

数 量 計 算 書

令和6年度 市道7158号線道路改良工事

松 本 市 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	824.1	820	
		床掘		m3	151.2	150	
	盛土工	路床盛土	2.5m以上4.0m未満	m3	268.0	270	路肩盛土220.3+馬入盛土47.7
		路床盛土	2.5m未満	m3	80.3	80	畦畔盛土80.3
	法面整形工	法面整形（切土部）		m2	107.7	110	
		法面整形（盛土部）		m2	540.4	540	
	作業土工	基面整正		m2	151.4	151	
	埋戻工	埋戻し		m3	72.0	70	
	残土処理工	土砂等運搬		m3	508.3	510	
		残土等処分		m3	508.3	510	
構造物撤去工	構造物取壊し工	舗装版切断	t=15cm以下	m	11.3	11	
		舗装版破碎	t=15cm以下	m2	974.2	974	
		コンクリート構造物取壊し	無筋	m3	19.9	20	二次製品+無筋
		コンクリート構造物取壊し	有筋	m3	1.0	1	有筋
		導水管撤去	VPφ150	m	53.1	53	
	運搬処理工	殻運搬(As)	As	m3	48.7	49	
		殻運搬(二次製品+有筋)		m3	20.9	21	二次製品+有筋
		殻処分 (As)	As	t	114.4	114	
		殻処分 (二次製品)	二次製品	t	49.8	50	
		殻処分 (有筋)	有筋	t	2.5	3	
排水構造物工	水路工	ベンチフリューム	Ⅱ-500	m	168.0	168	
		フリューム蓋	Ⅱ-500	枚	35.0	35.0	1.0m/枚
		掛口（異形）	500型	本	8.0	8.0	田門ゲート1基/本 水量調節鉄板 1枚/本
		田排水口	田排水栴Ⅰ型	個	4.0	4.0	
		導水管	VP-φ150	m	11.0	11	
		導水管	SGP-φ150	式	1.0	1	
		(内訳)	SGP-φ150	m	53.1	53	
			メカニカル管継手	個	5.0	5	

		横断フリューム	500型	m	7.0	7	
		マルチU型水路	500x800	m	12.0	12	
		ベンチフリューム止水材		式	1.0	1	
			フリューム用バット 500用	枚	99.0	99	
		鉄筋コンクリート台付管	φ250	m	2.0	2	
		ボックスカルバート	B500, H500	m	12.0	12	
		仮接続管	既設BF500	m	6.0	6	
		現場打水路	H800W1400	m	1.9	2	
	管理樹工	管理樹①	900-900-1000	基	1.0	1	
			ステップ	基	2.0	2	
		管理樹②	900-900-1000	基	1.0	1	
			ステップ	基	2.0	2	
		管理樹③	1500-1000-2200	基	1.0	1	
			鉄筋 D13 SD345	t	0.13	0.13	
			ステップ	基	6.0	6	
舗装工	舗装工	不陸整正	補足材なし	m2	1356.1	1356	
		置換層（路床盛土）	t=400、RC40	m3	501.5	500	
		下層路盤工	t=200、RC40	m2	1253.8	1254	
		上層路盤工	t=150、M40	m2	1253.8	1254	
		下層路盤工	t=190、RC40	m2	77.5	78	
		上層路盤工	t=100、M25	m2	77.5	78	
		表層工	t=50、再生密粒度As20F	m2	1331.3	1331	
	すりつけ舗装	表層工	t=40、再生密粒度As20F	m2	24.8	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	408.8	409	
		区画線工 機械費・労務費	ペイント式 実線15cm 白色	m	1389.9	1390	
		区画線工 材料費	ゼブラ 実線30cm 白色	m	5.7	6	
		区画線工 機械費・労務費	ゼブラ 実線30cm 白色	m	19.4	19	
仮設工	交通管理工	交通誘導警備員	交通誘導員B	人日	13.0	13	

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	小計	合 計			
土工								
	掘 削 工	掘削		824.1	824.1	m3		
		床掘		151.2	151.2	m3		
	盛土工	路床盛土	路肩盛土 (2.5m以上4.0m未満)	220.3	220.3	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)	47.7	47.7	m3	既存路盤材を再利用すること	
			畦畔盛土 (2.5m未満)	80.3	80.3	m3	既存畦畔土を再利用すること	
	埋戻工	埋戻し (1.0m)		72.0	72.0	m3		
	残土処理工	土砂等運搬		508.3	508.3	m3		
	基面整正工	基面整正		151.4	151.4	m2	排水構造物 基面整正計算書参照	
	法面工	切土法面整形		107.7	107.7	m2		
		盛土法面整形		540.4	540.4	m2		
※ 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) 824.1 + 151.2 - ((220.3 + 47.7 + 80.3 + 72.0)/0.9) = 508.3								

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.11 + 11.60	3.9	0.9			—	—	—	
No.12 + 0.00	3.9	0.9	3.90	0.90	8.4	32.8	7.6	
No.13 + 0.00	3.9	1.3	3.90	1.10	20.0	78.0	22.0	
BC2 No.13 + 8.00	3.2	0.8	3.55	1.05	8.0	28.4	8.4	
No.14 + 0.00	2.3	3.0	2.75	1.90	12.0	33.0	22.8	
SP2 No.14 + 13.14	3.6	2.3	2.95	2.65	13.1	38.6	34.7	
No.15 + 0.00	4.3	2.6	3.95	2.45	6.9	27.3	16.9	
EC2 No.15 + 18.28	3.4	0.1	3.85	1.35	18.3	70.5	24.7	
No.16 + 0.00	3.5	0.1	3.45	0.10	1.7	5.9	0.2	
No.17 + 0.00	3.8	0.2	3.65	0.15	20.0	73.0	3.0	
No.18 + 0.00	3.8	0.1	3.80	0.15	20.0	76.0	3.0	
No.19 + 0.00	4.0	0.0	3.90	0.05	20.0	78.0	1.0	
No.20 + 0.00	4.3	0.1	4.15	0.05	20.0	83.0	1.0	
No.21 + 0.00	4.3	0.1	4.30	0.10	20.0	86.0	2.0	
BC3 No.21 + 9.98	4.3	0.1	4.30	0.10	10.0	43.0	1.0	
No.21 + 16.80	1.5	0.1	2.90	0.10	6.8	19.7	0.7	
No.22 + 0.00	2.4	0.3	1.95	0.20	3.2	6.2	0.6	
SP3 No.22 + 5.30	2.4	0.3	2.40	0.30	5.3	12.7	1.6	
掘削（盤下げ）平面図参照						32.0		
合 計					213.7	824.1m3	151.2m3	

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	
	m2	m2	m2	m2		m3	m3	
No. 11 + 11.60	0.4	0.3						
No. 12 + 0.00	0.4	0.3	0.40	0.30	8.4	3.4	2.5	
No. 13 + 0.00	0.7	0.2	0.55	0.25	20.0	11.0	5.0	
BC2 No. 13 + 8.00	2.3	0.2	1.50	0.20	8.0	12.0	1.6	
No. 14 + 0.00	1.8	0.2	2.05	0.20	12.0	24.6	2.4	
SP2 No. 14 + 13.14	1.2	0.2	1.50	0.20	13.1	19.7	2.6	
No. 15 + 0.00	0.0	0.0	0.60	0.10	6.9	4.1	0.7	
EC2 No. 15 + 18.28	1.8	0.6	0.90	0.30	18.3	16.5	5.5	
No. 16 + 0.00	1.8	0.6	1.80	0.60	1.7	3.1	1.0	
No. 17 + 0.00	1.2	0.2	1.50	0.40	20.0	30.0	8.0	
No. 18 + 0.00	1.0	0.3	1.10	0.25	20.0	22.0	5.0	
No. 19 + 0.00	1.1	0.7	1.05	0.50	20.0	21.0	10.0	
No. 20 + 0.00	0.9	0.6	1.00	0.65	20.0	20.0	13.0	
No. 21 + 0.00	0.7	0.5	0.80	0.55	20.0	16.0	11.0	
BC3 No. 21 + 9.98	1.0	0.6	0.85	0.55	10.0	8.5	5.5	
No. 21 + 16.80	1.0	0.6	1.00	0.60	6.8	6.8	4.1	
No. 22 + 0.00	0.0	0.2	0.50	0.40	3.2	1.6	1.3	
SP3 No. 22 + 5.30	0.0	0.2	0.00	0.20	5.3	0.0	1.1	
No. 23 + 0.00								
No. 24 + 0.00								
EC3 No. 24 + 2.55								
BC4 No. 24 + 6.10								
No. 25 + 0.00								
No. 26 + 0.00								
No. 26 + 10.85								
No. 27 + 0.00								
合 計					213.7	220.3m3	80.3m3	

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		m3	m3	
L8	0.8				3.0	2.4		
L9	1.3				3.0	3.9		
L10	1.2				3.0	3.6		
L11	0.8				3.0	2.4		
R9	2.0				3.0	6.0		
R10	2.0				3.0	6.0		
R11	2.4				3.0	7.2		
R12	2.0				3.0	6.0		
R13	1.0				3.0	3.0		
R14	0.8				3.0	2.4		
R15	0.8				3.0	2.4		
R16	0.8				3.0	2.4		
合 計						47.7m3	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)		
	m2		m2			m3		
No.11 + 11.60	0.2				—	—		
No.12 + 0.00	0.2		0.20		8.4	1.7		
No.13 + 0.00	0.2		0.20		20.0	4.0		
BC2 No.13 + 8.00	0.2		0.20		8.0	1.6		
No.14 + 0.00	1.4		0.80		12.0	9.6		
SP2 No.14 + 13.14	1.5		1.45		13.1	19.0		
No.15 + 0.00	1.7		1.60		6.9	11.0		
EC2 No.15 + 18.28	0.0		0.85		18.3	15.6		
No.16 + 0.00	0.0		0.00		1.7	0.0		
No.17 + 0.00	0.1		0.05		20.0	1.0		
No.18 + 0.00	0.1		0.10		20.0	2.0		
No.19 + 0.00	0.0		0.05		20.0	1.0		
No.20 + 0.00	0.1		0.05		20.0	1.0		
No.21 + 0.00	0.1		0.10		20.0	2.0		
BC3 No.21 + 9.98	0.1		0.10		10.0	1.0		
No.21 + 16.80	0.1		0.10		6.8	0.7		
No.22 + 0.00	0.1		0.10		3.2	0.3		
SP3 No.22 + 5.30	0.1		0.10		5.3	0.5		
No.23 + 0.00								
No.24 + 0.00								
EC3 No.24 + 2.55								
合 計					213.7	72.0m3	0.0m3	

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		m2	m2	
No. 11 + 11.60	1.8	1.7	—	—	—	—	—	
No. 12 + 0.00	1.8	1.7	1.80	1.70	8.4	15.1	14.3	
No. 13 + 0.00	1.9	2.1	1.85	1.90	20.0	37.0	38.0	
BC2 No. 13 + 8.00	2.2	2.3	2.05	2.20	8.0	16.4	17.6	
No. 14 + 0.00	0.0	5.2	1.10	3.75	12.0	13.2	45.0	
SP2 No. 14 + 13.14	2.6	3.7	1.30	4.45	13.1	17.0	58.3	
No. 15 + 0.00	0.0	0.0	1.30	1.85	6.9	9.0	12.8	
EC2 No. 15 + 18.28	0.0	3.5	0.00	1.75	18.3	0.0	32.0	
No. 16 + 0.00	0.0	3.5	0.00	3.50	1.7	0.0	6.0	
No. 17 + 0.00	0.0	2.5	0.00	3.00	20.0	0.0	60.0	
No. 18 + 0.00	0.0	2.3	0.00	2.40	20.0	0.0	48.0	
No. 19 + 0.00	0.0	2.9	0.00	2.60	20.0	0.0	52.0	
No. 20 + 0.00	0.0	2.5	0.00	2.70	20.0	0.0	54.0	
No. 21 + 0.00	0.0	2.1	0.00	2.30	20.0	0.0	46.0	
BC3 No. 21 + 9.98	0.0	2.5	0.00	2.30	10.0	0.0	23.0	
No. 21 + 16.80	0.0	2.5	0.00	2.50	6.8	0.0	17.0	
No. 22 + 0.00	0.0	1.8	0.00	2.15	3.2	0.0	6.9	
SP3 No. 22 + 5.30	0.0	1.8	0.00	1.80	5.3	0.0	9.5	
No. 23 + 0.00								
No. 24 + 0.00								
EC3 No. 24 + 2.55								
BC4 No. 24 + 6.10								
No. 25 + 0.00								
No. 26 + 0.00								
No. 26 + 10.85								
No. 27 + 0.00								
合 計					213.7	107.7m2	540.4m2	

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	3.6+3.1+4.6 11.3	11.3 m
	舗装版破碎 (As)	車道 t = 5 c m 想定	構造物撤去図より A= 974.2	974.2 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	19.9 m ³
	①	BF-400	A = 0.063 × 57.0 m V = 3.6	
		Ⅱ種蓋	A = 0.052 × 24.0 m V = 1.2	
	②	PB-B400-H400	A = 0.118 × 16.0 m V = 1.9	
	③	BF-500	A = 0.084 × 143.0 m V = 12.0	
		Ⅱ種蓋	A = 0.076 × 16.0 m V = 1.2	
			ΣA= 19.90 m ³	
	コンクリート 構造物取壊し	有筋		
	④	H850-W1400	A = 0.530 × 1.9 m V = 1.0	1.0 m ³
	導水管・排水管撤去	VPφ150	6.2+1.3+1.9+2.5+1.6+8.8+9.0+8.3 +1.6+1.5+8.3+2.1	53.1 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 974.2 V = 48.7	48.7 m ³
	殻運搬	二次製品+有筋	19.9 + 1.0 = 20.9	20.9 m ³
	殻処分 (As)		単位重量 2.35 破碎体積 48.7 V= 114.4	114.4 t
	殻処分 (二次製品)		単位重量 2.50 取壊体積 19.90	49.8 t
	殻処分 (有筋)		単位重量 2.50 取壊体積 1.00	2.5 t

数量集計表

種別	規格	単位			備考
			数	量	
パンチフリューム	Ⅱ-500	m	168.0		※掛口控除
フリューム蓋	Ⅱ-500	枚	35.0		28+7
掛口（異形）	500型	本	8.0		
田排水口	田排水桝 I 型	個	4.0		
導水管	VPφ150	m	11.0		掛口+田排水口
導水管	SGPφ150	m	53.1		掛口+田排水口
メカニカル管継手	SGPφ150用	個	5		掛口+田排水口
横断フリューム	500型	m	7.0		
マルチU型水路	500x800	m	12.0		
パンチフリューム止水材	500用	枚	99.0		84(BF=500)+8(掛口)
台付管	φ250	m	2.0		
ボックスカルバート	B500, H500	m	12.0		
仮接続管	既設BF500	m	6.0		
現場打水路	H800W1400	m	1.9		
管理桝①	B900L900H1000	基	1.0		(NO, 14+0.56)
ステップ		基	2.0		
管理桝②	B900L900H1000	基	1.0		(NO, 14+13.61)
ステップ		基	2.0		
管理桝③	B1500L1000H2200	基	1.0		(NO, 15+8.42)
鉄筋	D13 SD345	t	0.13		
ステップ		基	6.0		

水路工延長計算書					
細別：ベンチフリューム 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. 11 + 11.50 ～ No. 13 + 13.00		41.00	L= 12.0	
右 側	No. 15 + 6.93 ～ No. 22 + 2.80		135.00	L= 16.0	
	※掛口（異形）控除		-8.0		
ベンチフリューム Ⅱ－500 合計			168.0 m	28.0 枚	
細別：掛口（異形） 規格：500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）
L6	No. 16 + 4.6	1.0	1.5		
L7	No. 19 + 8.6	1.0	1.5		
L8	No. 20 + 1.3	1.0	1.3		
L9	No. 21 + 16.0	1.0	1.5		
R6	No. 16 + 7.6	1.0		11.0	1
R7	No. 17 + 12.5	1.0		11.0	1
R8	No. 19 + 7.0	1.0		11.0	1
R9	No. 21 + 4.1	1.0		11.0	1
合 計		8.0	5.8 m	44.0 m	4 個
細別：田排水口 規格：田排水桝Ⅰ型					
位 置	始 測 点	田排水桝	VP管φ150延長	導水SGP管（5.5m/本）	メカニカル管継手（5.5m毎使用）
L5	No. 12 + 3.8	1	1.5		
L6	No. 13 + 5.7	1	1.5		
L7	No. 14 + 0.2	1	2.2		
R2	No. 11 + 17.7	1		9.1	1
田排水口 田排水桝Ⅰ型 4 個			5.2 m	9.1 m	1 個
細別：横断フリューム 規格：500型					
位 置	始 測 点 ・ 始 測 点		延 長	蓋Ⅱ種(1.0m/枚)	備考
右 側	No. 13 + 13.0 ～ No. 14 + 0.0		7.00	L= 7.0	
横断フリューム 500型 合計			7.0 m	7.0 枚	
細別：マルチU型水路 規格：500x800					
位 置	始 測 点 ・ 始 測 点		延 長	備 考	
右 側	No. 14 + 1.1 ～ No. 14 + 13.2		12.0		
マルチU型水路 500x800 合計			12.0 m		
細別：台付管 規格：φ250					
位 置	始 測 点 ・ 始 測 点		延 長	備 考	
右 側	No. 15 + 16.0		2.0		
台付管 φ250 合計			2.0 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. 14 + 15.07 ～ No. 15 + 6.93	12.00	
ボックスカルバート B500, H500 合計		12.0 m	
細別： 仮接続管 規格： 既設 BF500			
位 置	始 測 点 ・ 始 測 点	延 長	備 考
右 側		6.0	
仮接続管 既設 BF500 合計		6.0 m	

現 場 打 水 路 計 算 書

市道7158号線

細 別 (4)	規 格 (5)	計 算 式	数 量
コンクリート	21-12-40BB		合 計
		左壁 $0.15 \times 0.85 \times 1.9 = 0.2$	0.9 m3
		右壁 $0.15 \times 0.85 \times 1.9 = 0.2$	
		底版 $1.7 \times 0.15 \times 1.9 = 0.5$	
		計 = 0.9	
		※0.9m3/1.9m より 4.7m3/10m	
型 枠			合 計
		左壁 $(0.85 + 1.00) \times 1.9 = 3.5$	7 m2
		右壁 $(0.85 + 1.00) \times 1.9 = 3.5$	
		計 = 7	
鉄筋工	SD345 D13	構造図 (3) より	49.53 kg
基礎材	RC40-0		合 計
	(t=15cm)	$1.9 \times 1.9 = 3.6$	3.6 m2
		計 = 3.6	
基面整正		=基礎材 (3.6m2)	3.6 m2
均しコンクリート	18-8-25BB		合 計
		$1.9 \times 0.05 \times 1.9 = 0.2$	0.2 m3
		計 = 0.2	
型枠 (均しコンクリート)			合 計
		$0.05 \times 1.9 = 0.1$	0.2 m2
		$0.05 \times 1.9 = 0.1$	
		計 = 0.2	

管 理 枓 計 算 書				No. 1
細 別 (4)	規 格 (5)	計 算 式	数 量	
管理枓①NO. 14+0.56	サイズ	B900 — L900 — H1000 壁厚=0.15 底厚=0.15 基礎厚=0.15		
コンクリート	18-8-40BB	(1.20 × 1.20 × 1.15 — 0.90 × 0.90 × 1.00)		
		マルチU 500-H800 横断BF500	躯体=0.85m3	
		— 0.09 — 0.06	0.7 m3	
型 枠		(1.20 × 1.15 × 2) + (1.20 × 1.15 × 2)		
		+(0.90 × 1.15 × 2) + (0.90 × 1.15 × 2)		
		マルチU 500-H800 横断BF500	躯体=9.7m2	
		— 1.0 — 0.5	8.2 m2	
基礎工	t=150mm	1.30 × 1.30	1.7 m2	
ステップ	二次製品		2.0 基	
管理枓②NO. 14+13.61	サイズ	B900 — L900 — H1000 壁厚=0.15 底厚=0.15 基礎厚=0.15		
コンクリート	18-8-40BB	(1.20 × 1.20 × 1.15 — 0.90 × 0.90 × 1.00)		
		マルチU 500-H800 PB-500x500	躯体=0.85m3	
		— 0.09 — 0.09	0.7 m3	
型 枠		(1.20 × 1.15 × 2) + (1.20 × 1.15 × 2)		
		+(0.90 × 1.15 × 2) + (0.90 × 1.15 × 2)		
		マルチU 500-H800 PB-500x500	躯体=9.7m2	
		— 1.0 — 0.9	7.8 m2	
基礎工	t=150mm	1.30 × 1.30	1.7 m2	
ステップ	二次製品		2.0 基	
管理枓③NO. 15+8.42	サイズ	B1500 — L1000 — H2200 壁厚=0.20 底厚=0.20 基礎厚=0.20		
コンクリート	21-12-40BB	(1.90 × 1.40 × 2.40 — 1.50 × 1.00 × 2.20)		
		BF-500 PB-500x500 台付管φ250	躯体=3.1m2	
		— 0.04 — 0.11 — 0.1	2.8 m3	
型 枠		(1.90 × 2.40 × 2) + (1.40 × 2.40 × 2)		
		+(1.50 × 2.40 × 2) + (1.00 × 2.40 × 2)		
		BF-500 PB-500x500 台付管φ250	躯体=27.8m2	
		— 0.3 — 0.7 — 0.1	26.7 m2	
基礎工	t=200mm	2.00 × 1.50	3.0 m2	
鉄筋	D13 SD345	構造図 (1) より	0.13 t	
ステップ	二次製品		6.0 基	

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
	パンチフリューム	Ⅱ－500	$0.645\text{m}^2/\text{m} \times 168\text{m} = 108.4\text{m}^2$	108.4 m ²
	横断フリューム	500型	$0.86\text{m}^2/\text{m} \times 7\text{m} = 6.0\text{m}^2$	6.0 m ²
	掛口（異形）		$0.645\text{m}^2/\text{m} \times 8\text{m} = 5.2\text{m}^2$	5.2 m ²
	管理枿①		構造図(1)参照	1.7 m ²
	管理枿②		構造図(1)参照	1.7 m ²
	管理枿③		構造図(1)参照	3.0 m ²
	ボックスカルバート	B500×H500	$0.92\text{m}^2/\text{m} \times 12\text{m} = 11.0\text{m}^2$	11.0 m ²
	現場打水路		現場打水路計算書より	3.6 m ²
	マルチU型水路	MU-500x800	$0.90\text{m}^2/\text{m} \times 12.0\text{m} = 10.8\text{m}^2$	10.8 m ²
			合計	151.4 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	1356.1 m2	車道部+すりつけ舗装
	置換層（路床盛土）	再生クラッシャラン RC-40 t =40cm	501.5 m3	1253.8m3×0.4m
	下層路盤工	再生クラッシャラン RC-40 t =20cm	1253.8 m2	
	上層路盤工	粒調碎石 M-40 t =15cm	1253.8 m2	
	下層路盤工	再生クラッシャラン RC-40 t =19cm	77.5 m2	
	上層路盤工	粒調碎石 M-25 t =10cm	77.5 m2	
	表層工	再生密粒度As20F t =5cm	1331.3 m2	
すりつけ舗装	表層工	再生密粒度As20F t =4cm	24.8 m2	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. 11 + 11.60		6.00			6.00			
NO. 12 + 0.00	8.40	6.00	6.00	50.40	6.00	6.00	50.40	
NO. 13 + 0.00	20.00	6.00	6.00	120.00	6.00	6.00	120.00	
NO. 14 + 0.00	20.00	6.00	6.00	120.00	6.00	6.00	120.00	
NO. 15 + 0.00	20.00	6.00	6.00	120.00	6.00	6.00	120.00	
NO. 16 + 0.00	20.00	6.00	6.00	120.00	6.00	6.00	120.00	
NO. 17 + 0.00	20.00	6.00	6.00	120.00	6.00	6.00	120.00	
NO. 18 + 0.00	20.00	6.00	6.00	120.00	6.00	6.00	120.00	
NO. 19 + 0.00	20.00	6.00	6.00	120.00	6.00	6.00	120.00	
NO. 20 + 0.00	20.00	6.00	6.00	120.00	6.00	6.00	120.00	
NO. 21 + 0.00	20.00	6.00	6.00	120.00	6.00	6.00	120.00	
NO. 21 + 16.80	16.80	6.50	6.25	105.00	6.50	6.25	105.00	
交差点部①				18.43			18.43	舗装展開図参照
合計	205.20			1253.8			1253.8	

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-25)			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. 21 + 16.80		6.50			6.50			
NO. 22 + 0.00	3.20	6.50	6.50	20.80	6.50	6.50	20.80	
NO. 22 + 4.20	4.20	6.50	6.50	27.30	6.50	6.50	27.30	
NO. 22 + 5.30	1.10	0.00	3.25	3.58	0.00	3.25	3.58	
交差点部②				25.77			25.77	舗装展開図参照
合計	8.50			77.5			77.5	

[illegible][illegible]

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. 11+11.60～NO. 21+16.80 L= 204.4 m 外側線 R NO. 11+11.60～NO. 21+16.80 <u>L= 204.4 m</u> 合計L= 408.8 m	m	408.8												
	溶融式 ◆ゼブラ W=30cm 停止指導線 2.0m L= 2.0 m 交差点標示 3.7m <u>L= 3.7 m</u> 合計L= 5.7 m	m	5.7												
	<table border="1"> <thead> <tr> <th></th><th>設計数量 x</th><th>標準作業量 d</th><th>計上機械労務費</th></tr> </thead> <tbody> <tr> <td>ペイント式（実線15cm）</td><td>408.8</td><td>3000</td><td>1389.9 m</td></tr> <tr> <td>溶融式（ゼブラ30cm）</td><td>5.7</td><td>525</td><td>19.4 m</td></tr> </tbody> </table>		設計数量 x	標準作業量 d	計上機械労務費	ペイント式（実線15cm）	408.8	3000	1389.9 m	溶融式（ゼブラ30cm）	5.7	525	19.4 m	m	1389.9
	設計数量 x	標準作業量 d	計上機械労務費												
ペイント式（実線15cm）	408.8	3000	1389.9 m												
溶融式（ゼブラ30cm）	5.7	525	19.4 m												
		m	19.4												
	$\Sigma (x_i/d_i) = 0.1471 < 1/2$ $1 = \Sigma(x_i/d_i) \times \alpha$ $1 = 0.1471 \times \alpha$ $\alpha = 6.80$ 機械労務費は、設計数量×α×1/2とする。														