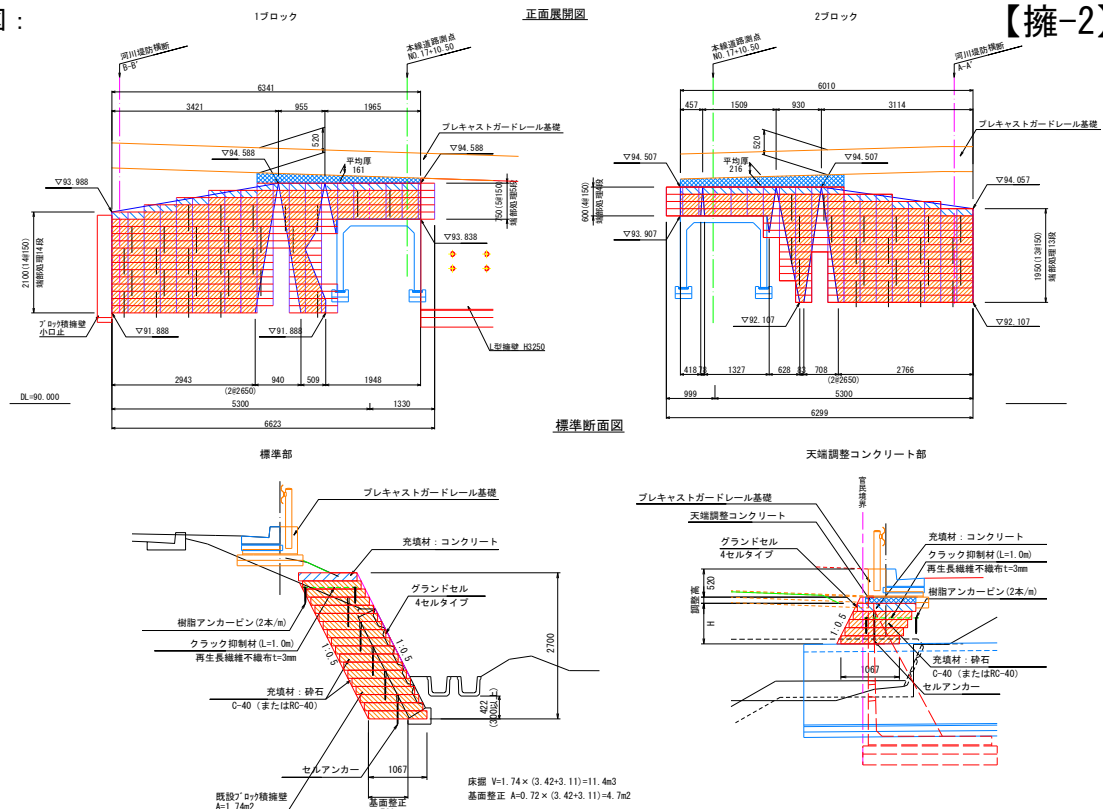


L 型擁壁						
H	B	t	h	a	b	
1250	1000	80	700	100	150	2250 1650 80 800 100 200
1500	1150	80	700	100	150	2500 1800 80 800 100 200
1750	1300	80	700	100	150	2750 1950 100 900 100 200
2000	1450	80	700	100	200	3000 2100 100 900 100 200
						3250 2250 100 850-300 150 200

細 目	計 算 式	単位	数 量	備 考
ﾌﾟﾚｷﾞｬｽﾄ H1250-L1000		m	1.00	
L型擁壁 H1500-L2000		〃	2.00	
天端斜切H1750-L2000		〃	4.00	
工場加工H2000-L2000		〃	4.00	
H2250-L2000		〃	8.00	
H2500-L2000		〃	4.00	
H2750-L2000		〃	12.00	
H3000-L2000		〃	4.00	
H3250-L2000		〃	2.00	
	合計	〃	41.00	
敷ﾓﾙﾀﾙ	$V=(1.00 \times 1.00+1.15 \times 2.00+1.30 \times 4.00$ $1.45 \times 4.00+1.65 \times 8.00+1.80 \times 4.00$			
	$+1.95 \times 12.00+2.10 \times 4.00+2.25$ $\times 2.00) \times 0.02=1.42$	m3	1.42	
基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ	$V=(1.20 \times 1.00+1.35 \times 2.00+1.50 \times 4.00$ $+1.65 \times 4.00+1.85 \times 8.00+2.00 \times 4.00$			
※以下寸法Bに両側10cmを 加算して計算している。	$+2.15 \times 12.00+2.30 \times 4.00) \times 0.10$ $+2.45 \times 2.00 \times 0.15=8.165$	〃	8.17	
基礎砕石 RC-40	$V=(1.20 \times 1.00+1.35 \times 2.00+1.50 \times 4.00)$ $\times 0.15+(1.65 \times 4.00+1.85 \times 8.00+2.00$			
	$\times 4.00+2.15 \times 12.00+2.30 \times 4.00$ $+2.45 \times 2.00) \times 0.20=15.345$	〃	15.35	
型枠(基礎C0)	$A=41.0 \times 0.10 \times 2+(1.20 \times 2+1.35 \times 2$ $+1.50 \times 2+1.65 \times 2+1.85 \times 2+2.00$			
	$+2.30) \times 0.10+2.45 \times 2 \times 0.15=10.525$	m2	10.53	
基面整正	$A=1.20 \times 1.00+1.35 \times 2.00+1.50 \times 4.00$ $+1.65 \times 4.00+1.85 \times 8.00+2.00 \times 4.00$			
	$+2.15 \times 12.00+2.30 \times 4.00+2.45$ $\times 2.00=79.2$	〃	79.20	

擁壁工 グランドセル擁壁工 NO. 17+12.8左右付近

略図：



細目	計算式	単位	数量	備考
	各ブロックの計算式は別途計算書による。 ここでは合計数量を算出。			
グラントセル擁壁工	$A = \text{鉛直投影面積 } 12.1 + 9.8 = 21.9$ ロス率(5%)込 $12.7 + 10.3 = 23.0$	m ²	21.9	
グラントセル 4セルタイプ L2650×B1067	$N = 32 + 26 = 58$	枚	58.0	
セルロック	$N = 288 + 234 = 522$	個	522.0	
クラック抑制材 再生長繊維不織布 t=3mm	$A = 6.6 + 6.3 = 12.9$	m ²	12.9	
積雪対策工 テナーRE-1	$A = 19.4 + 16.8 = 36.2$	〃	36.2	
セルアンカー □30×550	$N = 28 + 22 = 50$	本	50.0	
樹脂アンカーピン □20×300	$N = 39 + 36 = 75$	〃	75.0	
砕石 C-40 (またはRC-40)	$V = 11.3 + 9.2 = 20.5$	m ³	20.5	
コンクリート $\sigma_{ck} = 18N/mm^2$	$V = 1.1 + 1.1 = 2.2$	〃	2.2	
天端調整コンクリート $\sigma_{ck} = 18N/mm^2$	安全施設工のプレキャスト防護柵基礎の基礎コンクリートと兼用している。数量もその項目で計上。			
端部処理工 SGシート (3.6m/枚)	$N = 6 + 6 = 12$	枚	12.0	

擁壁工 グランドセル擁壁工 NO. 17+12.8左付近

略図：

17' ロック

【擁-2】 2/5

グランドセル工数量計算

[4セルタイプ]

$$\text{○ 壁面工} \quad A = \frac{12.1}{(\text{鉛直投影面積})} \times \frac{1.05}{(\text{ロス率5\%})} = 12.7 \text{ m}^2$$

$$\text{○ グランドセル} \quad N = \frac{12.7}{0.4} = 32 \text{ 枚}$$

注) 1枚当り 面積=0.3975㎡(≒0.4)

$$\text{セルロック} \quad N = \frac{32 \times 9}{1 \text{枚当り}} = 288 \text{ 個}$$

$$\text{○ クラック抑制材 (不織布)} \quad A = \frac{6.3}{(\text{天端計画長})} \times \frac{1.0}{(\text{L敷設長})} \times \frac{1.05}{(\text{ロス率5\%})} = 6.6 \text{ m}^2$$

◇ 樹脂アンカーピン(2本/m)

$$N = 13 \text{ 本}$$

$$\text{○ 積雪対策工} \quad A = \frac{9.6}{(\text{鉛直投影面積})} \times \frac{1.118}{(\text{斜比})} = 10.7$$

$$\text{前面覆工用} \quad \frac{6.3}{(\text{設置延長})} \times \frac{1.1}{(\text{天端0.8m,底面部0.3m})} = 6.9$$

$$\Sigma A = \left(\frac{10.7}{(\text{正面部})} + \frac{6.9}{(\text{天端,底面部})} \right) \times \frac{1.1}{(\text{ロス率10\%})} = 19.4 \quad 19.4 \text{ m}^2$$

◇ 樹脂アンカーピン(4本/m)

$$N = 26 \text{ 本}$$

$$\text{○ セルアンカー} \quad N = \frac{28}{(\text{展開計画本数})} = 28 \text{ 本}$$

$$\text{○ 樹脂アンカーピン} \quad N = \begin{array}{|c|c|} \hline \text{細 別} & \text{使用本数} \\ \hline \text{クラック抑制材} & 13 \\ \hline \text{積雪対策工} & 26 \\ \hline \text{合 計} & 39 \\ \hline \end{array} = 39 \text{ 本}$$

$$\text{○ 砕石 [4セルタイプ]} \quad V = \frac{9.6}{(\text{鉛直投影面積})} \times 1.067 \times \frac{1.1}{(\text{土量変化率10\%})} = 11.3 \text{ m}^3$$

$$\text{○ コンクリート [4セルタイプ]} \quad V = \frac{0.9}{(\text{鉛直投影面積})} \times \frac{1.067}{(\text{セル控え長})} \times \frac{1.12}{(\text{ロス率12\%})} = 1.1$$

$$\Sigma V = 1.1 \quad 1.1 \text{ m}^3$$

$$\text{○ 天端調整コンクリート} \quad V = \frac{0.2}{(\text{鉛直投影面積})} \times \frac{0.917}{(\text{控え長})} \times \frac{1.06}{(\text{ロス率6\%})} = 0.2 \text{ m}^3$$

$$\text{○ 端部処理工} \quad \text{SGシート(3.6m/枚)} \quad 4 \text{セル} \left(\frac{14}{(\text{左側段数})} + \frac{5}{(\text{右側段数})} \right) \times \frac{1.1}{(\text{1段当り必要長})} = \frac{20.9}{20.9} \text{ m}$$

$$N = \frac{20.9}{3.6} = 5.8 \approx 6 \text{ 枚}$$

擁壁工 グランドセル擁壁工 NO. 17+12.8右付近

略図：

2ﾌﾞﾛｯｸ

【擁-2】 4/5

グランドセル工数量計算

[4セルタイプ]

$$\text{○ 壁面工} \quad A = \frac{9.8}{\text{(鉛直投影面積)}} \times \frac{1.05}{\text{(ロス率5\%)}} = 10.3 \text{ m}^2$$

$$\text{○ グランドセル} \quad N = \frac{10.3}{0.4} = 26 \text{ 枚}$$

注)1枚当り 面積=0.3975㎡(≒0.4)

$$\text{セルロック} \quad N = \frac{26 \times 9}{1 \text{枚当り}} = 234 \text{ 個}$$

$$\text{○ クラック抑制材 (不織布)} \quad A = \frac{6.0}{\text{(天端計画長)}} \times \frac{1.0}{\text{(L敷設長)}} \times \frac{1.05}{\text{(ロス率5\%)}} = 6.3 \text{ m}^2$$

◇ 樹脂アンカーピン(2本/m)

$$N = 12 \text{ 本}$$

$$\text{○ 積雪対策工} \quad A = \frac{7.8}{\text{(鉛直投影面積)}} \times \frac{1.118}{\text{(斜比)}} = 8.7$$

前面覆工用

$$\frac{6.0}{\text{(設置延長)}} \times \frac{1.1}{\text{(天端0.8m,底面部0.3m)}} = 6.6$$

$$\Sigma A = \left(\frac{8.7}{\text{(正面部)}} + \frac{6.6}{\text{(天端,底面部)}} \right) \times \frac{1.1}{\text{(ロス率10\%)}} = 16.8 \text{ m}^2$$

◇ 樹脂アンカーピン(4本/m)

$$N = 24 \text{ 本}$$

$$\text{○ セルアンカー} \quad N = \frac{22}{\text{(展開計画本数)}} = 22 \text{ 本}$$

$$\text{○ 樹脂アンカーピン} \quad N = \begin{array}{|c|c|} \hline \text{細 別} & \text{使用本数} \\ \hline \text{クラック抑制材} & 12 \\ \hline \text{積雪対策工} & 24 \\ \hline \text{合 計} & 36 \\ \hline \end{array} = 36 \text{ 本}$$

$$\text{○ 碎石 [4セルタイプ]} \quad V = \frac{7.8}{\text{(鉛直投影面積)}} \times 1.067 \times \frac{1.1}{\text{(土量変化率10\%)}} = 9.2 \text{ m}^3$$

$$\text{○ コンクリート [4セルタイプ]} \quad V = \frac{0.9}{\text{(鉛直投影面積)}} \times \frac{1.067}{\text{(セル控え長)}} \times \frac{1.12}{\text{(ロス率12\%)}} = 1.1$$

$$\Sigma V = 1.1 \text{ m}^3$$

$$\text{○ 天端調整コンクリート} \quad V = \frac{0.4}{\text{(鉛直投影面積)}} \times \frac{0.917}{\text{(控え長)}} \times \frac{1.06}{\text{(ロス率6\%)}} = 0.4 \text{ m}^3$$

$$\text{○ 端部処理工} \quad \text{SGシート(3.6m/枚)} \quad 4 \text{セル} \left(\frac{4}{\text{(左側段数)}} + \frac{13}{\text{(右側段数)}} \right) \times \frac{1.1}{\text{(1段当り必要長)}} = \frac{18.7}{18.7} \text{ m}$$

$$N = \frac{18.7}{3.6} = 5.2 \approx 6 \text{ 枚}$$

排水構造物工集計表

2工区
34 / 80

	細別・規格	単位	数量	備考
L型側溝	PL3-B500	m	96.88	調書排-1より
ベンチフリューム	BF-1-400 再設置	〃	1.00	調書排-2より
フレキストU型側溝	PU1-300B 再設置	〃	1.00	調書排-3より
	PU2-300B	〃	45.44	〃
	普通型側溝 300B 復旧(更新)	〃	31.37	調書排-4より
	水路高さ調整コンクリート(普通型側溝 300B分) コンクリート	m3	2.54	〃
現場打水路復旧	延長	〃	1.17	調書排-5より
	コンクリート	m3	0.22	〃
	型枠	m2	1.93	〃
RCボックスカルバート	BX-B400-H400	m	11.68	調書排-6より
門形カルバート	B1300-H1300 敷設替え	〃	12.00	調書排-7より
	敷モルタル	m3	0.07	〃
	均しコンクリート	〃	0.49	〃
	基礎碎石 RC-40	〃	0.41	〃
	目地材 t=10mm 均しC0延長10mに1箇所	m2	0.08	〃
自由勾配側溝	FU-B300-H300	m	26.76	調書排-8より
	FU-B300-H400	〃	73.27	〃
	FU-B300-H500	〃	1.00	〃
	FU-B300-H1000	〃	2.00	調書排-9より

排水構造物工集計表

2工区
35 / 80

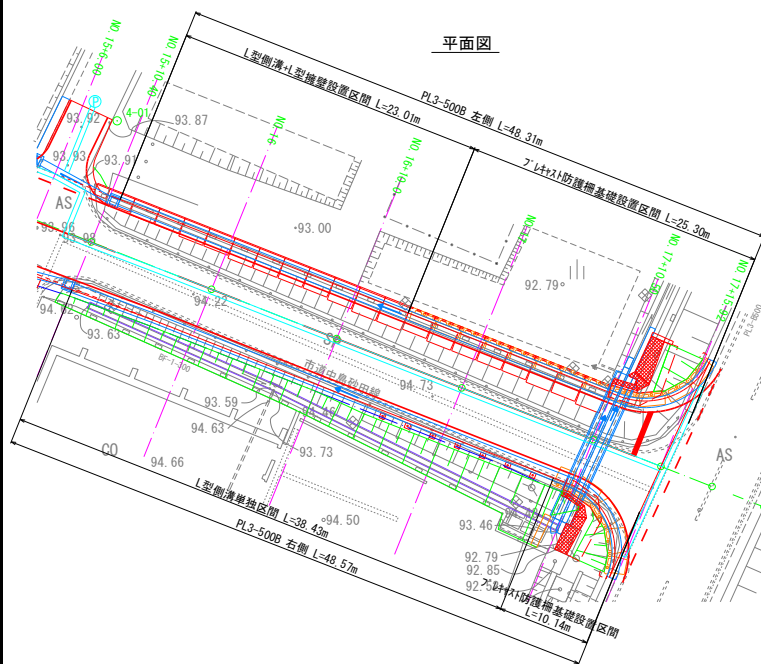
	細別・規格	単位	数量	備考
	FU-B400-H600	〃	2.71	調書排-10より
	FU-B400-H700	〃	2.00	〃
	FU-B400-H800	〃	1.00	〃
	横断用FU-B300-H300	〃	5.71	調書排-11より
	横断用FU-B400-H600	〃	2.00	調書排-12より
	横断用FU-B400-H700	〃	3.83	〃
	横断用FU-B400-H800	〃	1.80	〃
	調整コンクリート	m3	3.97	3.25(調書排-8)+0.03(調書排-9)+0.27(調書排-10) +0.09(調書排-11)+0.33(調書排-12)=3.97
	型枠	m2	13.54	10.10(調書排-8)+0.20(調書排-9)+0.57(調書排-10) +1.14(調書排-11)+1.53(調書排-12)=13.54
	グレーチング 蓋 B300-L500	枚	8.0	調書排-8より
	グレーチング 蓋 横断用 B300-L1000	〃	3.0	調書排-11より
	グレーチング 蓋 横断用 B400-L1000	〃	4.0	調書排-12より
	プレキャストコンクリート蓋 B300-L500	〃	96.0	94.0(調書排-8)+2.0(調書排-9)=96.0
	プレキャストコンクリート蓋 B400-L500	〃	6.0	調書排-10より

排水構造物工 L型側溝 PL3-B500

略図：

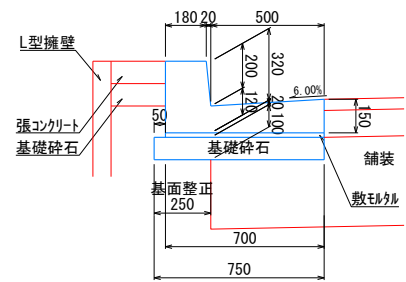
N0. 15+10. 4~N0. 17+15. 9左右付近

【排-1】

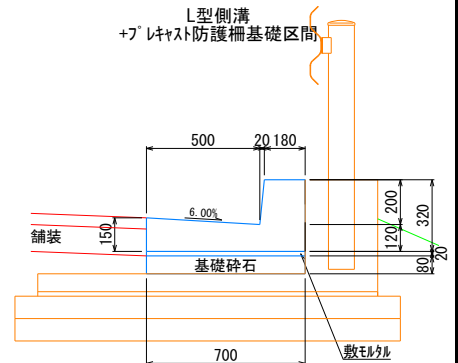


平面图

L型側溝単独又は
L型側溝+L型擁壁設置区間



L型側溝
+ブ°レキャスト防護柵基礎区間

[illegible]

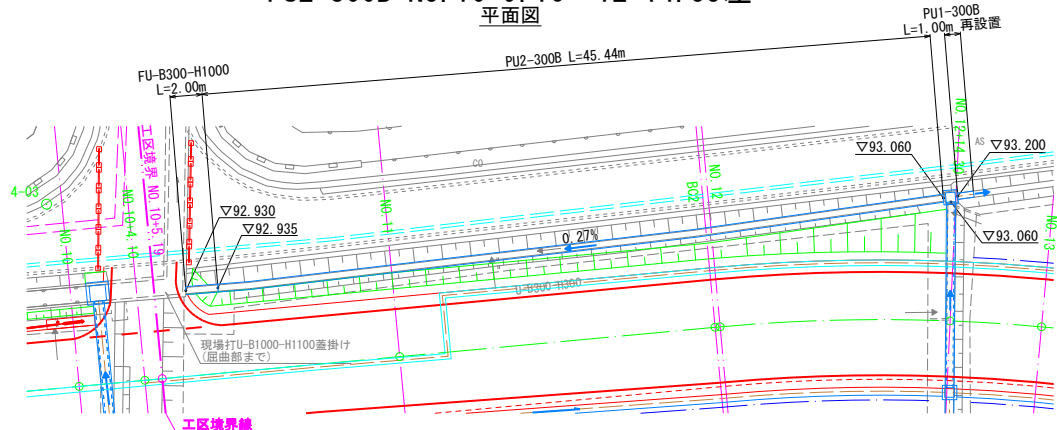
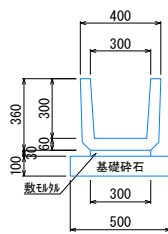
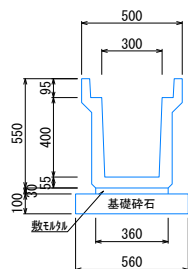
排水構造物工 プレキャストU型側溝 PU1-300B PU2-300B

略図：

PU1-300B NO. 12+14.3左付近
PU2-300B NO. 10+9.16~12+14.55左

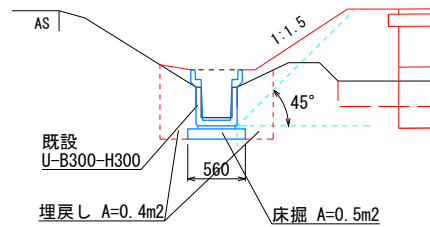
【排-3】

平面図

プレキャストU型側溝
PU1-300BプレキャストU型側溝
PU2-300B

PU2-300B

標準断面図



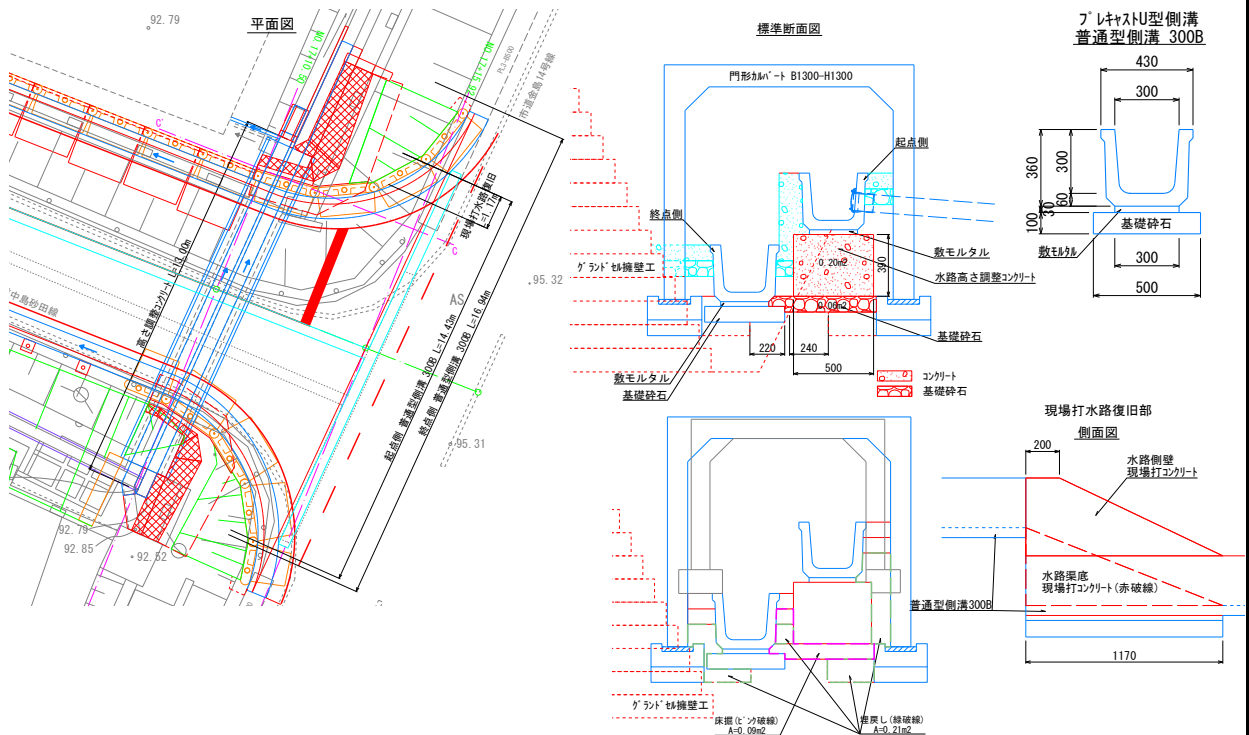
細 目	計 算 式	単位	数 量	備 考
PU1-300B 再設置		m	1.00	
敷モルタル	$V=0.30 \times 0.03 \times 1.00=0.012$	m ³	0.01	
基礎碎石 RC-40	$V=0.50 \times 0.10 \times 1.00=0.06$	〃	0.10	
床掘	軽微なため集水桝土工に含む			
埋戻し	〃			
基面整正	$A=0.5 \times 0.3=0.15$ (集水桝床掘外)	m ²	0.2	
PU2-300B		m	45.44	
敷モルタル	$V=0.36 \times 0.03 \times 45.44=0.490752$	m ³	0.49	
基礎碎石 RC-40	$V=0.56 \times 0.10 \times 45.44=2.54464$	〃	2.54	
床掘	$V=0.5 \times 45.44=22.72$	〃	22.7	
埋戻し	$V=0.4 \times 45.44=18.176$	〃	18.2	
基面整正	$A=0.56 \times 45.44=25.4464$	m ²	25.4	

排水構造物工 プレキャストU型側溝 普通型側溝 300B 復旧(更新)

略図:

NO. 17+10.5付近

【排-4】



細 目	計 算 式	単位	数 量	備 考
普通型側溝 300B	起点側	m	14.43	
	終点側	m	16.94	
	合計	m	31.37	
敷モルタル	$V=0.30 \times 0.03 \times 31.37=0.28233$	m ³	0.28	
基礎碎石 RC-40	$V=0.50 \times 0.10 \times (16.94+1.17)=0.9055$	m ³	0.91	
床掘	$V=0.09 \times 10.00=0.9$	m ³	0.9	
埋戻し	$V=0.21 \times 10.00=2.1$	m ³	2.1	
基面整正	$A=0.22 \times 12.00$ (門形カルバート延長)=2.64	m ²	2.6	
水路高さ調整コンクリート		m	13.00	
コンクリート	$V=0.50 \times 0.39 \times 13.00=2.535$	m ³	2.54	
基礎碎石 RC-40	$V=0.06 \times 13.00=0.78$	m ³	0.78	
型枠	$A=0.39 \times 13.00 \times 2+0.50 \times 0.39 \times 2=10.53$	m ²	10.53	
基面整正	$A=0.24 \times 13.00=3.12$	m ²	3.1	

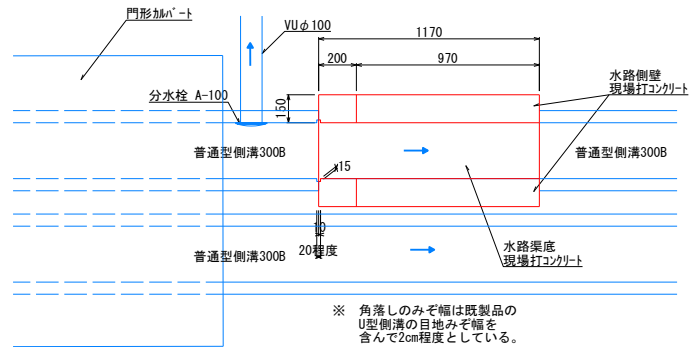
排水構造物工 現場打水路復旧

略図：

N0. 17+10. 50左付近

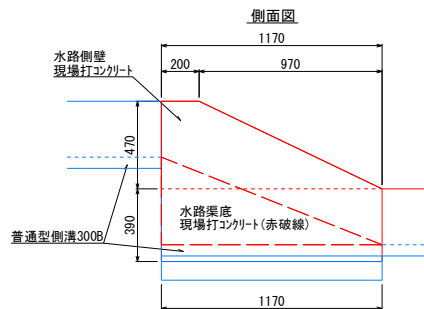
【排-5】

平面图

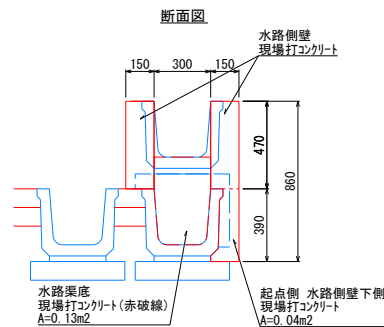


※ 角落しのみぞ幅は既製品のU型側溝の目地みぞ幅を含んで2cm程度としている。

側面図



断面図

[illegible]

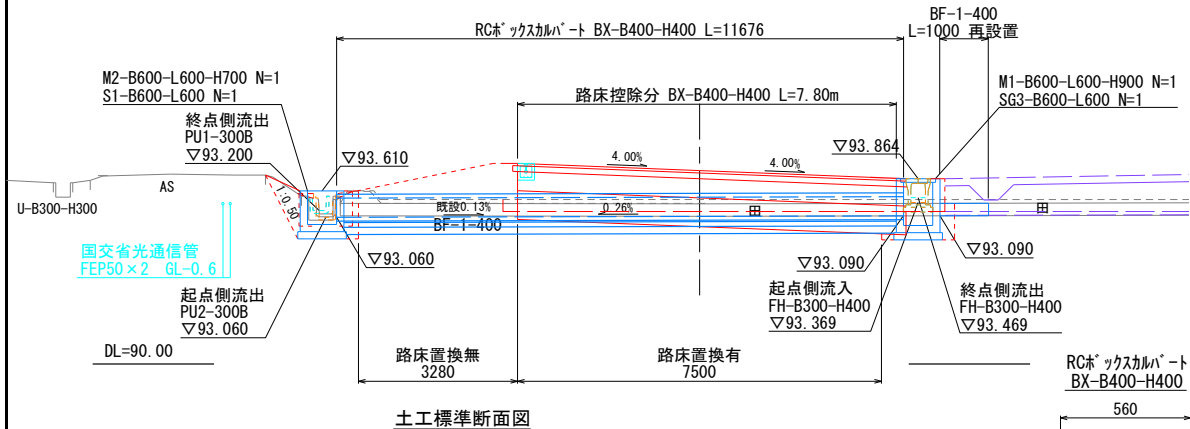
排水構造物工 RCボックスカルバート BX-B400-H400

略図：

NO. 12+14. 3付近

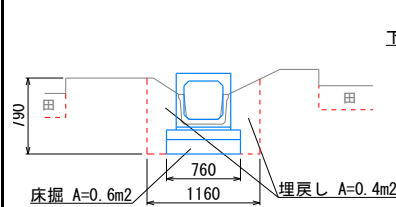
【排-6】

延長方向断面図

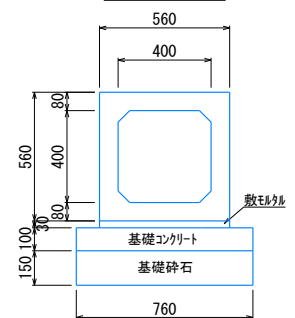
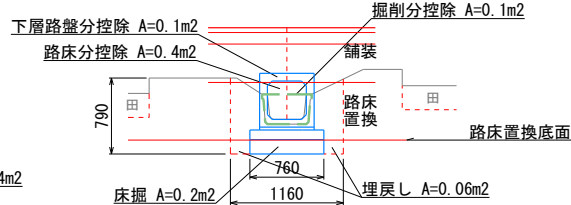


土工標準断面図

路床置換無し区間

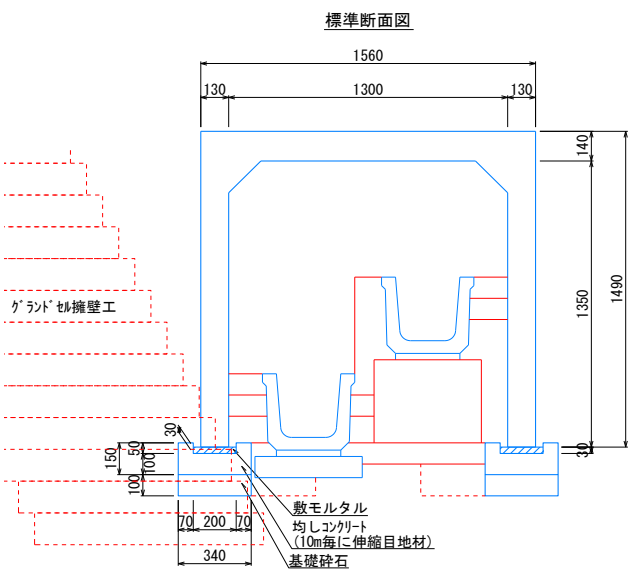


路床置換有り区間



細目	計算式	単位	数量	備考
RCボックスカルバート BX-B400-H400		m	11.68	
敷モルタル	$V=0.56 \times 0.03 \times 11.68=0.196224$	m ³	0.20	
基礎コンクリート	$V=0.76 \times 0.10 \times 11.68=0.88768$	〃	0.89	
基礎砕石 RC-40	$V=0.76 \times 0.15 \times 11.68=1.33152$	〃	1.33	
床掘	$V=0.2 \times 7.50+0.6 \times 3.28=3.468$	〃	3.5	
埋戻し	$V=0.06 \times 7.50+0.4 \times 3.28=1.762$	〃	1.8	
基面整正	$A=0.76 \times (7.50+3.28)=8.1928$	m ²	8.2	
	平均断面法から控除分			
掘削	$0.1 \times 11.68=1.168$	m ³	-1.2	
路床	$0.4 \times 7.80=3.12$	〃	-3.1	

【排-7】

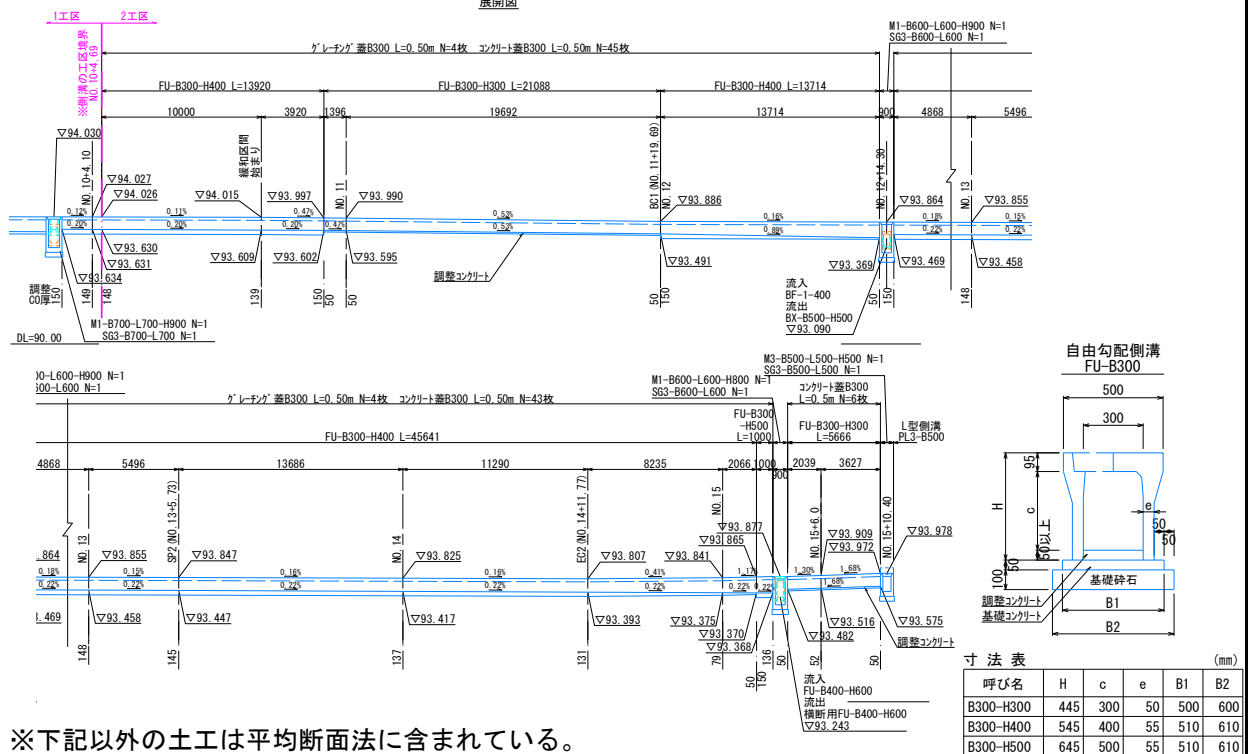
[illegible]

排水構造物工 自由勾配側溝 FU-B300-H300～500

略図：

NO. 10+4. 69～NO. 15+9. 60右

【排-8】



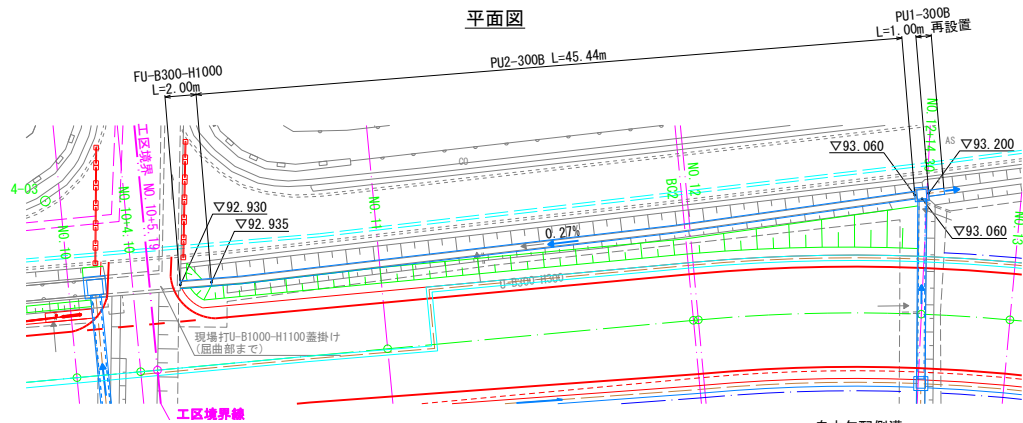
細 目	計 算 式	単位	数 量	備 考
FU-B300-H300	$L=21.09+5.67=26.76$	m	26.76	
FU-B300-H400	$L=13.92+13.71+45.64=73.27$	"	73.27	
FU-B300-H500		"	1.00	
調整コンクリート	$V=(0.148+0.139) \div 2 \times 10.00 + (0.139 + 0.150) \div 2 \times 3.92 + 0.050 \times 21.09$ $+ (0.150+0.050) \div 2 \times 13.71 + (0.150 + 0.131) \div 2 \times (4.87+5.50+13.69$ $+11.29) + (0.131+0.079) \div 2 \times 8.24$ $+ (0.079+0.050) \div 2 \times 2.07 + (0.150 + 0.136) \div 2 \times 1.00 + (0.050+0.052)$ $\div 2 \times 2.04 + (0.052+0.050) \div 2$ $\times 3.63) \times 0.30=3.24735$	m3	3.25	
基礎コンクリート	$V=0.50 \times 0.05 \times 26.76 + 0.51 \times 0.05$ $\times 73.27 + 0.51 \times 0.05 \times 1.00=2.562885$	"	2.56	
基礎砕石 RC-40	$V=0.60 \times 0.10 \times 26.76 + 0.61 \times 0.10$ $\times 73.27 + 0.61 \times 0.10 \times 1.00=6.13607$	"	6.14	
型枠	$A=0.05 \times (26.76+73.27+1.00) \times 2$ $=10.103$	m2	10.10	
グレーチング 蓋 10m ² ツチ B300-L500	NO. 10+4.7～NO. 12+13.9右付近 $N=(13.92+21.09+13.71) \div 10-1=3.872$	枚	4.0	
	NO. 12+14.8～NO. 15+9.6右付近 $N=(45.64+1.00) \div 10-1=3.661$	"	4.0	
	合計	"	8.0	
プレキャストコンクリート蓋 B300-L500	$N=45.0+43.0+6.0=94.0$	"	94.0	
基面整正	$A=0.60 \times 21.09 + 0.61 \times 73.27 + 0.61$ $\times 1.00=57.9587$	m2	58.0	

排水構造物工 自由勾配側溝 FU-B300-H1000

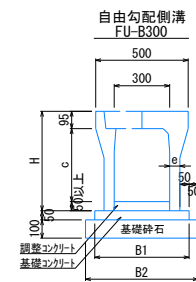
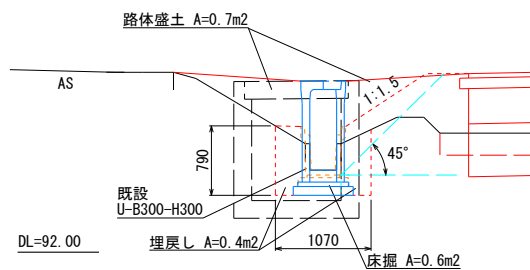
略図：

NO. 10+7.16~NO. 10+9.16左

【排-9】



標準断面図



寸法表

呼び名	H	c	e	B1	B2
B300-H1000	995	1000	85	570	670

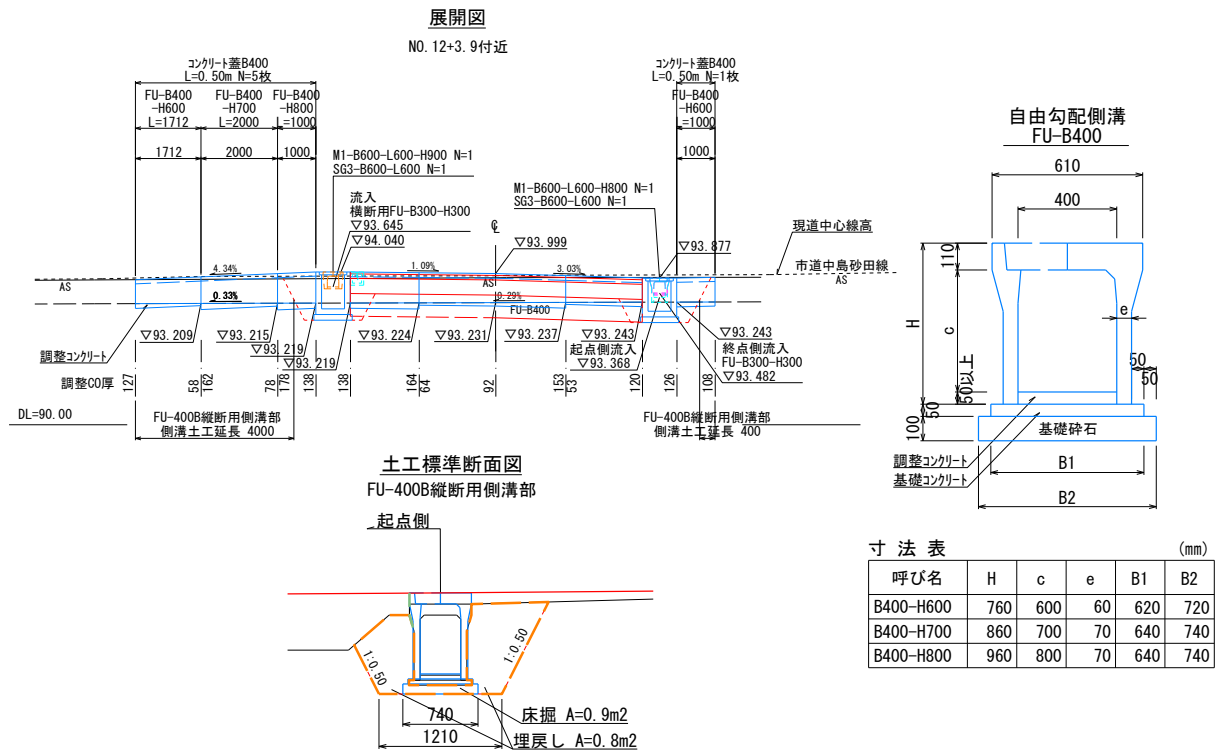
細 目	計 算 式	単位	数 量	備 考
FU-B300-H1000		m	2.00	
調整コンクリート	$V=0.30 \times 0.05 \times 2.00=0.03$	m ³	0.03	
基礎コンクリート	$V=0.57 \times 0.05 \times 2.00=0.057$	〃	0.06	
基礎砕石 RC-40	$V=0.67 \times 0.10 \times 2.00=0.134$	〃	0.13	
型枠	$A=0.05 \times 2.00 \times 2=0.20$	m ²	0.20	
プレキャストコンクリート蓋 B300-L500		枚	2.0	
床掘	$V=0.6 \times 2.00=1.2$	m ³	1.2	
埋戻し	$V=0.4 \times 2.00=0.8$	〃	0.8	
路体盛土	$V=0.7 \times 2.00 \div 2=0.7$ 延長途中から法面となるため2で除している。	〃	0.7	
基面整正	$A=0.67 \times 2.00=1.34$	m ²	1.3	

排水構造物工 自由勾配側溝 FU-B400-H600～800

略図：

NO. 12+3. 9左付近

【排-10】



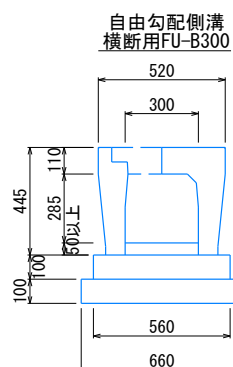
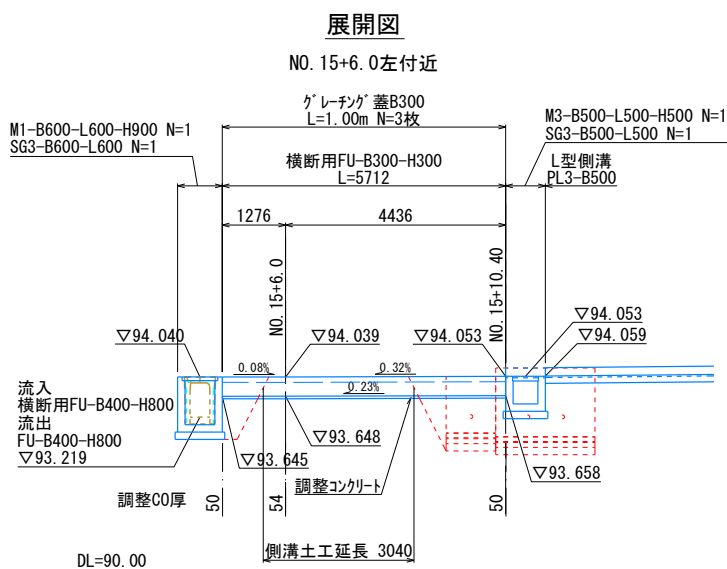
細 目	計 算 式	単位	数 量	備 考
FU-B400-H600	$L=1.71+1.00=2.71$	m	2.71	
FU-B400-H700		〃	2.00	
FU-B400-H800		〃	1.00	
調整コンクリート	$V=(0.127+0.058) \div 2 \times 1.71 + (0.162 + 0.078) \div 2 \times 2.00 + (0.178+0.138) \div 2 \times 1.00 + (0.126+.108) \div 2 \times 1.00 \times 0.40=0.26927$	m ³	0.27	
基礎コンクリート	$V=0.62 \times 0.05 \times 2.71 + 0.64 \times 0.05 \times 2.00 + 0.64 \times 0.05 \times 1.00=0.18001$	〃	0.18	
基礎砕石 RC-40	$V=0.72 \times 0.10 \times 2.71 + 0.74 \times 0.10 \times 2.00 + 0.74 \times 0.10 \times 1.00=0.41712$	〃	0.42	
型枠	$A=0.05 \times (2.71+2.00+1.00) \times 2=0.571$	m ²	0.57	
プレキャストコンクリート蓋 B400-L500	$N=5.0+1.0=6.0$	枚	6.0	
床掘	$V=0.9 \times (4.00+0.40)=3.96$	m ³	4.0	
埋戻し	$V=0.8 \times (4.00+0.40)=3.52$	〃	3.5	
基面整正	$A=0.74 \times (4.00+0.40)=3.256$	m ²	3.3	

排水構造物工 自由勾配側溝 横断用FU-B300-H300

略图：

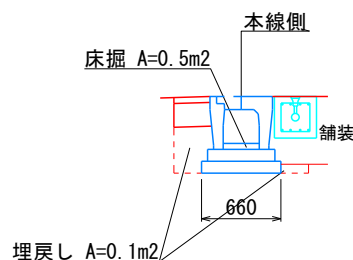
N0. 15+4. 73~N0. 15+10. 40左

【排-11】



土工標準断面図

※舗装部分の土工は別途計上

[illegible]

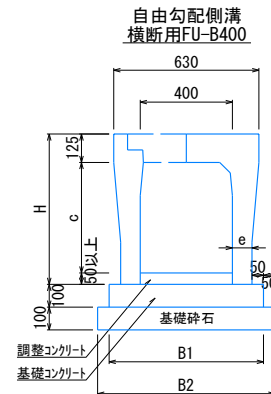
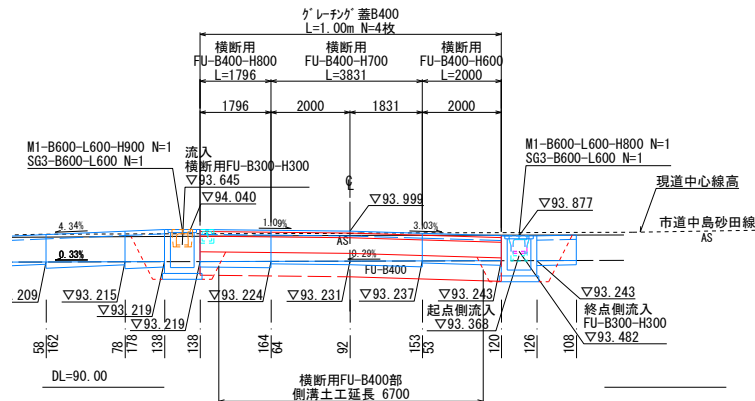
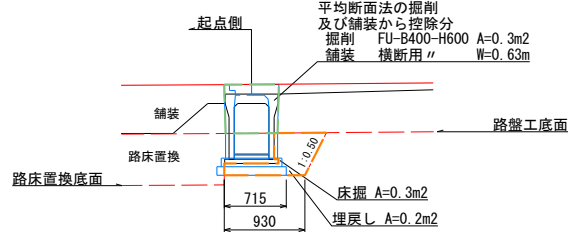
排水構造物工 自由勾配側溝 横断用FU-B400-H600～800

略図：

展開図

【排-12】

NO.12+3.9付近

土工標準断面図
横断用FU-B400部※舗装及び路床置換部分の
土工は平均断面法で計上

寸 法 表

(mm)

呼び名	H	c	e	B1	B2
B400-H600	760	585	85	670	770
B400-H700	860	685	100	700	800
B400-H800	960	785	100	700	800

細 目	計 算 式	単位	数 量	備 考
横断用FU-B400-H600		m	2.00	
横断用FU-B400-H700		〃	3.83	
横断用FU-B400-H800		〃	1.80	
調整コンクリート	$V = ((0.138 + 0.164) \div 2 \times 1.80 + (0.064 + 0.092) \div 2 \times 2.00 + (0.092 + 0.153) \div 2 \times 1.83 + (0.053 + 0.120) \div 2 \times 2.00) \times 0.40 = 0.32999$	m3	0.33	
基礎コンクリート	$V = 0.67 \times 0.10 \times 2.00 + 0.70 \times 0.10 \times 3.83 + 0.70 \times 0.10 \times 1.80 = 0.5281$	〃	0.53	
基礎砕石 RC-40	$V = 0.77 \times 0.10 \times 2.00 + 0.80 \times 0.10 \times 3.83 + 0.80 \times 0.10 \times 1.80 = 0.6044$	〃	0.60	
型枠	$A = 0.10 \times (2.00 + 3.83 + 1.80) \times 2 = 1.526$	m2	1.53	
グレーチング 蓋 横断用B400-L1000		枚	4.0	
床掘	$V = 0.3 \times 6.70 = 2.01$	m3	2.0	
埋戻し	$V = 0.2 \times 6.70 = 1.34$	〃	1.3	
基面整正	$A = 0.715 \times 6.70 = 4.7905$	m2	4.8	
	平均断面法から控除分			
掘削	$0.3 \times 6.7 = 2.01$	m3	-2.0	
舗装(各舗装構成)	$0.63 \times (2.00 + 3.83 + 1.80) = 4.8069$	m2	-4.81	

集水枴工集計表

2工区
48 / 80

[illegible]

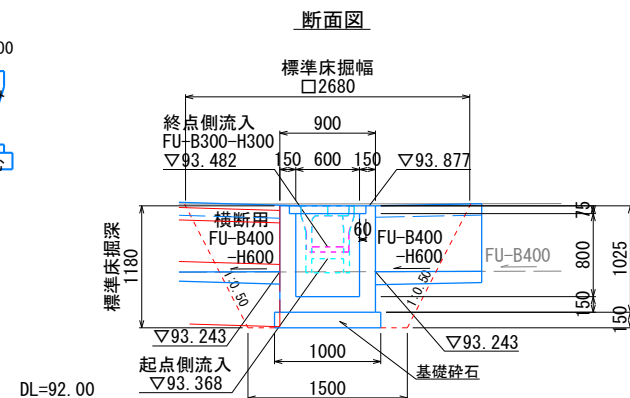
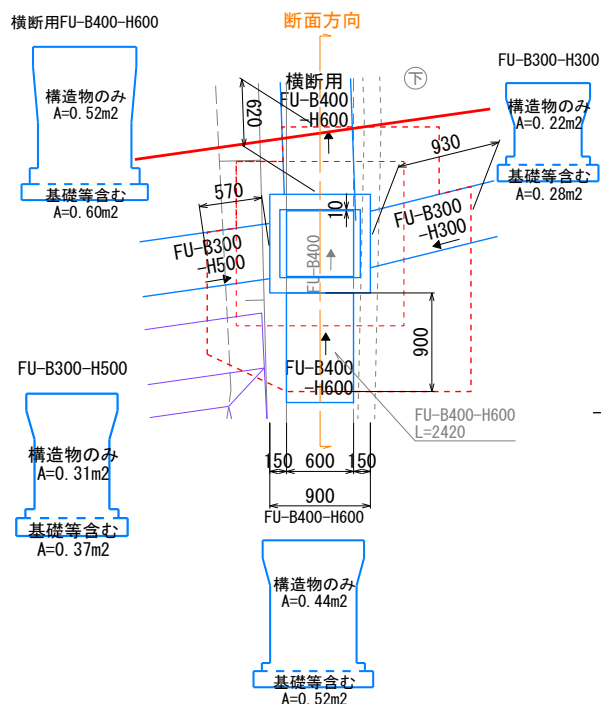
集水枋工 M1-B600-L600-H800

略图：

平面图

NO. 15+3.9右付近

【集-1】



※床掘及び埋戻しは形状が複雑であるため、標準断面で体積を計算後、構造物等を控除した値に対し便宜的に1/2を乗じて体積を算出している。

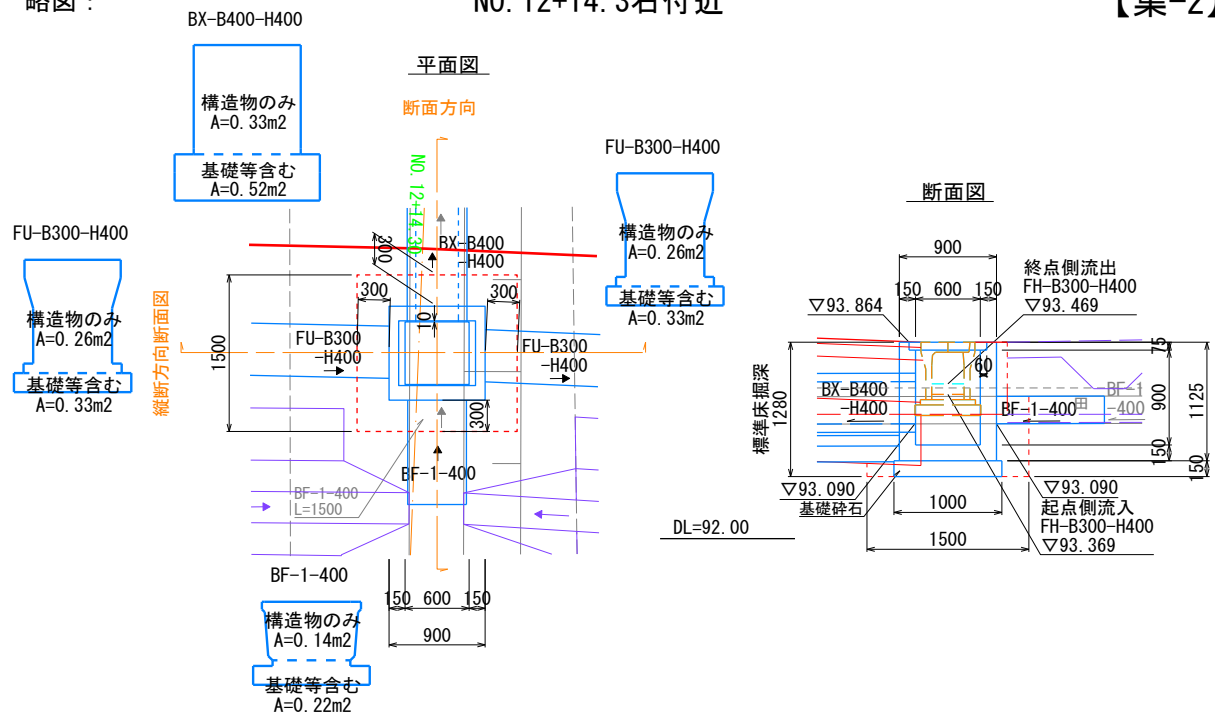
細 目	計 算 式	単位	数 量	備 考
集水桝	M1-B600-L600-H800	基	1.0	
	新潟県土木部標準設計図集(H26.11一部改訂)より			
コンクリート		m3	0.45	
基礎砕石 RC-40	$V=1.00 \times 0.15=0.15$	〃	0.15	
型枠		m2	5.30	
グレーチング 蓋	SG3-B600-L600	枚	1.0	
床掘	$V=((2.68 \times 2.68+1.50 \times 1.50) \div 2 \times 1.18 - 0.44 \times 2.42) \times 1/2=2.250158$	m3	2.3	
埋戻し	$V=((2.68 \times 2.68+1.50 \times 1.50) \div 2 \times 1.18 - (0.90 \times 0.90 \times 1.025+1.00 \times 1.00 \times 0.15+0.37 \times 0.57+0.52 \times 0.90+0.28 \times 0.93+0.60 \times 0.62)) \times 1/2=1.6367$	〃	1.6	
基面整正	$A=1.00 \times 1.00=1.00$	m2	1.0	

集水桝工 M1-B600-L600-H900

略図：

NO. 12+14. 3右付近

【集-2】



※床掘及び埋戻しは形状が複雑であるため、標準断面で体積を計算後、構造物等を控除した値に対し便宜的に1/2(床掘基面が当初から下がっているため)を乗じて体積を算出している。

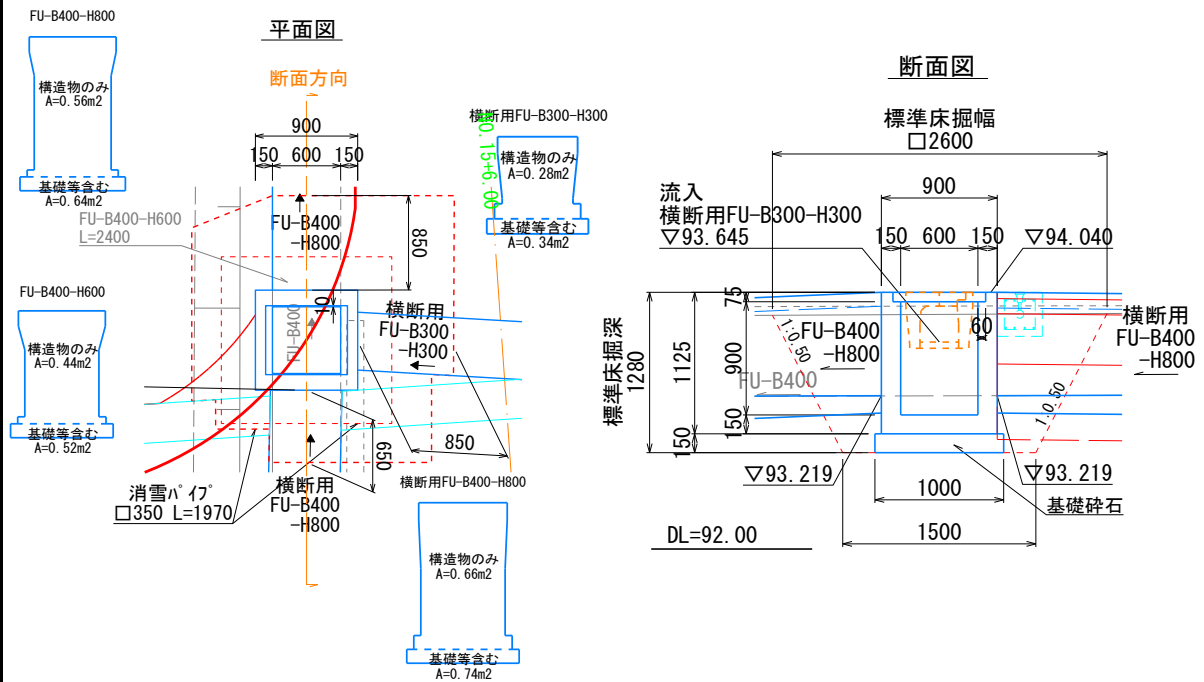
細 目	計 算 式	単位	数 量	備 考
集水桝	M1-B600-L600-H900	基	1.0	
	新潟県土木部標準設計図集(H26.11一部改訂)より			
コンクリート		m3	0.49	
基礎碎石 RC-40	$V=1.00 \times 0.15=0.15$	〃	0.15	
型枠		m2	5.90	
グレーチング 蓋	SG3-B600-L600	枚	1.0	
床掘	$V=(1.50 \times 1.50 \times 1.28 - 0.14 \times 1.50) \times 1/2=1.335$	m3	1.3	
埋戻し	$V=(1.50 \times 1.50 \times 1.28 - (0.90 \times 0.90 \times 1.125 + 1.00 \times 1.00 \times 0.15 + 0.33 \times 0.30 \times 2 + 0.22 \times 0.30 + 0.52 \times 0.30)) \times 1/2=0.688125$	〃	0.7	
基面整正	$A=1.00 \times 1.00=1.00$	m2	1.0	

集水桝工 M1-B600-L600-H900

略図：

NO. 15+3.9左付近

【集-3】



※床掘及び埋戻しは形状が複雑であるため、標準断面で体積を計算後、構造物等を控除した値に対し便宜的に1/2を乗じて体積を算出している。

細 目	計 算 式	単位	数 量	備 考
集水桝	M1-B600-L600-H900	基	1.0	
	新潟県土木部標準設計図集 (H26.11一部改訂) より			
コンクリート		m ³	0.49	
基礎砕石 RC-40	$V = 1.00 \times 0.15 = 0.15$	〃	0.15	
型枠		m ²	5.90	
グレーチング 蓋	SG3-B600-L600	枚	1.0	
床掘	$V = ((2.60 \times 2.60 + 1.50 \times 1.50) \div 2 \times 1.28 - 0.44 \times 2.40) \times 1/2 = 2.3552$	m ³	2.4	
埋戻し	$V = ((2.60 \times 2.40 + 1.50 \times 1.50) \div 2 \times 1.28 - (0.90 \times 0.90 \times 1.125 + 1.00 \times 1.00 \times 0.15 + 0.74 \times 0.65 + 0.34 \times 0.85 + 0.64 \times 0.85)) \times 1/2 = 1.695575$	〃	1.7	
基面整正	$A = 1.00 \times 1.00 = 1.00$	m ²	1.0	

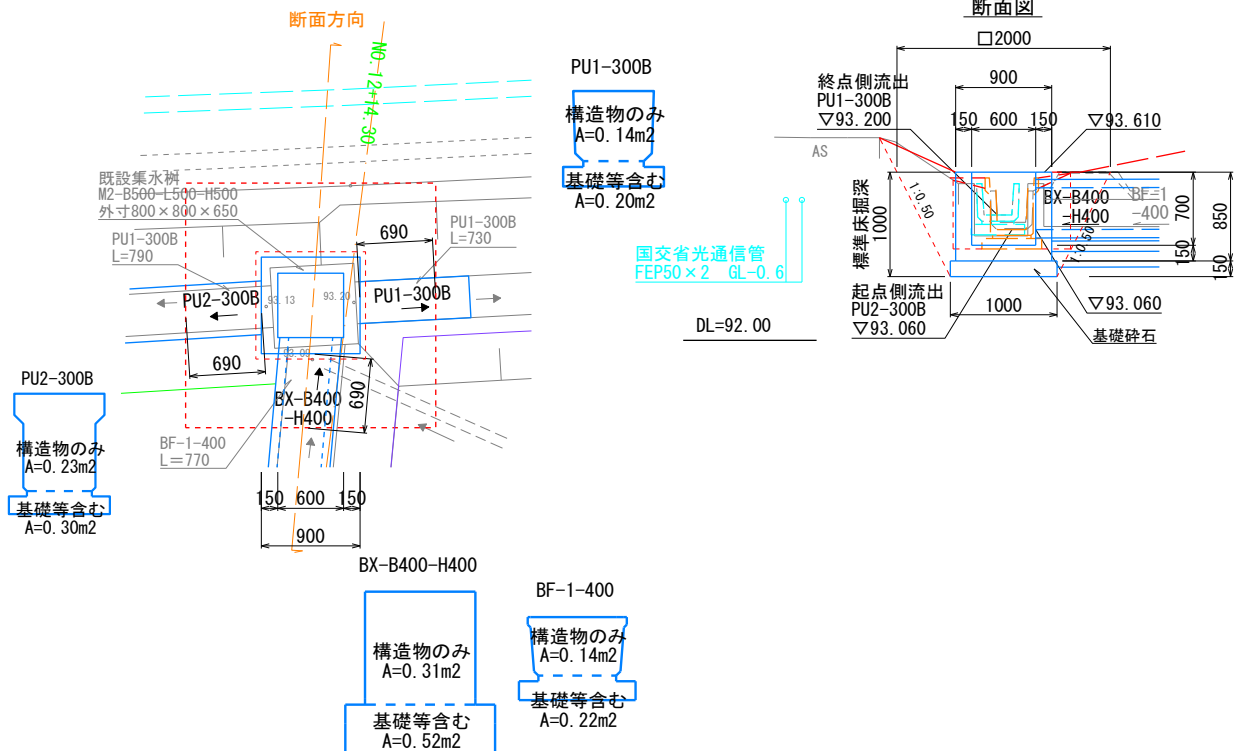
集水桝工 M2-B600-L600-H700

略図：

平面図

NO. 12+14. 3左付近

【集-4】



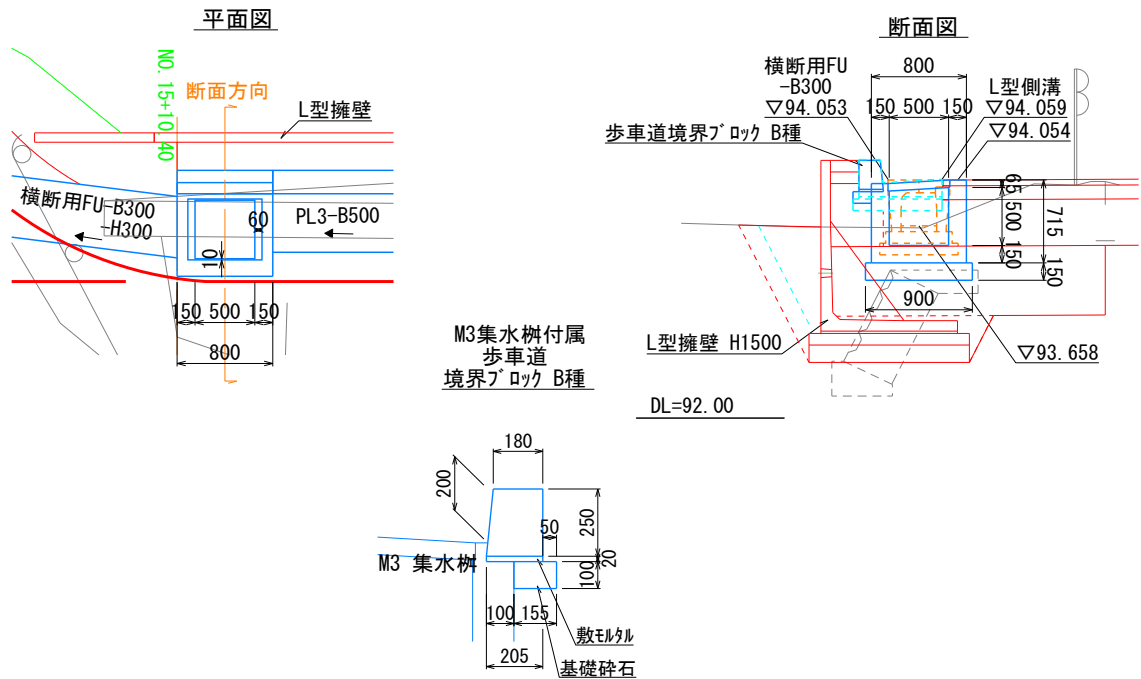
細 目	計 算 式	単位	数 量	備 考
集水桝	M2-B600-L600-H700	基	1.0	
	新潟県土木部標準設計図集 (H26. 11一部改訂) より			
コンクリート		m ³	0.38	
基礎碎石 RC-40	$V=1.00 \times 0.15=0.15$	〃	0.15	
型枠		m ²	4.30	
縞鋼板蓋	S1-B600-L600	枚	1.0	
床掘	$V=(2.00 \times 2.00+1.00 \times 1.00) \div 2 \times 1.00$ $-(0.80 \times 0.80 \times 0.65+0.23 \times 0.79$ $+0.14 \times 0.77+0.14 \times 0.73)=1.6923$	m ³	1.7	
埋戻し	$V=(2.00 \times 2.00+1.00 \times 1.00) \div 2 \times 1.00$ $-(0.90 \times 0.90 \times 0.85+1.00 \times 1.00$ $\times 0.15+0.30 \times 0.69+0.52 \times 0.69+0.20$ $\times 0.69)=0.9577$	〃	1.0	
基面整正	$A=1.00 \times 1.00=1.00$	m ²	1.0	

集水桝工 M3-B500-L500-H500

略図：

NO. 15+10.4左付近

【集-5】

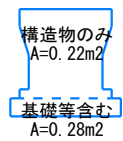


細 目	計 算 式	単位	数 量	備 考
集水桝	M3-B500-L500-H500	基	1.0	
	新潟県土木部標準設計図集 (H26.11一部改訂) を基に算出			
	※標準図はH600からとなっているため、10cm分控除する。			
コンクリート	$V=0.32-(0.80 \times 0.80-0.50 \times 0.50) \times 0.10=0.281$	m ³	0.28	
基礎砕石 RC-40	$V=0.81 \times 0.15=0.1215$	〃	0.12	
型枠	$A=3.80-((0.80+0.50) \times 0.10 \times 4)=3.28$	m ²	3.28	
グレーチング 蓋	SG3-B500-L500	枚	1.0	
床掘	L型擁壁土工に含まれるため無し			
埋戻し	〃			
基面整正	盛土部であるため無し			
歩車道境界ブロック B種		m	0.8	
敷モルタル	$V=0.205 \times 0.02 \times 0.80=0.00328$	m ³	0.003	
基礎砕石 RC-40	$V=0.155 \times 0.10 \times 0.80=0.0124$	〃	0.012	

集水桝工 M3-B500-L500-H500

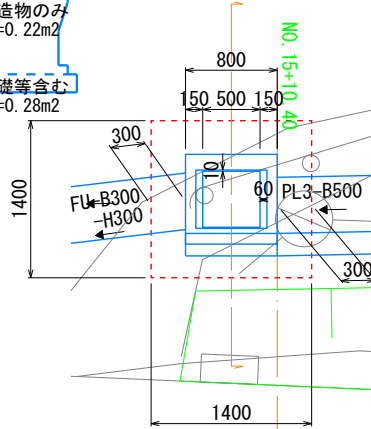
略図：

FU-B300-H300



平面図

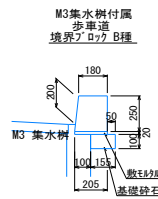
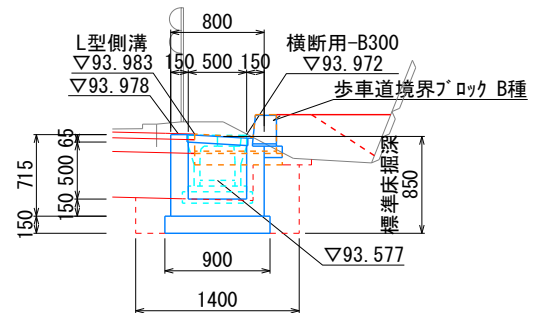
断面方向



NO. 15+10.4右付近

【集-6】

断面図



細 目	計 算 式	単位	数 量	備 考
集水桝	M3-B500-L500-H500	基	1.0	
	新潟県土木部標準設計図集(H26.11一部改訂)を基に算出			
	※標準図はH600からとなっているため、10cm分控除する。			
コンクリート	$V=0.32-(0.80 \times 0.80-0.50 \times 0.50) \times 0.10=0.281$	m ³	0.28	
基礎碎石 RC-40	$V=0.81 \times 0.15=0.1215$	〃	0.12	
型枠	$A=3.80-(0.80+0.50) \times 0.10 \times 4=4.78$	m ²	3.28	
グレーチング 蓋	SG3-B500-L500	枚	1.0	
床掘	$V=1.40 \times 1.40 \times 0.85-0.22 \times 0.30=1.666$	m ³	1.7	
埋戻し	$V=1.40 \times 1.40 \times 0.85-(0.80 \times 0.80 \times (0.85-0.15)+0.90 \times 0.90 \times 0.15+0.22 \times 0.30+0.28 \times 0.30)=0.9465$	〃	0.9	
基面整正	$A=0.90 \times 0.90=0.81$	m ²	0.8	
歩車道境界ブロック B種		m	0.8	
敷モルタル	$V=0.205 \times 0.02 \times 0.80=0.00328$	m ³	0.003	
基礎碎石 RC-40	$V=0.155 \times 0.10 \times 0.80=0.0124$	〃	0.012	

安全施設工集計表

2工区
55 / 80

[illegible]

[illegible]

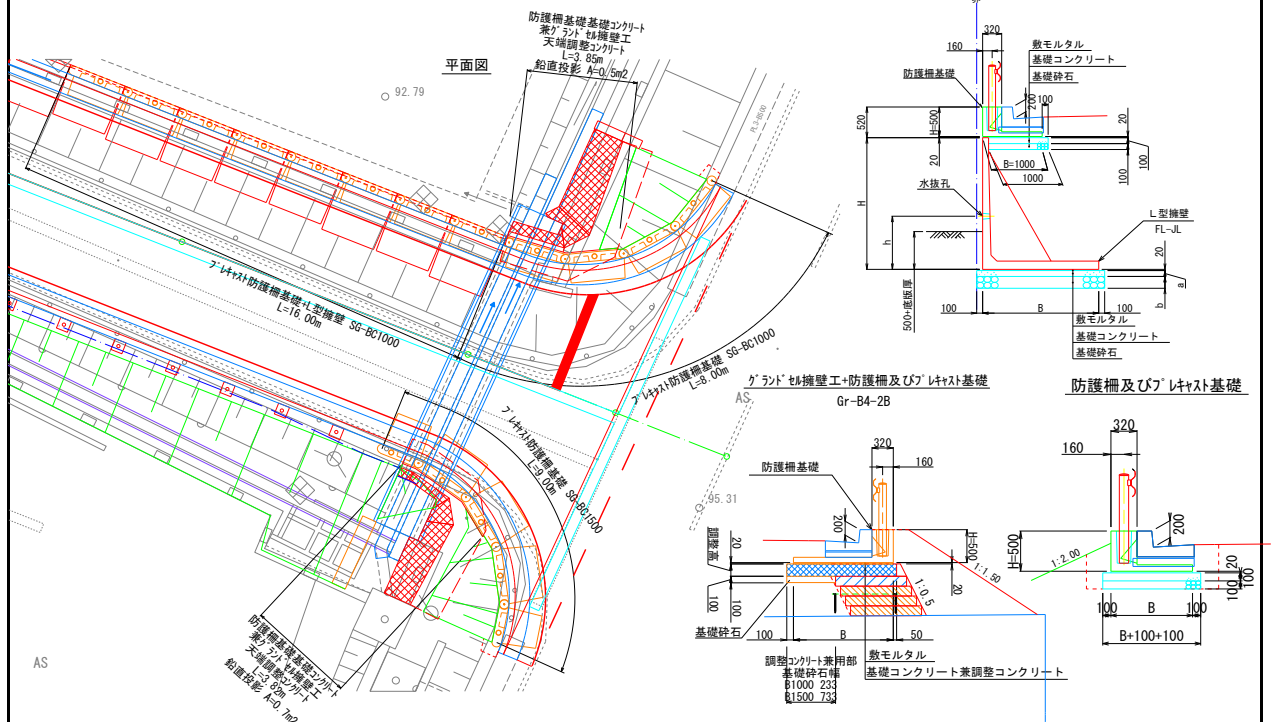
[illegible]

安全施設工 プレキャスト防護柵基礎 SG-BC1000・1500

略図:

NO. 16+14.21~NO. 17+15.92左付近
NO. 17+8.98~NO. 17+15.92右付近

【安-3】



細 目	計 算 式	単位	数 量	備 考
プレキャスト防護柵基礎 SG-BC1000	φ2000 N=12基	m	24.00	
SG-BC1500	端部用起点側 φ1500 N=1基・終点側φ1500 N=1基 φ2000 N=3基	"	9.0	
敷モルタル	$V=(1.00 \times 24.00 + 1.50 \times 9.00) \times 0.02 = 0.75$	m ³	0.8	
基礎コンクリート				
基礎コンクリート兼調整コンクリート (グラントセ擁壁上)	$V=0.50 \times (0.05 + 1.00 + 0.10) + 0.70$ $\times (0.05 + 1.50 + 0.10) = 1.73$	"	1.73	
基礎コンクリートのみ (兼用なし)	$V=1.00 \times 0.10 \times 16.00 + (1.00 + 0.10 \times 2)$ $\times 0.10 \times (8.00 - 3.85) + (1.50 + 0.10$ $\times 2) \times 0.10 \times (9.00 - 3.82) = 2.9786$	"	2.98	
基礎碎石 RC-40				
基礎コンクリート兼調整コンクリート 区間(グラントセ擁壁上)	$V=0.23 \times 0.10 \times 3.85 + 0.73 \times 0.10 \times 3.82$ $= 0.36741$	"	0.37	
基礎コンクリートのみ (兼用なし)区間	$V=1.00 \times 0.10 \times 16.00 + (1.00 + 0.10 \times 2)$ $\times 0.10 \times (8.00 - 3.85) + (1.50 + 0.10$ $\times 2) \times 0.10 \times (9.00 - 3.82) = 2.9786$	"	2.98	
型枠 左側	$A=0.50 \times 3.85 \times 2 + 0.10 \times 16.00 \times 2 + (1.00$ $+ 0.10 \times 2) \times 0.10 \times (8.00 - 3.85)$ $\times 2 + 0.10 \times 1.00 + (1.00 + 0.10 \times 2)$ $\times 0.10 = 8.266$	m ²	8.27	
右側	$A=0.70 \times 3.82 \times 2 + 0.10 \times (8.00 - 3.85) \times 2$ $+ (1.50 + 0.10 \times 2) \times 0.10 \times 2 = 6.518$	"	6.52	
	合計	"	14.79	

付 属 施 設 工 集 計 表

2工区
59 / 80

[illegible]

附属施設工 消雪パイプ

略图：

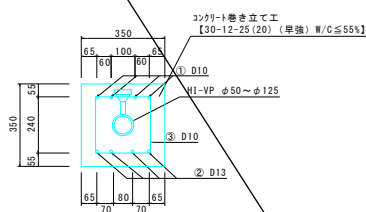
消雪施設工

車道部 消雪パイプ巻立断面図(350×350)

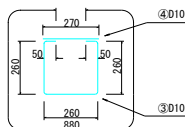
【付-1】

A 断面 (打換 $\phi 50 \sim \phi 125\text{mm}$)

配筋图



組立筋加工図



打換部コンクリート等数量表

	A形～50A	A形～65A	A形～80A	A形～100A	A形～125A		注
全体断面積	A 0.123	0.123	0.123	0.123	0.123	h × w	a2
パイプ断面積	B 0.0026	0.0026	0.0062	0.0102	0.0154	$\pi \phi^2/4$	a2
翼断面積	C 0.1202	0.1806	0.1463	0.1123	0.1071	A × m2	a2
コンクリート体積	D 0.661	0.849	0.640	0.818	0.589	C × m3	a3
※50.0kV用	6.51	6.49	6.49	6.50	5.99		a3
※目標値	1.0mmφ、0.123×1.23m、1.10mm						
※目標値	0.35×55.0m、19.29d						

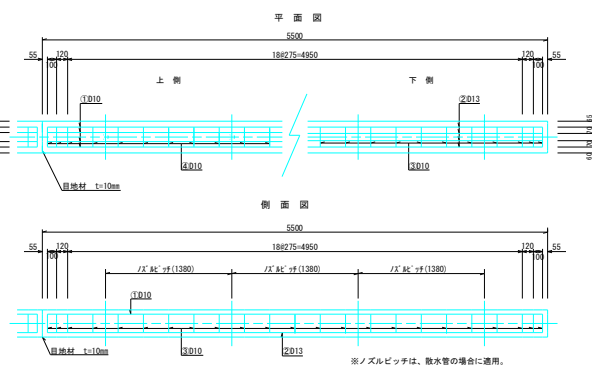
200755 自由出版學

鉄筋表

番号	鉄筋	本数	長さ (mm)	単位質量 (kg/m)	質量
①	D10	4	5,390	0.560	12.074
②	D13	4	5,390	0.995	21.452
③	D10	23	880	0.560	11.334
④	D10	23	270	0.560	3.478
※55、D65 U				D10-268、880x	D13-214、520x

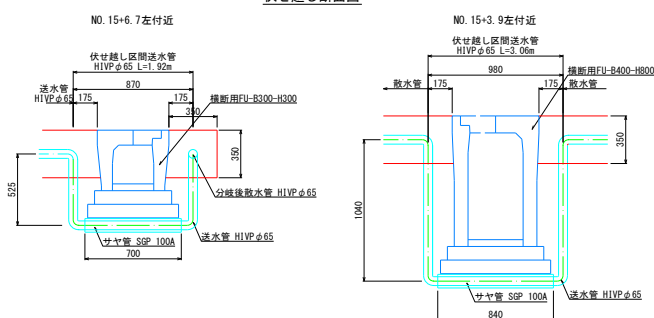
※55. 0相当り

D10=268.86kg D13=214.52kg



※ノズルピッチは、散水管の場合に適用。

伏せ越し断面図

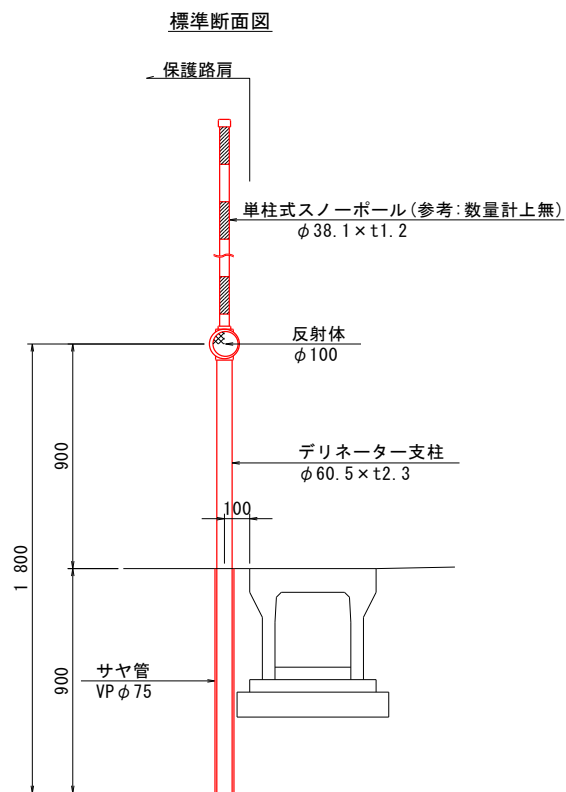


細 目	計 算 式	単位	数 量	備 考
消雪施設 取水井戸	NO. 15+6. 0左付近	式	1. 0	
散水管 HIVP φ 65	計画平面図CAD計測	m	165. 77	
送水管 HIVP φ 65	計画平面図CAD計測+上記図伏せ越し分	〃	17. 45	
ヤ管 SGP 100A	L=0. 70+0. 84=1. 54	m	1. 54	
保護コンクリート B350×H350	L=165. 77+17. 45-(1. 92+3. 06伏せ越し分) =178. 24	〃	178. 24	
	V=178. 24÷55. 0×6. 49=21. 03	m3	21. 03	
鉄筋	質量=178. 24÷55. 0×(268. 86+214. 52)/1000 =1. 566502749	t	1. 567	
目地材 t=10mm	A=178. 24÷55. 0×1. 23=3. 9860945...	m2	3. 99	
ドレーン	末端 2箇所 中間 178. 24÷50m間隔-1=2. 5648≒3箇所	箇所	5. 0	
路盤紙	A=178. 24×0. 35=62. 384	〃	62. 38	
	土工は算出していない。			

付属施設工 テリネーター スノーホール挿込式 土中建込み

略圖：

【付-2】



表計集工雜

2工区
62 / 80

[illegible]

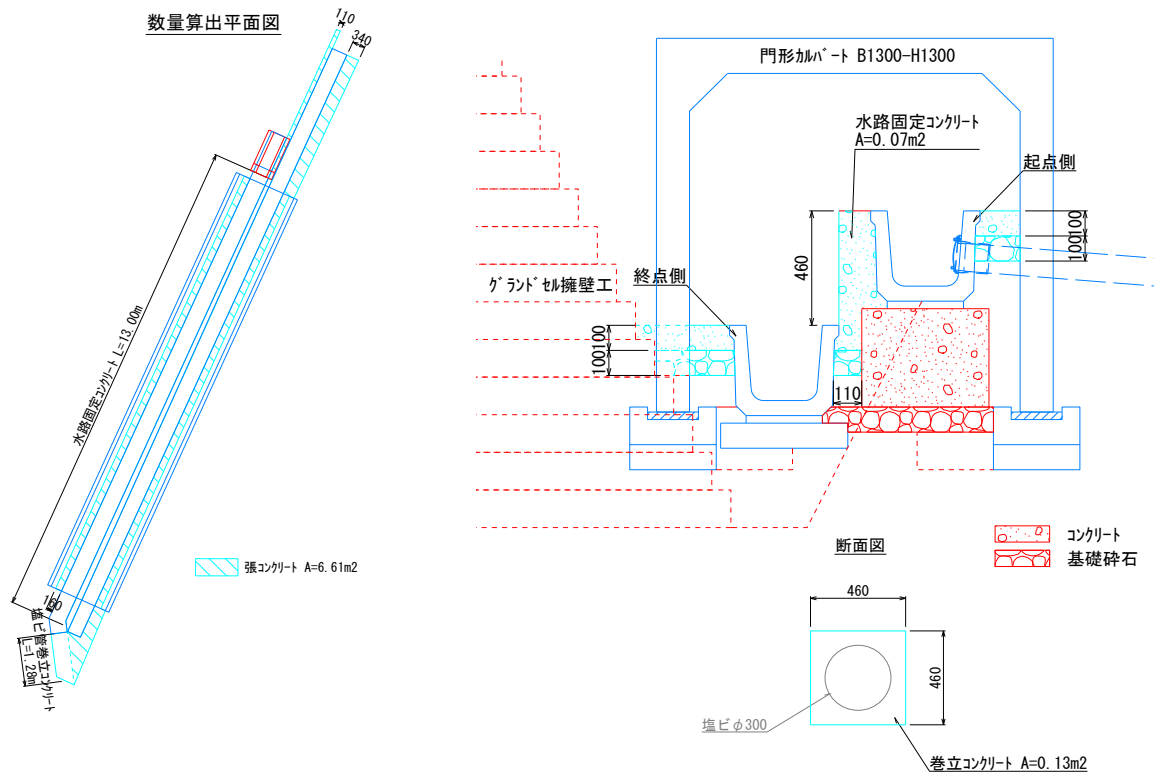
雑工 張コンクリート等

略図：

N0. 17+10. 5付近

標準断面図

【雑-1】



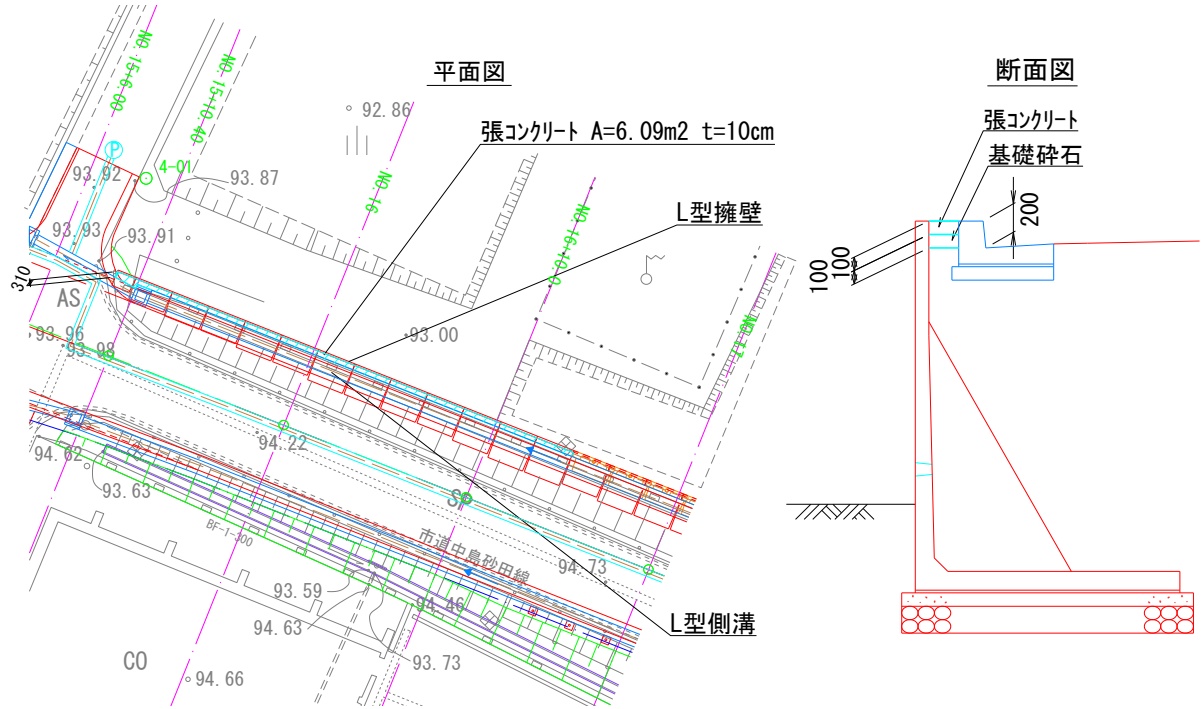
細 目	計 算 式	単位	数 量	備 考
張コンクリート	$V=6.61 \times 0.10=0.661$	m ³	0.66	
基礎碎石 RC-40	$V=6.61 \times 0.10=0.661$	〃	0.66	
型枠	$A=(0.16 \times 2+0.11+0.34) \times 0.10=0.077$	m ²	0.08	
水路固定コンクリート	$V=0.07 \times 13.00=0.91$	m ³	0.91	
基礎碎石 RC-40	$V=0.11 \times 0.10 \times 13.00=0.143$	〃	0.14	
型枠	$A=0.46 \times 13.00=5.98$	m ²	5.98	
塩ビ管巻立コンクリート	$V=0.13 \times 1.28=0.1664$	m ³	0.17	
型枠	$A=0.46 \times 1.28 \times 2=1.1776$	m ²	1.18	

雑工 張コンクリート L型擁壁間

略図：

NO. 15+9.2~14.2左付近

【雑-2】



【雜-4】

Diagram of a rectangular track with dimensions 300 and 100. The label '奥行 50cm' is present below the track.

[illegible]

構 造 物 撤 去 工 集 計 表

2工区
67 / 80

	細別・規格	単位	数量	備考
アスファルト舗装	アスファルト舗装版 t=5cm	m3	19.07	調書撤-1より
	処分	t	44.81	19.07×2.35t/m3=44.81
無筋コンクリート	コンクリート版 t=10cm	m3	0.42	調書撤-1より
	ブロック積擁壁	〃	37.57	調書撤-2より
	L型擁壁	〃	0.14	調書撤-3より
	基礎コンクリート	〃	0.76	調書撤-4より
	自由勾配側溝 B400-H600 基礎及び調整コンクリート	〃	0.76	調書撤-4より
	門形カルパート内 コンクリート	〃	3.30	調書撤-5より
	現場打水路 コンクリート	〃	0.15	調書撤-6より
	集水桝 B500-L500-H500	〃	0.25	調書撤-7より
	ガートレール 根巻ブロック	〃	1.91	調書撤-8より
	地先ブロック	〃	1.46	調書撤-9より
	計	〃	45.96	
	処分	t	107.96	45.94×2.35t/m3=107.96
有筋コンクリート	L型擁壁 H2000-L1000	m3	0.40	調書撤-3より
	L型側溝 PL3-B500	〃	0.63	調書撤-4より
	ベンチリウム BF-1-300	〃	0.02	〃
	ベンチリウム BF-1-400	〃	0.67	〃
	プレキャストU型側溝 PU1-300B	〃	2.38	〃
	プレキャストU型側溝 普通型側溝300B	〃	1.88	〃
	自由勾配側溝 B400-H600	〃	2.27	〃

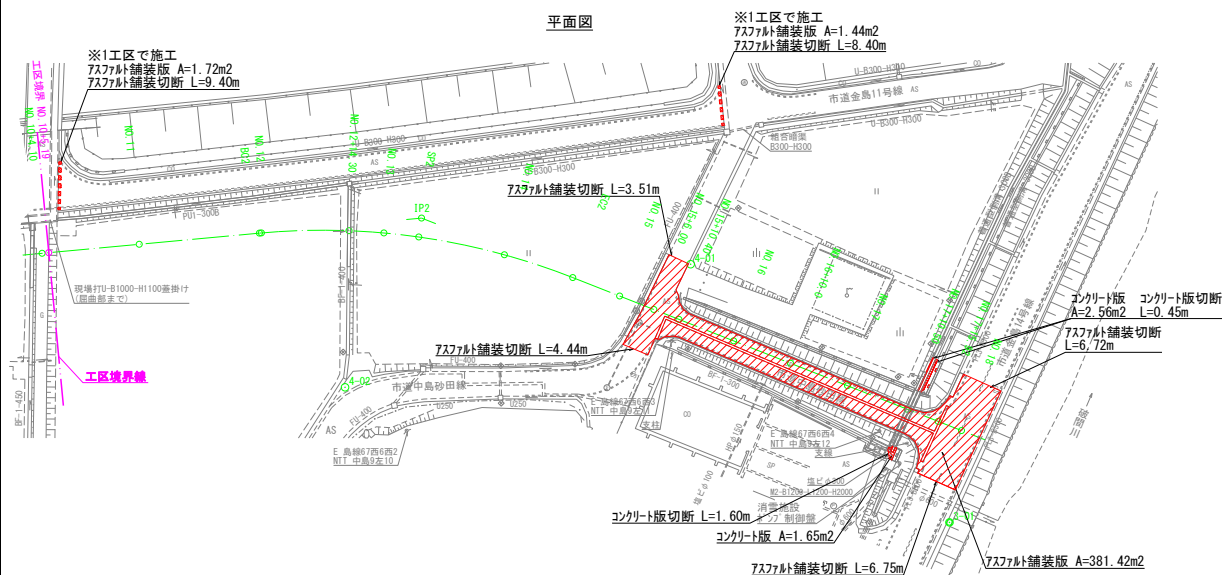
構 造 物 撤 去 工 集 計 表

2工区
68 / 80

	細別・規格	単位	数量	備考
	門形カルバート B1000-H800	〃	3.80	調書撤-5より 調書撤-10より
	消雪パイプ SGP-65A 保護コンクリート口400	〃	9.67	
	計	〃	21.72	
	処分	t	54.30	21.72×2.50t/m3=54.30
構造物切断他	アスファルト舗装版 t=5cm	m	21.42	調書撤-1より
	アスファルト舗装切断発生汚濁量 t=5cm	m3	0.02	〃
	コンクリート版 無筋 t=10cm	m	2.05	〃
	コンクリート版切断発生汚濁量 t=10cm	m3	0.01	〃
鋼材	ガードレール Cr-C3-2E L=100.0m 支柱N=51本 参考23.4kg/	t	2.340	調書撤-8より
	消雪パイプ SGP65A 処分	〃	0.461	調書撤-10より
	汚水マス 鉄製防護蓋 T-25 200用 1組	組	1.0	調書撤-11より
塩化ビニル	汚水マス接続管及び田圃排水管 VUφ100 1.737kg/m	t	0.010	0.001(調書撤-11)+0.009(調書撤-12)=0.01
	汚水マス接続管 VUφ200 6.572kg/m	〃	0.004	
	汚水マス 100-200 90曲がり	基	1.0	〃
	汚水マス 内蓋	枚	1.0	〃

略图：

【撤-1】



細 目	計 算 式	単位	数 量	備 考
アスファルト舗装版撤去		m2	381.42	t=5cm
	$V=381.42 \times 0.05=19.071$	m3	19.07	
上記数量のうち掘削 控除分	$V=(381.42-(16.53+128.41[\text{掘削のない路盤不陸整正の箇所は除く}])) \times 0.05=11.8245$			
		〃	-11.8	
アスファルト舗装版切断	$L=3.51+4.44+6.72+6.75=21.42$	m	21.42	t=5cm
AS版切断発生汚濁量	$V=0.023 \times 0.05 \times 21.42=0.024633$	m3	0.02	
コンクリート版撤去 無筋	$A=2.56+1.65=4.21$	m2	4.21	t=10cm
	$V=4.21 \times 0.10=0.421$	m3	0.42	
コンクリート版切断 無筋	$L=1.60+0.45=2.05$	m	2.05	t=10cm
C0版切断発生汚濁量	$V=0.065 \times 0.10 \times 2.05=0.013325$	m3	0.01	

構造物撤去工 ブロック積擁壁

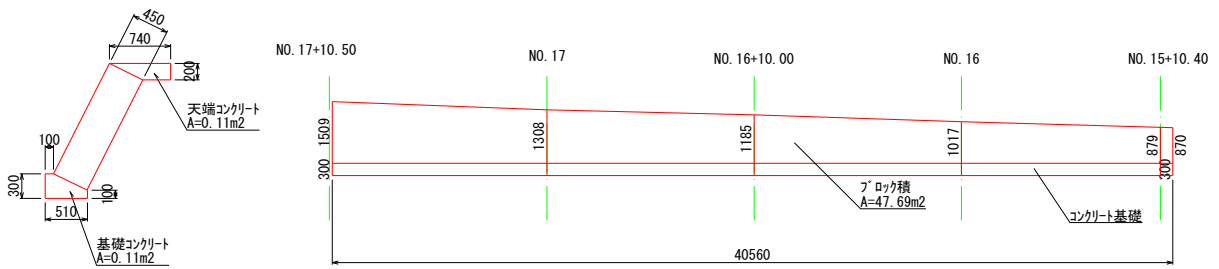
略図：

【撤-2】

NO. 15+9.8~17+10.4左付近

標準断面図

展開図



NO. 17+12.4左付近 河川堤防擁壁

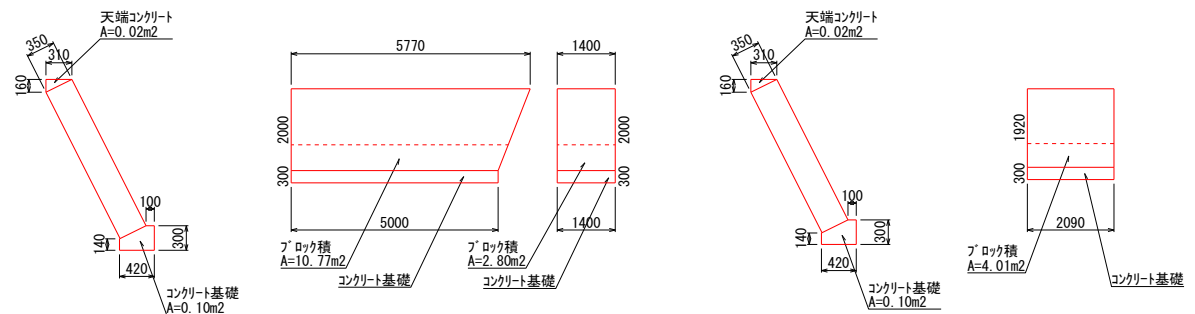
N0.17+12.4右付近 河川堤防擁壁

標準断面図

展開図

標準断面図

展開図

[illegible]

構造物撤去工 プレキャスト水路

略图：

【撤-4】

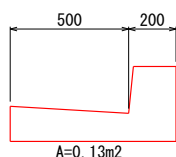
L型側溝

PL3-B500

L=4.82m

NO. 17+15.9付近 河川堤防側溝

断面図



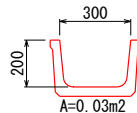
ベンチフリューム

BF-1-300

 $L=0.70\text{m}$

N0. 17+10.50右付近

断面図

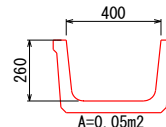


BF-1-400

$$L=13.35\pi$$

N0. 12+14. 30付近

断面図



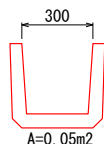
プレキャストU型側溝

PU1-300B

L=47.54m

NO. 10+7. 2~12+13. 7左付近

断面図

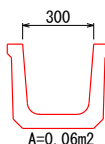


普通型側溝 300B

 $L = 31.37\text{m}$

N0. 17+10.50付近

断面図



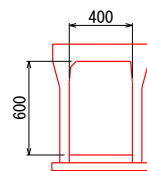
自由勾配側溝

FU-B400-H600

L=15.12m

NO. 12+14.3左付近

断面図



本体 $A=0.15\text{m}^2$
 基礎C0+調整C0 $A=0.05\text{m}^2$

[illegible]

構造物撤去工 門形カルバート B1000-H800 他

略図：

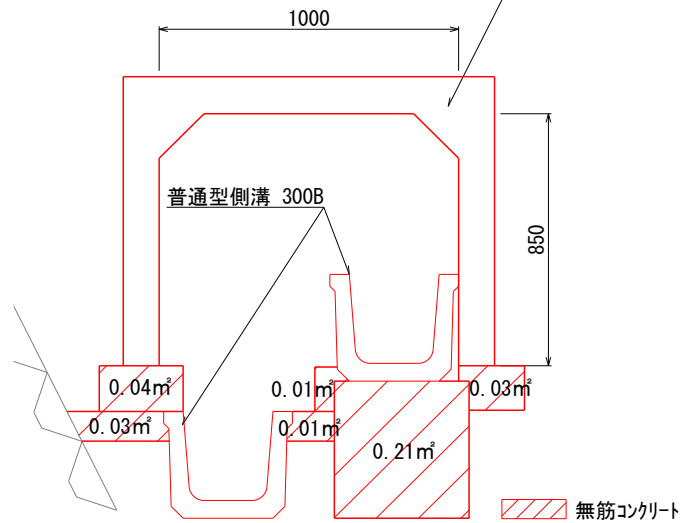
【撤-5】

門形カルハート B1000-H800 L=10.0m

NO. 17+10.5付近

断面図

門形カルバート
B1000-H800
A=0.38m²



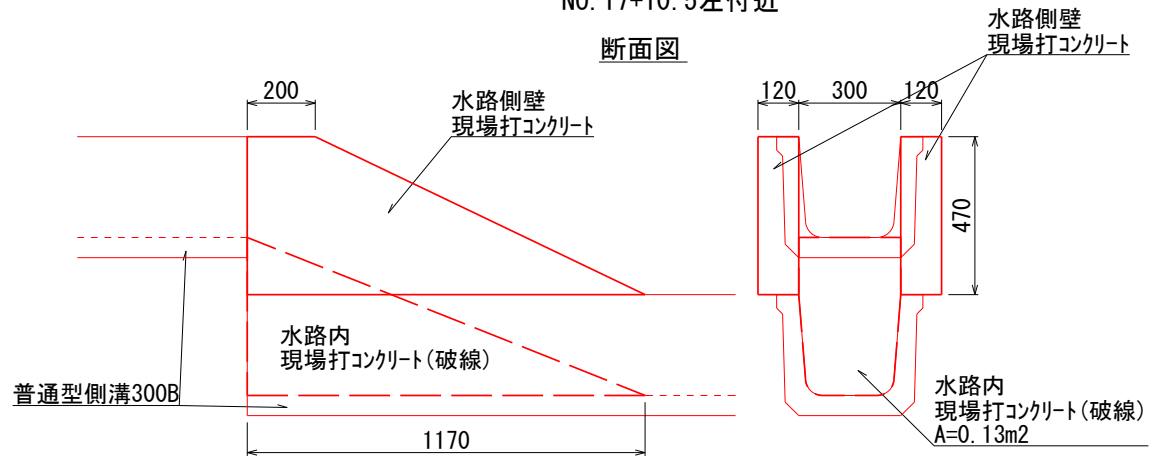
構造物撤去工 現場打水路

略図：

【撤-6】

N0. 17+10.5左付近

断面図



構造物撤去工 地先ブロック

略図：

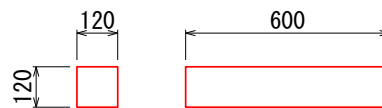
【撤-9】

地先ブ`ロック

左側 L=50.65m 右側L=50.76m

NO. 15+13.1~17+15.9付近

断面図

[illegible]

【撤-12】

[illegible][illegible]