

数 量 計 算 書

令和5年度 市道7158号線道路改良工事

松 本 市 和 田 ・ 神 林

松 本 市 役 所 建 設 課

市道7158号線							
工事数量総括表							
工種(2)	種別(3)	細別(4)	規格(5)	単位	実施数量	計上数量	摘要
道路土工							
	掘削工	掘削		m3	974.6	970	
		床掘		m3	181.2	180	
	盛土工	路床盛土	2.5m以上4.0m未満	m3	315.8	320	路肩盛土247.7+馬入盛土68.1
		路床盛土	2.5m未満	m3	46.6	50	畦畔盛土46.6
	法面整形工	法面整形(切土部)		m2	61.2	60	
		法面整形(盛土部)		m2	474.7	470	
	作業土工	基面整正		m2	201.6	202	
	埋戻工	埋戻し		m3	61.4	60	
	残土処理工	土砂等運搬		m3	684.9	680	
		残土等処分		m3	684.9	680	
構造物撤去工							
	構造物取壊し工	舗装版切断	t=15cm以下	m	18.3	18	
		舗装版破砕	t=15cm以下	m2	884.1	884	
		コンクリート構造物取壊し	無筋	m3	46.1	46	二次製品+無筋
		導水管撤去	VPφ150	m	69.2	69	
	運搬処理工	殻運搬(As)	As	m3	44.2	44	
		殻運搬(二次製品)		m3	46.1	46	二次製品
		殻処分(As)	As	t	103.9	104	
		殻処分(二次製品)	二次製品	t	115.3	115	
排水構造物工							
	水路工	ベンチフリユーム	II-800	m	108.5	109	
		フリユーム蓋	II-800	枚	40.0	40.0	0.5m/枚
		掛口(異形)	800型	本	10.0	10.0	水量調節鉄板 1枚/本
		ベンチフリユーム	II-300	m	2.0	2.0	
		フリユーム蓋	II-300	枚	2.0	2	1.0m/枚
		ベンチフリユーム	II-500	m	26.0	26.0	
		フリユーム蓋	II-500	枚	6.0	6	1.0m/枚
		横断フリユーム	350型 T-14	m	6.0	6	
		フリユーム蓋	II-350	枚	6.0	6	1.0m/枚
		トラジションフリユーム	600型	m	2.0	2	2.0m/本
		田排水口	田排水柵 I 型	個	5.0	5.0	
		導水管	VP-φ150	m	14.3	14	
		導水管	SGP-φ150	式	1.0	1	
		(内訳)	SGP-φ150	m	67.2	67	
			メカニカル管継手	個	8.0	8	

	プレキャストカルバート工	ボックスカルバート	B500, H500	m	20.0	20	
		ボックスカルバート	B700, H700	m	1.0	1	
		ボックスカルバート	B800, H800	m	13.0	13	
		(内訳)	片斜切 800×800×610/860	本	2.0	2	
			片斜切 800×800×615/865	本	1.0	1	
			片斜切 800×800×680/805	本	1.0	1	
			片斜切 800×800×600/725	本	1.0	1	
			片斜切 800×800×930/1665	本	1.0	1	
			標準 800×800×2000	本	4.0	4	
	現場打水路工	現場打水路	W1400-500	m	9.3	9	
	仮接続管工	仮接続管	VUφ400	m	5.0	5	
		巻き立てコンクリート	18-8-25BB	式	1.0	1	
	分水樹工	分水樹①	1400-1400-1500	基	1.0	1	NO, 2+16.93
			縞鋼板	kg	95.6	96	
		分水樹②	1700-1600-1100	基	1.0	1	R2NO, 9+7.2
			角型ゲート (四方水密 700型)	基	1.0	1	フレーム長 1.80m
			角型ゲート (四方水密 800型)	基	1.0	1	フレーム長 2.00m
		分水樹③	1000-1000-1400	基	1.0	1	L1NO, 9+7.2
			縞鋼板	kg	59.0	59	
		分水樹④	900-900-1300	基	1.0	1	NO, 10+5.02
			縞鋼板	kg	51.6	52	
	舗装工						
	舗装工	不陸整正	補足材なし	m2	1474.3	1474	
		置換層 (路床盛土)	t=400、RC40	m3	573.0	570	
		下層路盤工	t=200、RC40	m2	1432.5	1433	
		上層路盤工	t=150、M40	m2	1432.5	1433	
		表層工	t=50、再生密粒度As20F	m2	1432.5	1433	
	すりつけ舗装①	上層路盤工	t=100、M-25	m2	41.8	42	
		表層工	t=40、再生密粒度As20F	m2	41.8	42	
	すりつけ舗装②	表層工	平均 t=70、再生密粒度As20F	m2	24.5	25	
	区画線工						
	区画線工	区画線工 材料費	ペイント式 実線15cm 白色	m	475.4	475	
		区画線工 機械費・労務費	ペイント式 実線15cm 白色	m	1426.2	1426	
		区画線工 材料費	ゼブラ 実線30cm 白色	m	4.3	4	
		区画線工 機械費・労務費	ゼブラ 実線30cm 白色	m	12.9	13	
	仮設工						
	交通管理工	交通誘導警備員	交通誘導員B	人	66.0	66	

土工集計表

工事区分			施工位置・数量（計算書より）		備考		
工種(2)	種別(3)	細別(4)	規格	合計			
土工							
	掘削工	掘削		974.6	m3		
		床掘		181.2	m3		
	盛土工	路床盛土	路肩盛土 (2.5m以上4.0m未満)	247.7	m3	既存路盤材を再利用すること	
			馬入盛土 (2.5m以上4.0m未満)	68.1	m3	既存路盤材を再利用すること	
			畦畔盛土 (2.5m未満)	46.6	m3	既存畦畔土を再利用すること	
	埋戻工	埋戻し (1.0m)		61.4	m3		
	残土処理工	土砂等運搬		684.9	m3		
	基面整正工	基面整正		201.6	m2	排水構造物 基面整正計算書参照	
	法面工	切土法面整形		61.2	m2		
		盛土法面整形		474.7	m2		
<p>※ 残土処理工 = 掘削+床掘 - ((路肩盛土+馬入盛土+畦畔盛土+埋戻し) / 0.9)</p> <p style="text-align: center;">$974.6 + 181.2 - ((247.7 + 46.6 + 68.1 + 61.4)/0.9) = 684.9$</p>							

土 工 (体 積) 計 算 書

位 置 (測 点)	横 断 面 積		平均 横断面積		距 離	体 積		備 考
	掘削	床掘	掘削	床掘		掘削	床掘	
	m2	m2	m2	m2		m3	m3	
No. 0 + 0.00	14.4	0.0	—	—	—	—	—	
No. 0 + 1.60	4.5	0.0	9.45	0.00	1.6	15.1	0.0	
BC1 No. 0 + 8.72	4.4	0.4	4.45	0.20	7.1	31.6	1.4	
No. 1 + 0.00	4.5	0.4	4.45	0.40	11.3	50.3	4.5	
SP1 No. 1 + 14.18	4.0	0.4	4.25	0.40	14.2	60.4	5.7	
No. 2 + 0.00	3.9	0.4	3.95	0.40	5.8	22.9	2.3	
EC1 No. 2 + 19.64	4.3	0.7	4.10	0.55	19.6	80.4	10.8	
No. 3 + 0.00	4.5	0.7	4.40	0.70	0.4	1.8	0.3	
No. 4 + 0.00	3.7	0.4	4.10	0.55	20.0	82.0	11.0	
No. 5 + 0.00	4.0	0.4	3.85	0.40	20.0	77.0	8.0	
No. 6 + 0.00	4.1	0.4	4.05	0.40	20.0	81.0	8.0	
No. 7 + 0.00	4.3	0.5	4.20	0.45	20.0	84.0	9.0	
No. 8 + 0.00	4.2	1.3	4.25	0.90	20.0	85.0	18.0	
No. 9 + 0.00	4.2	1.3	4.20	1.30	20.0	84.0	26.0	
No. 9 + 7.00	4.2	2.0	4.20	1.65	7.0	29.4	11.6	
No. 9 + 15.50	3.9	3.4	4.05	2.70	8.5	34.4	23.0	
No. 10 + 0.00	5.1	1.3	4.50	2.35	4.5	20.3	10.6	
No. 11 + 0.00	3.4	0.7	4.25	1.00	20.0	85.0	20.0	
No. 11 + 13.70	3.9	0.9	3.65	0.80	13.7	50.0	11.0	
No. 12 + 0.00								
No. 13 + 0.00								
BC2 No. 13 + 8.00								
No. 14 + 0.00								
SP2 No. 14 + 13.14								
No. 15 + 0.00								
合 計					233.7	974.6m3	181.2m3	

土 工 (体 積) 計 算 書

位 置 (測 点)	横 断 面 積		平均 横断面積		距 離	体 積		備 考
	路肩盛土	畦畔盛土	路肩盛土	畦畔盛土		路肩盛土	畦畔盛土	
	m ²	m ²	m ²	m ²		m ³	m ³	
No. 0 + 0.00	0.0	0.0	—	—	—	—	—	
No. 0 + 1.60	0.2	0.0	0.10	0.00	1.6	0.2	0.0	
BC1 No. 0 + 8.72	0.2	0.2	0.20	0.10	7.1	1.4	0.7	
No. 1 + 0.00	0.1	0.2	0.15	0.20	11.3	1.7	2.3	
SP1 No. 1 + 14.18	1.3	0.2	0.70	0.20	14.2	9.9	2.8	
No. 2 + 0.00	1.8	0.2	1.55	0.20	5.8	9.0	1.2	
EC1 No. 2 + 19.64	1.1	0.1	1.45	0.15	19.6	28.4	2.9	
No. 3 + 0.00	1.0	0.1	1.05	0.10	0.4	0.4	0.0	
No. 4 + 0.00	1.8	0.3	1.40	0.20	20.0	28.0	4.0	
No. 5 + 0.00	1.3	0.3	1.55	0.30	20.0	31.0	6.0	
No. 6 + 0.00	1.3	0.3	1.30	0.30	20.0	26.0	6.0	
No. 7 + 0.00	0.8	0.3	1.05	0.30	20.0	21.0	6.0	
No. 8 + 0.00	0.9	0.1	0.85	0.20	20.0	17.0	4.0	
No. 9 + 0.00	0.9	0.1	0.90	0.10	20.0	18.0	2.0	
No. 9 + 7.00	1.8	0.2	1.35	0.15	7.0	9.5	1.1	
No. 9 + 15.50	0.6	0.2	1.20	0.20	8.5	10.2	1.7	
No. 10 + 0.00	0.4	0.0	0.50	0.10	4.5	2.3	0.5	
No. 11 + 0.00	1.6	0.2	1.00	0.10	20.0	20.0	2.0	
No. 11 + 13.70	0.4	0.3	1.00	0.25	13.7	13.7	3.4	
No. 12 + 0.00								
No. 13 + 0.00								
BC2 No. 13 + 8.00								
No. 14 + 0.00								
SP2 No. 14 + 13.14								
No. 15 + 0.00								
合 計					233.7	247.7m ³	46.6m ³	

土 工 (体 積) 計 算 書

位 置 (測 点)	横 断 面 積		平均 横断面積		幅員	体 積		備 考
	馬入盛土	—	馬入盛土	—		馬入盛土	—	
	m2	m2	m2	m2		m	m3	
L1	2.4				3.0	7.2		
L2	3.1				3.0	9.3		
L3	2.0				3.0	6.0		
L4	1.3				3.0	3.9		
L5	0.6				3.0	1.8		
L6	0.7				3.0	2.1		
L7	0.9				3.0	2.7		
R1	0.7				3.0	2.1		
R2	0.7				3.0	2.1		
R3	1.0				3.0	3.0		
R4	1.0				3.0	3.0		
R5	1.6				3.0	4.8		
R6	1.0				3.0	3.0		
R7	2.7				3.0	8.1		
R8	3.0				3.0	9.0		
合 計						68.1m3	0.0m3	

土 工 (体 積) 計 算 書

位 置 (測 点)	横 断 面 積		平均 横断面積		距 離	体 積		備 考
	埋戻し (1.0m)		埋戻し (1.0m)			埋戻し (1.0m)		
	m ²		m ²			m ³		
No.0 + 0.00	0.0		—		—	—		
No.0 + 1.60	0.0		0.00		1.6	0.0		
BC1 No.0 + 8.72	0.2		0.10		7.1	0.7		
No.1 + 0.00	0.2		0.20		11.3	2.3		
SP1 No.1 + 14.18	0.2		0.20		14.2	2.8		
No.2 + 0.00	0.2		0.20		5.8	1.2		
EC1 No.2 + 19.64	0.2		0.20		19.6	3.9		
No.3 + 0.00	0.2		0.20		0.4	0.1		
No.4 + 0.00	0.1		0.15		20.0	3.0		
No.5 + 0.00	0.1		0.10		20.0	2.0		
No.6 + 0.00	0.1		0.10		20.0	2.0		
No.7 + 0.00	0.1		0.10		20.0	2.0		
No.8 + 0.00	0.2		0.15		20.0	3.0		
No.9 + 0.00	0.2		0.20		20.0	4.0		
No.9 + 7.00	0.5		0.35		7.0	2.5		
No.9 + 15.50	1.4		0.95		8.5	8.1		
No.10 + 0.00	1.3		1.35		4.5	6.1		
No.11 + 0.00	0.2		0.75		20.0	15.0		
No.11 + 13.70	0.2		0.20		13.7	2.7		
No.12 + 0.00								
合 計					233.7	61.4m ³	0.0m ³	

土 工 (面積) 計 算 書

位 置 (測 点)	横断 幅・長		平均 横断 幅・長		距 離	面 積		備 考
	切土法 面整形	盛土法 面整形	切土法 面整形	盛土法 面整形		切土法面 整形	盛土法面 整形	
	m	m	m	m		m	m ²	
No.0 + 0.00	0.0	0.0	—	—	—	—	—	
No.0 + 1.60	0.0	3.0	0.00	1.50	1.6	0.0	2.4	
BC1 No.0 + 8.72	1.1	0.6	0.55	1.80	7.1	3.9	12.8	
No.1 + 0.00	1.3	0.7	1.20	0.65	11.3	13.6	7.3	
SP1 No.1 + 14.18	0.6	1.8	0.95	1.25	14.2	13.5	17.8	
No.2 + 0.00	0.0	2.6	0.30	2.20	5.8	1.7	12.8	
EC1 No.2 + 19.64	0.6	2.0	0.30	2.30	19.6	5.9	45.1	
No.3 + 0.00	0.6	1.8	0.60	1.90	0.4	0.2	0.8	
No.4 + 0.00	0.0	3.0	0.30	2.40	20.0	6.0	48.0	
No.5 + 0.00	0.0	2.4	0.00	2.70	20.0	0.0	54.0	
No.6 + 0.00	0.0	2.3	0.00	2.35	20.0	0.0	47.0	
No.7 + 0.00	0.0	1.5	0.00	1.90	20.0	0.0	38.0	
No.8 + 0.00	0.0	2.1	0.00	1.80	20.0	0.0	36.0	
No.9 + 0.00	0.3	1.7	0.15	1.90	20.0	3.0	38.0	
No.9 + 7.00	0.0	0.9	0.15	1.30	7.0	1.1	9.1	
No.9 + 15.50	0.0	1.6	0.00	1.25	8.5	0.0	10.6	
No.10 + 0.00	0.0	1.7	0.00	1.65	4.5	0.0	7.4	
No.11 + 0.00	0.0	3.5	0.00	2.60	20.0	0.0	52.0	
No.11 + 13.70	1.8	1.7	0.90	2.60	13.7	12.3	35.6	
No.13 + 0.00								
BC2 No.13 + 8.00								
No.14 + 0.00								
SP2 No.14 + 13.14								
No.15 + 0.00								
EC2 No.15 + 18.28								
No.16 + 0.00								
No.17 + 0.00								
No.18 + 0.00								
合 計					233.7	61.2m ³	474.7m ³	

構 造 物 撤 去 工 計 算 書

市道7158号線

No. 1

種別(3)	細別(4)	細別(5)	計 算 式	数 量
構造物撤去工				
	舗装版切断	t=15cm以下	12.0+2.66+3.62 18.3	18.3 m
	舗装版破碎 (As)	車道 t = 5 c m 想定	構造物撤去図より A= 884.1	884.1 m ²
	コンクリート 構造物取壊し	無筋 (二次製品)	構造物撤去図より	46.1 m ³
	①	BF-350	A = 0.051 × 6.0 m V = 0.3	
		II種蓋	A = 0.046 × 2.0 m V = 0.1	
	②	BF-800	A = 0.158 × 26.5 m V = 4.2	
		I種蓋	A = 0.096 × 5.0 m V = 0.5	
	③	PB-B800xH800	A = 0.490 × 13.3 m V = 6.5	
	④	BF-300	A = 0.040 × 3.2 m V = 0.1	
		II種蓋	A = 0.039 × 1.5 m V = 0.06	
	⑤	BF-800	A = 0.158 × 129.5 m V = 20.5	
		II種蓋	A = 0.144 × 16.0 m V = 2.3	
	⑥	W1400x500	A = 0.510 × 14.5 m V = 7.4	
	⑦	PB-B400-H400	A = 0.118 × 16.0 m V = 1.9	
	⑧	BF-400	A = 0.063 × 31.0 m V = 2.0	
		II種蓋	A = 0.052 × 4.0 m V = 0.2	
			ΣA= 46.06 m ³	

	導水管撤去	VPφ150	4.8+10.5+9.8+8.0+1.7+8.9+1.5+8.9+1.5+6.6 +1.5+2.0+1.5+2.0=69.2	69.2 m
運搬処理工				
	殻運搬 (As)	車道 t=5cm	想定舗装厚 0.05 × 破碎面積 884.1	V = 44.2
	殻運搬 (無筋、二次製品)	二次製品		44.2 m ³
	殻処分 (As)		単位重量 2.35 × 破碎体積 44.2	V= 103.9
	殻処分 (二次製品)		単位重量 2.50 × 取壊体積 46.10	103.9 t
				115.3 t

数量集計表

種別	規格	単位	数量		備考
			数	量	
パンチフリューム	Ⅱ-800	m	108.5		※掛口控除
フリューム蓋	Ⅱ-800	枚	40.0		0.5m/枚
掛口(異形)	800型	本	10.0		
パンチフリューム	Ⅱ-300	m	2.0		
フリューム蓋	Ⅱ-300	枚	2.0		1.0m/枚
パンチフリューム	Ⅱ-500	m	26.0		
フリューム蓋	Ⅱ-500	枚	6.0		1.0m/枚
横断フリューム	350型 T-14	m	6.0		
横断フリューム蓋	350型 T-14	枚	6.0		1.0m/枚
トランジションフリューム	600型	m	2.0		2.0m/本
田排水口	田排水柵 I型	個	5.0		
導水管	VPφ150	m	14.3		掛口8.6+田排水口5.7
導水管	SGPφ150	m	67.2		掛口59.4+田排水口7.8
メカニカル管継手	SGPφ150用	個	8		7+1
現場打水路	W1400×500	m	9.3		
仮接続管	VUφ400	m	5.0		
巻き立てコンクリート		式	1		構造図(2)参照
ボックスカルバート	B500, H500	m	20.0		
ボックスカルバート	B700, H700	m	1.0		
ボックスカルバート	B800, H800	m	13.0		
(内訳)	片斜切 800×800×610/860	本	2.0		構造図(3)参照
	片斜切 800×800×615/865	本	1.0		
	片斜切 800×800×680/805	本	1.0		
	片斜切 800×800×600/725	本	1.0		
	片斜切 800×800×930/1665	本	1.0		
	標準 800×800×2000	本	4.0		
分水柵①	B1400L1400H1500	基	1.0		(No.2+16.93)
縞鋼板		kg	95.60		
分水柵②	B1700L1600H1100	基	1.0		(R1 No.9+7.2)
角型ゲート	四方水密700型 フレーム長1.8m	基	1.0		
角型ゲート	四方水密800型 フレーム長2.0m	基	1.0		
分水柵③	B1000L1000H1400	基	1.0		(L1 No.9+7.2)
縞鋼板		kg	59.0		
分水柵④	B900L900H1300	基	1.0		(L1 No.10+5.02)
縞鋼板		kg	51.6		

水路工延長計算書

細別： バンチフリューム 規格： Ⅱ-800					
位 置	始 測 点 ・ 始 測 点	延 長	蓋Ⅱ種(0.5m/枚)	備考	
左 側	No.0 + 19.06 ~ No.2 + 7.50	29.00	L=		
右 側	No.2 + 16.93 ~ No.9 + 6.40	89.50	L= 20.0 m		
	※掛口(異形)控除	-10.0			
バンチフリューム Ⅱ-800		合計	108.5 m	40.0 枚	
細別： 掛口(異形) 規格： 800型					
位 置	始 測 点	掛口(1個本1.0m)	導水管VP管延長	導水SGP管(5.5m/本)	メカニカル管継手 (5.5m毎使用)
L1	No.2 + 17.0	1.0	4.6		
L2	No.4 + 10.4	1.0	1.0		
L3	No.6 + 9.7	1.0	1.0		
L4	No.6 + 14.4	1.0	1.0		
L5	No.7 + 12.3	1.0	1.0		
R1	No.2 + 19.0	1.0		14.0	2
R2	No.3 + 17.4	1.0		13.2	2
R3	No.4 + 8.8	1.0		10.6	1
R4	No.5 + 18.4	1.0		11.0	1
R5	No.6 + 12.8	1.0		10.6	1
合 計		10.0	8.6 m	59.4 m	7 個
細別： バンチフリューム 規格： Ⅱ-300					
位 置	始 測 点 ・ 始 測 点	延 長	蓋Ⅱ種(1.0m/枚)	備考	
右 側	No.2 + 16.93 ~	2.00	L= 2.0		
バンチフリューム Ⅱ-300		合計	2.0 m	2.0 枚	
細別： バンチフリューム 規格： Ⅱ-500					
位 置	始 測 点 ・ 始 測 点	延 長	蓋Ⅱ種(1.0m/枚)	備考	
右 側	No.10 + 5.62 ~ No.11 + 11.50	26.00	L= 6.0		
バンチフリューム Ⅱ-500		合計	26.0 m	6.0 枚	

細別： 横断フリユーム 規格： 350型 T-14					
位 置	始 測 点 ・ 始 測 点		延 長	蓋Ⅱ種(1.0m/枚)	
右 側	No.0 + 1.60 ~		6.00	L= 6.0	
横断フリユーム 350型 T-14			合計	6.0 m	6.0 枚
細別： トランジションフリユーム 規格： 600型					
位 置	始 測 点 ・ 始 測 点		延 長		
左 側	No.9 + 7.20 ~		2.0		
トランジションフリユーム 600型			合計	2.0 m	
細別： 田排水口 規格： 田排水柵Ⅰ型					
位 置	始 測 点	田排水柵	VP管φ150延長	導水SGP管 (5.5m/	メカニカル管継手 (5.5m毎使用)
L1	No.0 + 2.4	1	1.5		
L2	No.8 + 0.0	1	1.4		
L3	No.10 + 6.3	1	1.4		
L4	No.10 + 18.4	1	1.4		
R1	No.6 + 16.3	1		7.8	1
田排水口 田排水柵Ⅰ型		5 個	5.7 m	7.8 m	1 個
細別： 現場打水路 規格： W1400×500					
位 置	始 測 点 ・ 始 測 点		延 長	備 考	
右 側	No.9 + 8.20 ~ No.9 + 16.55		9.33		
現場打水路 W1400×500			合計	9.3 m	
細別： 仮接続管 規格： VUφ400					
位 置	始 測 点 ・ 始 測 点		延 長	備 考	
右 側	No.11 + 11.5 ~ No.11 + 16.4		5.0		
仮接続管 VUφ400			合計	5.0 m	

細別： ボックスカルバート 規格： B500, H500			
位 置	始 測 点 ・ 始 測 点	延 長	備 考
右 側	No.9 + 7.70 ~ No.10 + 4.57	20.00	
ボックスカルバート B500, H500		合計 20.0 m	
細別： ボックスカルバート 規格： B700, H700			
位 置	始 測 点 ・ 始 測 点	延 長	備 考
右 側	No.9 + 7.20 ~ No.9 + 7.20	1.0	
ボックスカルバート B700, H700		合計 1.0 m	
細別： ボックスカルバート 規格： B800, H800			
位 置	始 測 点 ・ 始 測 点	延 長	備 考
右 側	No.2 + 7.50 ~ No.2 + 16.93	13.0	
ボックスカルバート B800, H800		合計 13.0 m	

分 水 柵 計 算 書

No.1

細 別 (4)	規 格 (5)	計 算 式	数 量
分水柵①			
NO, 2+16.93	サイズ	B1400 - L1400 - H1500 壁厚=0.20 底厚=0.15 基礎厚=0.20	
コンクリート	18-8-40BB	(1.80 × 1.80 × 1.65 - 1.40 × 1.40 × 1.50)	
		BF-300 BF-800 PB800x800	躯体=2.4m3
		- 0.02 - 0.10 0.22	2.1 m3
型 枠		(1.80 × 1.65 × 2) + (1.80 × 1.65 × 2)	
		+ (1.40 × 1.65 × 2) + (1.40 × 1.65 × 2)	
		BF-300 BF-800 PB800x800	躯体=21.1m2
		- 0.16 - 1.0 - 2.16	17.8 m2
基礎工	t=200mm	1.90 × 1.90	3.6 m2
基面整正		※土工集計表にて計上	3.6 m2
縞鋼板	t=3.2mm	1.62m2 × 26.79kg/m2 = 43.4 2 枚	86.8 kg
等辺山形鋼	L-30x30x3	2.33m × 1.36kg/m = 3.2 2 枚	6.4 kg
取 手	Φ-13mm	4.0個 × 0.30kg/個 = 1.2 2 枚	2.4 kg
		計	95.6 kg
分水柵②			
R2NO, 9+7.2	サイズ	B1700 - L1600 - H1100 壁厚=0.20 底厚=0.20 基礎厚=0.20	
コンクリート	18-8-40BB	(2.10 × 2.00 × 1.30 - 1.70 × 1.60 × 1.10)	躯体=2.47m2
		BF-800 PB-700x700 W1400x500	
		- 0.10 - 0.18 - 0.14	2.1 m3
型 枠		(2.10 × 1.30 × 2) + (2.00 × 1.30 × 2)	
		+ (1.70 × 1.30 × 2) + (1.60 × 1.30 × 2)	
		BF-800 PB-700x700 W1400x500	躯体=19.2m2
		- 1.00 - 1.84 - 1.40	15.0 m2
基礎工	t=200mm	2.20 × 2.10	4.6 m2
基面整正		※土工集計表にて計上	4.6 m2
角形ゲート	四方水密800型 フレーム長2.0m	BF800	1.0 基
角形ゲート	四方水密700型 フレーム長1.8m	PB-700x700	1.0 基

分 水 柵 計 算 書

No.2

細 別 (4)	規 格 (5)	計 算 式	数 量
分水柵③			
L1N0, 9+7.2	サイズ	B1000 - L1000 - H1400 壁厚=0.20 底厚=0.15 基礎厚=0.20	
コンクリート	18-8-40BB	(1.40 × 1.40 × 1.55 - 1.00 × 1.00 × 1.40)	
		PB-700x700 PB-500x500 TRF-600	躯体=1.64m ²
		- 0.16 - 0.11 - 0.12	1.2 m ³
型 枠		(1.40 × 1.55 × 2) + (1.40 × 1.55 × 2)	
		+ (1.00 × 1.55 × 2) + (1.00 × 1.55 × 2)	
		PB-700x700 PB-500x500 TRF-600	躯体=1.49m ²
		- 1.62 - 1.07 - 1.16	11.1 m ²
基礎工	t=200mm	1.50 × 1.50	2.3 m ²
基面整正		※土工集計表にて計上	2.3 m ²
縞鋼板	t=3.2mm	0.98m ² × 26.79kg/個 = 26.3 2 枚	52.6 kg
等辺山形鋼	L-30x30x3	1.93m × 1.36kg/m = 2.6 2 枚	5.2 kg
取 手	Φ-13mm	2.0個 × 0.30kg/個 = 0.6 2 枚	1.2 kg
		計	59.0 kg
分水柵④			
NO, 10+5.02	サイズ	B900 - L900 - H1300 壁厚=0.20 底厚=0.15 基礎厚=0.20	
コンクリート	18-8-40BB	(1.30 × 1.30 × 1.45 - 0.90 × 0.90 × 1.30)	
		PB-500x500 BF-500	躯体=1.4m ²
		- 0.11 - 0.04	1.3 m ³
型 枠		(1.30 × 1.45 × 2) + (1.30 × 1.45 × 2)	
		+ (0.90 × 1.45 × 2) + (0.90 × 1.45 × 2)	
		PB-500x500 BF-500	躯体=12.8m ²
		- 1.07 - 0.42	11.3 m ²
基礎工	t=200mm	1.40 × 1.40	2.0 m ²
基面整正		※土工集計表にて計上	2.0 m ²
縞鋼板	t=3.2mm	0.85m ² × 26.79kg/m ² = 22.8 2 枚	45.6 kg
等辺山形鋼	L-30x30x3	1.73m × 1.36kg/m = 2.4 2 枚	4.8 kg
取 手	Φ-13mm	2.0個 × 0.30kg/個 = 0.6 2 枚	1.2 kg
		計	51.6 kg

現場打水路 計算書 U-W1400x500

市道7158号線

No. 4

細 別 (4)	規 格 (5)	計 算 式	数 量
コンクリト	21-12-40BB		合 計
		左壁 $0.15 \times 0.50 \times 7.96 = 0.6$	4.6 m ³
		右壁 $0.15 \times 0.90 \times 11.08 = 1.5$	
		底版 $1.7 \times 0.15 \times 6.97 = 1.8$	
		$1.7 \times 0.15 \times 0.74 = 0.2$	
		$1.7 \times 0.15 \times 1.81 = 0.5$	
		計 = 4.6	
		※4.6m ³ /9.3m より 4.9m ³ /10m	
型 枠			合 計
		左壁 $(0.50 + 0.65) \times 7.96 = 9.2$	30.8 m ²
		右壁 $(0.90 + 1.05) \times 11.08 = 21.6$	
		計 = 30.8	
鉄筋工	SD345 D13	現場打水路詳細図 (2)、(3) より	262.7 kg
基礎材	RC40-0 (t=15cm)		合 計
		$1.9 \times 6.96 = 13.2$	18.0 m ²
		$1.9 \times 0.74 = 1.4$	
		$1.9 \times 1.81 = 3.4$	
		計 = 18.0	
基面整正		=基礎材 (18.0m ²)	18.0 m ²
均しコンクリト	18-8-25BB		合 計
		$1.9 \times 0.05 \times 6.97 = 0.7$	1.0 m ³
		$1.9 \times 0.05 \times 0.74 = 0.1$	
		$1.9 \times 0.05 \times 1.81 = 0.2$	
		計 = 1.0	
型枠 (均しコンクリト)			合 計
		$0.05 \times 7.96 = 0.4$	1.0 m ²
		$0.05 \times 11.08 = 0.6$	
		計 = 1.0	

排水構造物 基面整正計算書

種別(3)	細別(4)	規格(5)	計算式	数量
	パンチフリーム	Ⅱ-800	$0.945\text{m}^2/\text{m} \times 108.5\text{m} = 102.5\text{m}^2$	102.5 m ²
		Ⅱ-500	$0.645\text{m}^2/\text{m} \times 26\text{m} = 16.8\text{m}^2$	16.8 m ²
		Ⅱ-300	$0.44\text{m}^2/\text{m} \times 2\text{m} = 0.88\text{m}^2$	0.9 m ²
	横断フリーム		$0.67\text{m}^2/\text{m} \times 6\text{m} = 4.0\text{m}^2$	4.0 m ²
	掛口(異形)		$0.945\text{m}^2/\text{m} \times 10\text{m} = 9.45\text{m}^2$	9.5 m ²
	トランジションフリーム	600型	構造図(2)参照	1.7 m ²
	分水柵①		構造図(1)参照	3.6 m ²
	分水柵②		構造図(1)参照	4.6 m ²
	分水柵③		構造図(2)参照	2.3 m ²
	分水柵④		構造図(2)参照	2.0 m ²
	ボックスカルバート	B800×H800	$1.24\text{m}^2/\text{m} \times 12.956\text{m} = 16.06\text{m}^2$	16.1 m ²
		B700×H700	$1.16\text{m}^2/\text{m} \times 1.0\text{m} = 1.16\text{m}^2$	1.2 m ²
		B500×H500	$0.92\text{m}^2/\text{m} \times 20.0\text{m} = 18.4\text{m}^2$	18.4 m ²
	現場打水路		現場打水路計算書より	18.0 m ²
			合計	201.6 m ²

舗装工集計表

工 事 区 分			数 量	備 考
	細別(4)	規 格 (5)		
車道部	不 陸 整 正	補足材なし	1474.3 m ²	車道部+すりつけ舗装① 1432.5+41.8
	置換層 (路床盛土)	再生クラッシャー RC-40 t =40cm	573.0 m ³	1432.5m ³ ×0.4m
	下層路盤工	再生クラッシャー RC-40 t =20cm	1432.5 m ²	
	上層路盤工	粒調碎石 M-40 t =15cm	1432.5 m ²	
	表層工	再生密粒度As20F t =5cm	1432.5 m ²	
すりつけ舗装①	路盤工	粒調碎石 M-25 t =10cm	41.8 m ²	舗装展開図参照
	表層工	再生密粒度As20F t =4cm	41.8 m ²	舗装展開図参照
すりつけ舗装②	表層工	再生密粒度As20F 平均 t=7cm	24.5 m ²	舗装展開図参照

舗装・路盤工面積計算書

測 点	距 離 (m)	不陸整正 下層路盤 (RC-40) 上層路盤 (M-40)			表層工(再生密粒度As20F)			備 考
		幅(m)	平均幅	面積(m2)	幅(m)	平均幅	面積(m2)	
【車道部】								
NO. 0 + 0.00								
NO. 0 + 1.60								
NO. 0 + 8.72	7.10	6.00			6.00			
NO. 1 + 0.00	11.30	6.00	6.00	67.80	6.00	6.00	67.80	
NO. 1 + 14.18	14.20	6.00	6.00	85.20	6.00	6.00	85.20	
NO. 2 + 0.00	5.80	6.00	6.00	34.80	6.00	6.00	34.80	
NO. 2 + 19.64	19.60	6.00	6.00	117.60	6.00	6.00	117.60	
NO. 3 + 0.00	0.40	6.00	6.00	2.40	6.00	6.00	2.40	
NO. 4 + 0.00	20.00	6.00	6.00	120.00	6.00	6.00	120.00	
NO. 5 + 0.00	20.00	6.00	6.00	120.00	6.00	6.00	120.00	
NO. 6 + 0.00	20.00	6.00	6.00	120.00	6.00	6.00	120.00	
NO. 7 + 0.00	20.00	6.00	6.00	120.00	6.00	6.00	120.00	
NO. 8 + 0.00	20.00	6.00	6.00	120.00	6.00	6.00	120.00	
NO. 9 + 0.00	20.00	6.00	6.00	120.00	6.00	6.00	120.00	
NO. 9 + 7.00	7.00	6.00	6.00	42.00	6.00	6.00	42.00	
NO. 9 + 15.50	8.50	6.00	6.00	51.00	6.00	6.00	51.00	
NO. 10 + 0.00	4.50	6.00	6.00	27.00	6.00	6.00	27.00	
NO. 11 + 0.00	20.00	6.00	6.00	120.00	6.00	6.00	120.00	
NO. 11 + 13.70	13.70	6.00	6.00	82.20	6.00	6.00	82.20	
交差点部①				70.27			70.27	舗装展開図参照
交差点部②				12.23			12.23	舗装展開図参照
合計	232.10			1432.5			1432.5	

区画線工 計算書

1式当り

名 称	計 算 式		単 位	数 量									
区画線工	○区画線 ペイント式 ◆実線 W=15cm 外側線 L NO.0+0.00~NO.11+13.70 L= 237.7 m 外側線 R NO.0+0.00~NO.11+13.70 L= 237.7 m 合計L= 475.4 m 溶融式 ◆ゼブラ W=30cm 停止指導線 2.8m + 1.5m L= 4.3 m		m	475.4									
	<table border="1"> <tr> <td>ペイント式 (実線15cm)</td> <td>設計数量 x</td> <td>標準作業量 d</td> </tr> <tr> <td></td> <td>475.4</td> <td>3000</td> </tr> <tr> <td>溶融式 (ゼブラ30cm)</td> <td>4.3</td> <td>525</td> </tr> </table>	ペイント式 (実線15cm)	設計数量 x	標準作業量 d		475.4	3000	溶融式 (ゼブラ30cm)	4.3	525	計上機械労務費 1426.2 m 12.9 m	m	1426.2 12.9
ペイント式 (実線15cm)	設計数量 x	標準作業量 d											
	475.4	3000											
溶融式 (ゼブラ30cm)	4.3	525											
	$\sum (x_i/d_i) = 0.1667 < 1/2$ $1 = \sum (x_i/d_i) \times \alpha$ $1 = 0.1667 \times \alpha$ $\alpha = 6.00$ <p>機械労務費は、 設計数量 × α × 1/2 とする。</p>												