

令和6年度（繰越）

交通安全対策補助通学路緊急対策事業 歩道整備工事

市道 新春日街道線

駒ヶ根市 福岡 大徳原

数 量 計 算 書

駒 ヶ 根 市 役 所

数量総括表

市道新春日街道線 福岡大徳原

費目・工種・種別・細別・施工名称など	規格 1	数量	単位
道路改良			式
道路土工			式
掘削工			式
掘削		50	m 3
盛土工			式
路床盛土（歩道・発生土）		20	m 3
路床盛土（発生土）		140	m 3
路体盛土（発生土）		50	m 3
残土処理工			式
土砂等運搬（不足土）		90	m 3
擁壁工			式
作業土工			式
床掘り		440	m 3
埋戻し		310	m 3
場所打擁壁工（構造物単位）			式
小型擁壁	小型重力式（1）	5	m 3
重力式擁壁	重力式擁壁(1)	13	m 3
プレキャスト擁壁工（1）			式
プレキャストL型擁壁	H=1.25m転落防止柵建込型 製品長L=2m	8	m
プレキャストL型擁壁	H=1.5m転落防止柵建込型 製品長L=2m	12	m
プレキャストL型擁壁	H=1.75m転落防止柵建込型 製品長L=2m	10	m
プレキャストL型擁壁	H=2.0m転落防止柵建込型 製品長L=2m	12	m
プレキャストL型擁壁	H=2.25m転落防止柵建込型 製品長L=2m	12	m
プレキャストL型擁壁	H=2.5m転落防止柵建込型 製品長L=2m	12	m
プレキャストL型擁壁	H=2.75m転落防止柵建込型 製品長L=2m	6	m
プレキャスト擁壁工（2）			式
プレキャストL型擁壁	H=1.75m転落防止柵建込型 製品長L=2m（基礎補強材）	6	m
プレキャストL型擁壁	H=2.0m転落防止柵建込型 製品長L=2m（基礎補強材）	12	m
プレキャストL型擁壁	H=2.25m転落防止柵建込型 製品長L=2m（基礎補強材）	10	m
プレキャストL型擁壁	H=2.5m転落防止柵建込型 製品長L=2m（基礎補強材）	4	m
排水構造物工			式
作業土工			式
床掘り		30	m 3
埋戻し		20	m 3
基面整正		120	m 3
側溝工			式
自由勾配側溝	300*300 L=2000 縦断用	168	m
側溝蓋	自由勾配側溝縦断用300ｸﾞﾚｰﾃﾞﾝｸﾞ T-20L=1000	17	枚
側溝蓋	自由勾配側溝300用 甲蓋	138	枚
プレキャストU型側溝	長尺U型側溝横断用300型	10	m
長尺U型側溝 蓋		10	枚
管渠工			式
排水管敷設	硬質ポリ塩化ビニル管 φ200	11	m
縁石工			式
縁石工			式
歩車道境界ブロック	長尺両R B種 標準	107	m

防護柵工			式
防止柵工			式
転落（横断）防止柵	P-3w	104	m
構造物撤去工			式
防護柵撤去工			式
防護柵撤去	防音フェンス	36	m
防護柵撤去	ガードレール	94	m
構造物取壊し工			式
コンクリート構造物取壊し	無筋	244	m ³
排水構造物撤去工			式
U型側溝撤去	横断水路	11	m
U型側溝撤去	BF300	49	m
道路付属施設撤去工			式
標識撤去		1	基
カーブミラー撤去		1	基
運搬処理工			式
殻運搬	無筋コンクリート	244	m ³
殻運搬	二次製品	3	m ³
殻処分	無筋コンクリート殻	574	t
殻処分	二次製品	6	t
舗装版撤去工（昼間）	昼間		式
舗装版破碎工			式
舗装版切断	アスファルト舗装版 t = 15 c m以下	82	m
舗装版破碎積込	t = 15 c m以下 118.3+66.3=184.6	180	m ²
殻運搬	アスファルト殻	14	m ³
殻処分	アスファルト殻	33	t
路面切削工	夜間		式
路面切削工			式
路面切削	切削深 t = 5 c m	451	m ²
舗装版撤去工（夜間）	夜間		式
舗装版破碎工			式
殻運搬（路面切削）	アスファルト舗装工 本線車道部① 面積計算書より 450.9*0.05 = 22.5	23	m ³
殻処分	アスファルト切削くず	52	t
舗装			式
舗装工（昼間）			式
舗装準備工			式
不陸整正	118.3+170.6+64.9=353.8	354	m ²
アスファルト舗装工			式
下層路盤（車道・路肩部）	RC-40 t = 13 c m 118.3（本線車道部②）	118	m ²
下層路盤（車道・路肩部）	RC-40 t = 20 c m 64.9（取付部）	65	m ²
下層路盤（歩道部）	RC-40 t=15cm 170.6	171	m ²
上層路盤（車道・路肩部）	M-25 t = 10 c m 118.3	118	m ²
上層路盤（車道・路肩部）	M-40 t = 15 c m 64.9	65	m ²
上層路盤（歩道部）	RC-40 t=10cm 170.6	171	m ²
基層（車道・路肩部）	再生粗粒度 A s 20 t = 6 c m 118.3	118	m ²
表層（車道・路肩部）	再生密粒度 As（20F） t = 4 c m 64.9	65	m ²
透水性舗装工			式

表層	歩道 開粒 A s 13 t=3cm 170.6	171	m ²
舗装工（夜間）	夜間		式
アスファルト舗装工			式
表層（車道・路肩部）	密粒(20F)改質ポリマーII型 t = 5 c m 450.9+118.3	569	m ²
区画線工			式
区画線工			式
ペイント式区画線（一式単価）	実線15cm		式
区画線設置（機・労のみ）	ペイント式（車載式）実線 1 5 c m	235	m
区画線設置（材料費のみ）	ペイント式（車載式）実線 1 5 c m	180	m
溶融式区画線（一式単価）	実線 15 c m		式
区画線設置（機・労のみ）	溶融式（手動）実線 15 c m	10	m
区画線設置（材料費のみ）	溶融式（手動）実線 15 c m	8	m
溶融式区画線（一式単価）	ゼブラ 30 c m		式
区画線設置（機・労のみ）	溶融式（手動）ゼブラ 30 c m	4	m
区画線設置（材料費のみ）	溶融式（手動）ゼブラ 30 c m	3	m
高視認性区画線（一式単価）	非リブ溶融 実線黄15 c m 供用		式
高視認性区画線設置（機・労のみ）	非リブ式（溶融式） 供用区間 実線 黄 鉛・クロムフリー 1 5 c m	103	m
高視認性区画線設置（材料費のみ）	非リブ式（溶融式） 供用区間 実線 黄 鉛・クロムフリー 1 5 c m	79	m
溶融式区画線（一式単価）	ゼブラ 15 c m		式
区画線設置（機・労のみ）	溶融式（手動）ゼブラ 15 c m	72	m
区画線設置（材料費のみ）	溶融式（手動）ゼブラ 15 c m	55	m
溶融式区画線（一式単価）	ゼブラ 45 c m		式
区画線設置（機・労のみ）	溶融式（手動）ゼブラ 4 5 c m	38	m
区画線設置（材料費のみ）	溶融式（手動）ゼブラ 4 5 c m	29	m
溶融式区画線（一式単価）	矢印・文字15 c m換算		式
区画線設置（機・労のみ）	溶融式（手動）矢印・記号・文字 1 5 c m換算	12	m
区画線設置（材料費のみ）	溶融式（手動）矢印・記号・文字 1 5 c m換算	9	m
区画線消去			式
削り取り式（機・労のみ）	W = 15 c m 15cm換算	80	m
削り取り式（材料費のみ）	W = 15 c m 15cm換算	61	m
道路付属施設工			式
道路付属物工			式
カーブミラー設置	鏡面再利用	1	基
大型標識撤去復旧		1	箇所
境界工			式
境界杭	材料費計上無 根巻き無	11	本
仮設工			式
任意仮設工	昼間		式
交通管理工			式
交通誘導警備員	昼間	282	人・日
任意仮設工	夜間		式
交通管理工			式
交通誘導警備員	夜間	25	人・日
運搬費			
建設機械運搬費			台
貨物自動車運搬費	路面切削機 ホイール・廃材積込装置 2 m片道運搬距離31.4 k m	1	台
技術管理費			
平板載荷試験（構造物基面）掘削別途	反力用重機費用含む：5 t 以内	1	箇所

土 量 集 計 表

道路土工

工種	数量	備考	工種	数量	備考
掘削	46.8		歩道盛土	22.1	
			路床盛土	140.3	
			路体盛土	54.9	
掘削合計	46.8		盛土合計	217.3	

不足土

$$V = 217.3 / 0.9 - 46.8 = 194.6$$

$$194.6 - 96.4(\text{擁壁工}) - 8.9(\text{排水構造物工}) = 89.3 \text{ m}^3$$

擁壁工 作業土工

工種	数量	備考	工種	数量	備考
床堀 L側	437.6		埋戻し L側	307.1	
床堀 R側	0.0		埋戻し R側	0.0	
床堀合計	437.6		埋戻し合計	307.1	

残土処理

$$V = 437.6 - 307.1 / 0.9 = 96.4 \text{ m}^3$$

排水構造物工 作業土工

工種	数量	備考	工種	数量	備考
床堀 L側	0.0		埋戻し L側	0.0	
床堀 R側	23.8		埋戻し R側	17.0	
床堀合計	23.8		埋戻し合計	17.0	

残土処理

$$V = 23.8 - 17.0 / 0.9 = 4.9 \text{ m}^3$$

道路土工土量計算書

[illegible][illegible]

FNO.	-6	0.3		0.15			12.3	1.8		
------	----	-----	--	------	--	--	------	-----	--	--

FNO.	-5	-15.00	0.8			0.55			5.0	2.8		
------	----	--------	-----	--	--	------	--	--	-----	-----	--	--

FNO	-5	0.5	0.65	15.0	9.8
-----	----	-----	------	------	-----

FN0	-4	0.6	0.55	20.0	11.0
-----	----	-----	------	------	------

EN0	-3	-3.00	0.2		0.40		17.0	6.8		
-----	----	-------	-----	--	------	--	------	-----	--	--

FN0	-2	-14 00	0 4			0 30			9 0	2 7		
-----	----	--------	-----	--	--	------	--	--	-----	-----	--	--

ENO	-2	0.3			0.35			14.0	4.9		
-----	----	-----	--	--	------	--	--	------	-----	--	--

ENO	-1	0.4			0.35			20.0	7.0		
-----	----	-----	--	--	------	--	--	------	-----	--	--

[illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible][illegible]

道 路 土 工 土 量 計 算 書												
位 置			断 面 積			平 均 断 面 積			区間 延長 (m)	土 量		
			(m2)			(m2)				(m3)		
			歩道 盛土	路床 盛土	路体 盛土	歩道 盛土	路床 盛土	路体 盛土		歩道 盛土	路床 盛土	路体 盛土
FNO.	-6	-12.30	0.0	0.0	0.0	——	——	——	——	——	——	——
FNO.	-6		0.2	0.8	0.0	0.10	0.40	0.00	12.3	1.2	4.9	0.0
FNO.	-5	-15.00	0.2	0.8	0.0	0.20	0.80	0.00	5.0	1.0	4.0	0.0
FNO.	-5		0.2	1.0	0.0	0.20	0.90	0.00	15.0	3.0	13.5	0.0
FNO.	-4		0.1	1.0	0.4	0.15	1.00	0.20	20.0	3.0	20.0	4.0
FNO.	-3	-3.00	0.2	1.5	1.1	0.15	1.25	0.75	17.0	2.6	21.3	12.8
FNO.	-2	-14.00	0.2	1.2	0.6	0.20	1.35	0.85	9.0	1.8	12.2	7.7
FNO.	-2		0.3	2.0	0.6	0.25	1.60	0.60	14.0	3.5	22.4	8.4
FNO.	-1		0.3	2.2	1.6	0.30	2.10	1.10	20.0	6.0	42.0	22.0

作 業 土 工 土 量 計 算 書										
位 置	断 面 積 (m2)			平 均 断 面 積 (m2)			区間 延長 (m)	土 量 (m3)		
	床堀	埋戻		床堀	埋戻			床堀	埋戻	
擁壁工 L側										
FNO. -6 -12.30	0.0	0.0		——	——	——	——	——	——	——
FNO. -6	1.8	1.1		0.90	0.55		12.3	11.1	6.8	
FNO. -5 -15.00	2.1	1.4		1.95	1.25		5.0	9.8	6.3	
FNO. -5	3.2	2.3		2.65	1.85		15.0	39.8	27.8	
FNO. -4	5.0	3.7		4.10	3.00		20.0	82.0	60.0	
FNO. -3 -3.00	4.7	3.4		4.85	3.55		17.0	82.5	60.4	
FNO. -2 -14.00	6.9	5.4		5.80	4.40		9.0	52.2	39.6	
FNO. -2	3.7	2.2		5.30	3.80		14.0	74.2	53.2	
FNO. -1	4.9	3.1		4.30	2.65		20.0	86.0	53.0	
合計								437.6	307.1	

作 業 土 工 土 量 計 算 書										
位 置	断 面 積 (m2)			平 均 断 面 積 (m2)			区間 延長 (m)	土 量 (m3)		
	床堀	埋戻		床堀	埋戻			床堀	埋戻	
排水構造物工 L側										
FNO. -6 -12.30	0.0	0.0		——	——	——	——	——	——	——
FNO. -6	0.3	0.2		0.15	0.10		12.3	1.8	1.2	
FNO. -5 -15.00	0.4	0.2		0.35	0.20		5.0	1.8	1.0	
FNO. -5	0.2	0.1		0.30	0.15		15.0	4.5	2.3	
FNO. -4	0.0	0.0		0.10	0.05		20.0	2.0	1.0	
FNO. -3 -3.00	0.0	0.0		0.00	0.00		17.0	0.0	0.0	
FNO. -2 -14.00	0.0	0.0		0.00	0.00		9.0	0.0	0.0	
FNO. -2	0.0	0.0		0.00	0.00		14.0	0.0	0.0	
FNO. -1	0.0	0.0		0.00	0.00		20.0	0.0	0.0	
合計								10.1	5.5	

擁壁工 延長調書

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

重力式擁壁(1)						材 料 計 算 書		1式当り
名 称	計 算 式							数 量
寸法表	1: 0.60 法率 = 1.166 天端幅 = 0.40							
	測点	擁壁高	斜長	底版幅	基礎幅	断面積	単距離	
	FN0.-2-12.3	1.25	1.46	1.15	1.25	0.97	—	
		1.77	2.06	1.46	1.56	1.65	2.97	
		2.47	2.88	1.88	1.98	2.82	4.65	
コンクリート 18-8-40BB	$V = (0.97 + 1.65) / 2 \times 2.97 = 3.89$							
	$V = (1.65 + 2.82) / 2 \times 4.65 = 10.39$							
	控除(ボックスカルバート500×500 2箇所)							
	$V = 0.70 \times 0.70 \times 1/2 (0.40 + 1.46)$							
	$\times 2 = -0.91$							
	合計 = 13.37							13.37 m ³
型枠	$A = (1.25 + 1.77) / 2 \times 2.97$ (前面) = 4.48							
	$A = (1.77 + 2.47) / 2 \times 4.65$ " = 9.86							
	$A = (1.46 + 2.06) / 2 \times 2.97$ (背面) = 5.23							
	$A = (2.06 + 2.88) / 2 \times 4.65$ " = 11.49							
	控除(ボックスカルバート500×500 2箇所)							
	$A = 0.70 \times 0.70 \times 2 = -0.98$							
	$A = 0.70 \times 0.70 \times 1.166 \times 2 = -1.14$							
	合計 = 28.94							28.9 m ²
水抜パイプ VPφ50 L=1300	$A = 4.48 + 9.86 = 14.34$							
	$L = 14.34 / 2.00 \times 1.30 = 9.32$							9.3 m

[illegible]

プレキャストL型擁壁(1)			材 料 計 算 書		10m当り
名 称	計 算 式			数 量	
転落防止柵 取付型 H=1250～2750	全サイズ	N=	5.00	5 個	
敷モルタル 1:3	H=1250	V=	1.00 × 0.03 × 10.00 = 0.30	0.30 m3	
	H=1500	V=	1.05 × 0.03 × 10.00 = 0.32	0.32 m3	
	H=1750	V=	1.23 × 0.03 × 10.00 = 0.37	0.37 m3	
	H=2000	V=	1.40 × 0.03 × 10.00 = 0.42	0.42 m3	
	H=2250	V=	1.58 × 0.03 × 10.00 = 0.47	0.47 m3	
	H=2500	V=	1.75 × 0.03 × 10.00 = 0.53	0.53 m3	
	H=2750	V=	1.93 × 0.03 × 10.00 = 0.58	0.58 m3	
基礎 コンクリート 18-8-25BB	H=1250	V=	1.20 × 0.10 × 10.00 = 1.20	1.20 m3	
	H=1500	V=	1.25 × 0.10 10.00 = 1.25	1.25 m3	
	H=1750	V=	1.43 × 0.10 10.00 = 1.43	1.43 m3	
	H=2000	V=	1.60 × 0.10 10.00 = 1.60	1.60 m3	
	H=2250	V=	1.78 × 0.10 10.00 = 1.78	1.78 m3	
	H=2500	V=	1.95 × 0.10 10.00 = 1.95	1.95 m3	
	H=2750	V=	2.13 × 0.10 10.00 = 2.13	2.13 m3	
型枠	全サイズ	A=	0.10 × 10.00 × 2 = 2.00	2.0 m2	
基礎材 RC-40 t=150	H=1250	A=	1.40 × 10.00 = 14.00	14.00 m2	
	H=1500	A=	1.45 × 10.00 = 14.50	14.50 m2	
	H=1750	A=	1.63 × 10.00 = 16.30	16.30 m2	
	H=2000	A=	1.80 × 10.00 = 18.00	18.00 m2	
	H=2250	A=	1.98 × 10.00 = 19.80	19.80 m2	
	H=2500	A=	2.15 × 10.00 = 21.50	21.50 m2	
	H=2750	A=	2.33 × 10.00 = 23.30	23.30 m2	

プレキャストL型擁壁(2)			材 料 計 算 書	
			10m当り	
名 称	計 算 式		数 量	
転落防止柵 取付型 H=750～2500	全サイズ	N= 5.00	5 個	
敷モルタル 1:3				
	H=1750	V= 1.23 × 0.03 × 6.00 = 0.22	0.22 m3	
	H=2000	V= 1.40 × 0.03 × 12.00 = 0.50	0.50 m3	
	H=2250	V= 1.58 × 0.03 × 10.00 = 0.47	0.47 m3	
	H=2500	V= 1.75 × 0.03 × 4.00 = 0.21	0.21 m3	
基礎 コンクリート 18-8-25BB				
	H=1750	V= 1.43 × 0.10 6.00 = 0.86	0.86 m3	
	H=2000	V= 1.60 × 0.10 12.00 = 1.92	1.92 m3	
	H=2250	V= 1.78 × 0.10 10.00 = 1.78	1.78 m3	
	H=2500	V= 1.95 × 0.10 4.00 = 0.78	0.78 m3	
型枠	全サイズ	A= 0.10 × 10.00 × 2 = 2.00	2.0 m2	

[illegible]

[illegible]

排水構造物工 計 算 書		
名 称	計 算 式	数 量
側溝工		
自由勾配側溝 300×300縦断用	L= 排水構造物工 延長調書より = 168.2	168.2 m
グレーチング蓋 車道用300 L=1.0m	N= (168.2 + 0.0) / 10.0 = 16.8	17 枚
コンクリート蓋 車道用300 L=0.5m	N= (168.2 + 3.9) / 2 = 86.1	
	= 86.1 - 16.8 = 69.2	
	= 69.2 × 2 = 138.4	138 枚
長尺U型側溝 横断用300型	L= 排水構造物工 延長調書より = 10.0	10.0 m
グレーチング蓋 横道用300 L=1.0m	N= 10.0 / 1.0 = 10.0	10 枚
管渠工		
硬質ポリ塩化 ビニル管 φ200	L= 排水構造物工 延長調書より = 11.0	11.0 m

基面整正 計算書

[illegible]

排水構造物工延長調書

名 称	規 格	測 点			数 量	備 考
		位置	自	至		
自由勾配側溝	300×300 縦断用	左	FNO. -6 - 4.6	FNO. 0 - 17.7	106.9	
		右	FNO. -6 - 11.6	FNO. -6 - 0.4	11.3	
		右	FNO. -5 - 9.0	FNO. -2 - 19.0	50.0	
				合計	168.2	m
	長尺U型側溝 横断用300型	右	FNO. -5 - 19.0	FNO. -5 - 9.0	10.0	m
硬質ポリ塩化 ビニル管	VPφ200	左	FNO. -6 - 15.1	FNO. -6 - 4.6	11.0	m

[illegible]

[illegible]

[illegible]

緣 石 工 延 長 調 書

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

構 造 物 撤 去 工 計 算 書		
名 称	計 算 式	数 量
防護柵撤去工		
防護柵撤去	防音フェンス	
	L= 構造物撤去工延長調書より = 36.4	36.4 m
	ガードレール	
	L= 構造物撤去工延長調書より = 93.8	93.8 m
構造物取壊し工		
コンクリート 構造物取壊し		
(無筋構造物)	重力式擁壁①	
	A1= $1/2 (0.40 + 0.85) \times 0.90 = 0.56$	
	A2= $1/2 (0.40 + 1.60) \times 2.40 = 2.40$	
	A3= $1/2 (0.40 + 1.05) \times 1.30 = 0.94$	
	V1= $1/2 (0.56 + 2.40) \times 67.90 = 100.49$	
	V2= $1/2 (2.40 + 0.94) \times 6.30 = 10.52$	
	計 = 111.01	
	重力式擁壁②	
	A1= $1/2 (0.40 + 1.25) \times 1.70 = 1.40$	
	A2= $1/2 (0.40 + 1.65) \times 2.50 = 2.56$	
	A3= $1/2 (0.40 + 2.10) \times 3.40 = 4.25$	
	A4= $1/2 (0.40 + 2.05) \times 3.30 = 4.04$	
	V1= $1/2 (1.40 + 2.56) \times 4.20 = 8.32$	
	V2= $1/2 (2.56 + 4.25) \times 34.50 = 117.47$	
	V3= $1/2 (4.25 + 4.04) \times 0.90 = 3.73$	
	計 = 129.52	

[illegible]

構 造 物 撤 去 工 計 算 書		
名 称	計 算 式	数 量
舗装版切断	歩道舗装	
		m
アスファルト舗装 版 t=4cm	L= 9.50 + 5.90 = 15.40	15.4 m
	車道舗装	
アスファルト舗装 版 t=10cm	L= 7.10 + 59.40 = 66.50	66.5 m
	合計	81.9
舗装版取壊し		
	民地舗装	
アスファルト舗装 版t=4cm	A= 66.30 = 66.30	66.3 m ²
	車道舗装	
アスファルト舗装 版t=10cm	A= 118.30 = 118.30	118.3 m ²
舗装版破碎積込	66.30 + 118.3 = 184.60	180 m ²
殻運搬	(66.3*0.04) + (118.3*0.1) = 14.482	14 m ³
殻処分	14.482*2.3 = 33.3	33 t
U型側溝撤去	横断水路	
	L= 構造物撤去工延長調書より = 11.0	11.0 m
	BF300	
	L= 構造物撤去工延長調書より = 48.9	48.9 m

[illegible]

構 造 物 撤 去 工 計 算 書		
名 称	計 算 式	数 量
運搬処理工		
無筋 コンクリート	重力式擁壁、小型擁壁、橋台、場所打水路①②	
	$V = 243.89 = 243.89$	
	集水桝 (500 × 500 × 700)	
	$V1 = 0.80 \times 0.80 \times 0.85 = 0.54$	
	$-V2 = 0.50 \times 0.50 \times 0.70 = -0.18$	
	計 = 244.25	
	$V = 244.25 = 244.25$	244.3 m3
	$W = 244.25 \times 2.35 = 573.99$	574.0 t
鉄筋 コンクリート		
	横断水路	
	$V = 0.10 \times 11.00 = 1.10$	
	BF300	
	$V = 0.03 \times 48.90 = 1.47$	
	計 = 2.57	
	$V = 2.57 = 2.57$	2.6 m3
	$W = 2.57 \times 2.50 = 6.43$	6.4 t

構 造 物 撤 去 工 延 長 調 書

名 称	規 格	測 点			数 量	備 考
		位置	自	至		
排水構造物撤去工						
	場所打ち水路①	右	MNO. -6 - 11.6	MNO. -6 - 0.4	11.2	m
	横断水路	右	MNO. -5 - 19.0	MNO. -5 - 7.9	11.0	m
	BF300	右	MNO. -5 - 7.9	MNO. -2 - 19.0	48.9	m
付属物撤去工						
大型標識 撤去新設	大型案内標識	左	MNO. -5 - 10.3		1	箇所
標識撤去	標識	左	FNO. -3 - 7.5		1	基
カーブミラー 移設	カーブミラー	左	FNO. -5 - 15.6		1	箇所

[illegible]

舗 装 工 計 算 書

名 称	計 算 式	数 量
アスファルト舗装		
本線車道部①	面積計算より $A = 450.9$	
	合計 = 450.9	450.9 m2
本線車道部②	面積計算より $A = 118.3$	
	合計 = 118.3	118.3 m2
歩道部	面積計算より $A = 170.6$	
	合計 = 170.6	170.6 m2
取付部	面積計算より $A = 64.9$	
	合計 = 64.9	64.9 m2

アスファルト舗装工 本線車道部① 面積計算書-1

[illegible]

アスファルト舗装工 本線車道部② 面 積 計 算 書 -1					
測 点	舗 装 巾	平均舗装巾	区 間 長	面 積	摘 要
	0.50	———	———	———	
	0.50	0.50	4.2	2.1	L側
FNO. -6	0.50	0.50	0.4	0.2	〃
	0.50	0.50	1.0	0.5	〃
FNO. -5 - 15.00	0.50	0.50	4.0	2.0	〃
	0.50	0.50	6.0	3.0	〃
FNO. -5	0.50	0.50	9.0	4.5	〃
FNO. -4	0.63	0.57	20.0	11.4	〃
	0.90	0.77	15.0	11.6	〃
FNO. -3 - 3.00	0.93	0.92	2.0	1.8	〃
FNO. -3	1.03	0.98	3.0	2.9	〃
FNO. -2 - 14.00	1.23	1.13	6.0	6.8	〃
FNO. -2	0.86	1.05	14.0	14.7	〃
FNO. -1	1.37	1.12	20.0	22.4	〃
	1.43	1.40	2.3	3.2	〃
	0.50	———	———	———	〃
	0.50	0.50	2.3	1.2	〃
小計				88.3	
	0.50	———	———	———	
FNO. -5 - 15.00	0.50	0.50	4.0	2.0	R側
	0.50	0.50	6.0	3.0	〃
	0.50	———	———	———	〃
FNO. -5	0.50	0.50	9.0	4.5	〃
FNO. -4	0.50	0.50	20.0	10.0	〃
	0.50	0.50	15.0	7.5	〃
FNO. -3 - 3.00	0.50	0.50	2.0	1.0	〃
FNO. -3	0.50	0.50	3.0	1.5	〃
	0.50	0.50	1.0	0.5	〃
小計				30.0	

アスファルト舗装工 本線車道部② 面積計算書-2

[illegible]

アスファルト舗装工 歩道部 面積計算書 -1					
測 点	舗 装 巾	平均舗装巾	区 間 長	面 積	摘 要
	1.63	_____	_____	_____	
FNO. -6	1.63	1.63	4.6	7.5	
FNO. -5 - 15.00	1.63	1.63	5.0	8.2	
FNO. -5	1.63	1.63	15.0	24.5	
FNO. -4	1.63	1.63	20.0	32.6	
FNO. -3 - 3.00	1.63	1.63	17.0	27.7	
FNO. -3	1.63	1.63	3.0	4.9	
FNO. -2 - 14.00	1.63	1.63	6.0	9.8	
FNO. -2	1.63	1.63	14.0	22.8	
FNO. -1	1.63	1.63	20.0	32.6	
小計				170.6	
合計				170.6	

アスファルト舗装工 取付部 面積計算書 -1					
測 点	舗 装 巾	平均舗装巾	区 間 長	面 積	摘 要
	0.50	_____	_____	_____	
	0.50	0.50	10.0	5.0	取付部-1
小計				5.0	
	3.30	_____	_____	_____	
	3.30	3.30	5.0	16.5	取付部-2
	6.66	_____	_____	_____	〃
	6.66	6.66	1.4	9.3	〃
	6.96	_____	_____	_____	〃
	9.26	8.11	4.2	34.1	〃
小計				59.9	
合計				64.9	

区 画 線 工			計 算 書
名 称	計 算 式	数 量	
区画線工			
外側線 白色 W=15cm	L = 区画線工 延長調書より (外側線) = 176. 70	176. 7 m	
境界線 白色 W=15cm	L = 区画線工 延長調書より (境界線) = 7. 70	7. 7 m	
T字 白色 W=30cm	L = 区画線工 延長調書より (丁字) = 3. 00	3. 0 m	
中央線 黄色 W=30cm	L = 区画線工 延長調書より (中央線) = 79. 30	79. 3 m	
ゼブラ外側線 白色 W=15cm	L = 区画線工 延長調書より (ゼブラ外側線) = 55. 10	55. 1 m	
実線 白色 W=45cm	L = 区画線工 延長調書より (停止線、ゼブラ) = 28. 70	28. 7 m	
実線 白色 W=15cm換算	L = 区画線工 延長調書より (矢印) = 8. 90	8. 9 m	
区画線消去工			
実線 W=15cm	L = 撤去図より = 14. 20	14. 2 m	
実線 W=30cm	L = 撤去図より = 14. 20		
	15cm換算	28. 40 m	
実線 W=45cm	L = 撤去図より = 6. 00		
	15cm換算	18. 00 m	
	合計	60. 6	

区 画 線 工 延 長 調 書						
名 称	規 格	測 点			数 量	備 考
		位置	自	至		
外側線	白色 W=15cm	左	FNO. -6 - 11.6	FNO. 0 - 15.4	116.30	
		右	FNO. -6 - 11.6	FNO. -5 - 17.1	14.80	〃
		右	FNO. -5 - 10.5	FNO. -3 - 5.0	45.60	〃
				合計	176.70	m
境界線		中	FNO. -2 - 11.5	FNO. -2 - 3.8	7.70	
				合計	7.70	m

丁字	白色 W=30cm	中			3.00	ゼブラ
				合計	3.00	m
中央線	黄色 W=30cm	中	FNO. -6 - 11.6	FNO. -2 - 12.3	79.30	
				合計	79.30	m

区 画 線 工 延 長 調 書

名 称	規 格	測 点			数 量	備 考
		位置	自	至		
停止線	白色 W=45cm	中			1.30	ゼブラ
ゼブラ斜線		中			0.30	ゼブラ
		中			0.40	〃
		中			0.50	〃
		中			0.70	〃
		中			0.80	〃
		中			0.90	〃
		中			1.10	〃
		中			1.20	〃
		中			1.30	〃
		中			1.40	〃
		中			1.60	〃
		中			1.70	〃
		中			1.80	〃
		中			1.90	〃
		中			2.10	〃
		中			2.20	〃
		中			2.00	〃
		中			1.70	〃
		中			1.40	〃
		中			1.10	〃
		中			0.80	〃
		中			0.50	〃

区画線工延長調書

[illegible][illegible]

区画線工の種類が1つのみの場合

入力セル

リスト 番号	名称・規格・仕様	① 設計数量 (m)	② 日当たり標 準作業量 (m)	①／②	設計計上数量(m)		
					全ての費用	機・労のみ	材料費のみ

区画線工の種類が複数ある場合

リスト 番号	名称・規格・仕様	① 設計数量 (m)	② 日当たり標 準作業量 (m)	①／②	α	設計計上数量(m)		
						全ての費用	機・労のみ	材料費のみ
1	ペイント式 加熱式 溶剤型 実線 15cm 供用区間	180	3,000	0.06	2.61	—	235	180
25	溶融式 実線 15cm 供用区間	8	1,000	0.008	2.61	—	10	8
65	溶融式 ゼブラ 30cm 供用区間	3	525	0.0057	2.61	—	4	3
88	高視認性区画線工 非リブ式(溶融式) 実線 30cm 供用区間	79	500	0.158	2.61	—	103	79
57	溶融式 ゼブラ 15cm 供用区間	55	850	0.0647	2.61	—	72	55
69	溶融式 ゼブラ 45cm 供用区間	29	450	0.0644	2.61	—	38	29
73	溶融式 矢印・記号・文字(15cm換算) 供用区間	9	400	0.0225	2.61	—	12	9
77	区画線消去 削り取り式 15cm換算	61	300	0.2033	2.61	—	80	61
計				0.3834				

区画線消去(ウォータージェット式)を積算に用いる場合

リスト 番号	名称・規格・仕様	① 設計数量 (m)	② 日当たり標 準作業量 (m)	①／②	設計計上数量 (m)

[illegible]

付 属 物 施 設 工 延 長 調 書						
名 称	規 格	測 点			数 量	備 考
		位置	自	至		
付属物施設工						
大型標識 撤去新設	大型案内標識	左	N0. -5 - 10.3		1	箇所
カーブミラー 移設	カーブミラー	左	FN0. -5 - 15.6		1	箇所

境 界 工		集 計 表	新春日街道線	
名 称	計 算 式	単位	数 量	
境界工 境界杭	材料計上有 N=11	本	11	

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

交通誘導員集計表

昼間工事

日付	勤務時間	誘導員必要数	人数
7月	8:00 ～ 17:00	22日*3人=39人	66
8月	8:00 ～ 17:00	17日*3人=51人	51
9月	8:00 ～ 17:00	20日*3人=60人	60
10月	8:00 ～ 17:00	22日*3人=66人	66
11月	8:00 ～ 17:00	13日*3人=39人	39
合計			282

夜間工事

日付	勤務時間	誘導員必要数	人数
11月	21:00 ～ 6:00	5日*5人=25人	25
合計			25