

工事名 令和 5 年度

市道8102号線舗装補修工事

数 量 計 算 書

松 本 市 役 所

工 事 数 量 総 括 表

工事名 令和5年度 市道8102号線舗装補修工事					
工事区分・工種・種別	細 別	規 格	単 位	当初数量	摘 要
舗装工					
路面切削工					
路面切削	t=6cm以下	= 1652.4	m ²	1650	
As殻運搬	運搬距離 3.5km以下	= 99.1	m ³	99	
As殻処分		= 227.9	t	228	
舗装工					
表 層	再密20F t=50	= 1652.4	m ²	1650	
基層補修	再密13F t=20 1.4m未満	= 247.9	m ²	248	
薄層カラー舗装	樹脂系すべり止め RPN-301	= 45.0	m ²	45	
区画線工					
ペイント式区画線					
外側線	実線 白 15cm	= 660.0		660	機・労のみ
外側線	実線 白 15cm	= 574.0		570	材のみ
溶融式区画線					
横断歩道・停止線・ゼブラ	ゼブラ 45cm	= 82.0		82	機・労のみ
横断歩道・停止線・ゼブラ	ゼブラ 45cm	= 72.0		72	材のみ
ダイヤモンド	15cm換算	= 39.0		39	機・労のみ
ダイヤモンド	15cm換算	= 34.0		34	材のみ
仮設工					
交通管理工					
交通誘導警備員	B 昼間	= 18.5	人	19	
運搬費					
建設機械運搬費					
貨物自動車運搬費	片道	= 2.0	台	2	往復分

面積計算書

切削オーバーレイ工 (No. 1307. 0~No. 1610. 0)

測点	点間距離 (m)	幅員 (m)	平均幅員 (m)	施工面積 (㎡)		測点	点間距離 (m)	幅員 (m)	平均幅員 (m)	施工面積 (㎡)	
				切削工 (㎡) t=5cm	舗装工 (㎡) 表層 t=5cm					切削工 (㎡) t=5cm	舗装工 (㎡) 表層 t=5cm
P. 1307. 0		4. 60									
P. 1320. 0	13. 00	4. 60	4. 600	59. 80	59. 80						
P. 1340. 0	20. 00	4. 75	4. 675	93. 50	93. 50						
P. 1360. 0	20. 00	4. 80	4. 775	95. 50	95. 50						
P. 1380. 0	20. 00	5. 20	5. 000	100. 00	100. 00						
P. 1400. 0	20. 00	5. 00	5. 100	102. 00	102. 00						
P. 1420. 0	20. 00	4. 35	4. 675	93. 50	93. 50						
P. 1440. 0	20. 00	4. 30	4. 325	86. 50	86. 50						
P. 1460. 0	20. 00	4. 30	4. 300	86. 00	86. 00						
P. 1480. 0	20. 00	5. 45	4. 875	97. 50	97. 50						
P. 1500. 0	20. 00	5. 50	5. 475	109. 50	109. 50						
P. 1520. 0	20. 00	5. 65	5. 575	111. 50	111. 50						
P. 1540. 0	20. 00	5. 40	5. 525	110. 50	110. 50						
P. 1560. 0	20. 00	5. 20	5. 300	106. 00	106. 00						
P. 1580. 0	20. 00	5. 95	5. 575	111. 50	111. 50						
P. 1589. 0	9. 00	8. 95	7. 450	67. 05	67. 05						
P. 1600. 0	11. 00	9. 00	8. 975	98. 73	98. 73						
P. 1602. 0	2. 00	9. 20	9. 100	18. 20	18. 20						
P. 1610. 0	8. 00	17. 75	13. 475	107. 80	107. 80						
舗装控除	L	W									
横断VS	4. 50	0. 60		2. 70	2. 70						
合計	303. 00			1652. 38	1652. 38						

区画線工数量計算書

名称	規格	測点			数量	備考	
		左右					
外側線 (ペイント式)	実線 白 幅15cm	両側	P. 1307.0 ~ 1610.0	303.0 × 2	606.0		
		右	P. 1340.0 付近	枝線部	10.2	枝線 控除区間	
		左	P. 1420.0 付近	枝線部	6.0	〃	
		左右	P. 1460.0 付近	横断歩道	6.0	〃	
		左	P. 1540.0 付近	枝線部	4.0	〃	
		左右	P. 1600.0 付近	横断歩道	6.0	〃	
					合計	573.8	m
横断歩道 (溶融式)	ゼブラ 幅45cm		P. 1460.0 付近	3.00 × 6	18.00		
			P. 1600.0 付近	3.00 × 9	27.00		
			P. 1600.0 付近	2.60 × 1	2.60		
				小計	47.60	m	
停止線 (溶融式)	ゼブラ 幅45cm	左	P. 1460.0 付近		2.10		
		右	P. 1480.0 付近		2.40		
		左	P. 1600.0 付近		3.70		
				小計	8.20	m	
ゼブラゾーン (溶融式)	ゼブラ 幅45cm		P. 1600.0 付近	1.4+1.6+1.8+2.0+2.2 +2.4+2.0+1.4+1.0	15.80		
				小計	15.80	m	
				合計	71.60	m	
矢印・文字・記号 (溶融式)	実線 白 15cm換算	左	P. 1420.0 1440.0 付近	2.1 × 4 × 2か所	16.80	ダイヤモンド	
		右	P. 1500.0 1520.0 付近	〃	16.80	〃	
				合計	33.60	m	

区画線設置工数量計算表

◎区画線設置・区画線消去(削り取り式)※高視認性区画線を含む													
番号	区分	規格	仕様	施工範囲	コード	日当たり作業量(m)	設計数量(m)		判別式	修正日当たり作業量(m)	積算数量(m)		
											(全ての費用)	(機・労のみ)	(材料費のみ)
1	ペイント式(車載式)	実線(加熱式・常温式)	15cm	供用区間	20211111	3,000	当初	574	$574 / 3000 = 0.1913 < 1/2$	$574 \times 1.15 = 660$		660	574
							変更						
2	熔融式	ゼブラ	45cm	供用区間	10131411	450	当初	72	$72 / 450 = 0.1600 < 1/2$	$72 \times 1.15 = 83$		83	72
							変更						
3	熔融式	矢印・記号・文字	15cm換算	供用区間	10141511	400	当初	34	$33.6 / 400 = 0.0840 < 1/2$	$34 \times 1.15 = 39$		39	34
							変更						
							当初						
							変更						
							当初						
							変更						
							当初						
							変更						
							当初						
							変更						
							当初						
							変更						
【注意1】区画線消去工(ウォータージェット式)は下表に入力してください。 【注意2】区分・規格・仕様・施工範囲の確認をお願いします。(誤りがあると作業量が出力されません。) 【注意3】設計数量が日当たり作業量に満たない場合、積算数量は(機・労のみ)と(材料費のみ)の二項目に計上されます。 【注意4】設計数量が日当たり作業量以上の場合、(全ての費用)として一項目に計上されます。							合計	$\Sigma = 0.4353 < 1/2$					
							係数 α	$\alpha = 0.5 / 0.4353 = 1.15$					
◎区画線消去(ウォータージェット式)													
番号	区分	規格	仕様	施工範囲	コード	日当たり作業量(m)	設計数量(m)		判別式	修正日当たり作業量(m)	積算数量(m)		
											(全ての費用)	(機・労のみ)	(材料費のみ)
							当初						
							変更						
							当初						
							変更						

交通誘導員計算書

種 別	細 別	規 格	計	数 量	摘 要
舗装工					
			Σ 日 人		
	路面切削	4000㎡以下	1652.4 / 1800 * 6.00 = 5.51	5.5	人
			Σ 日 人		
	表 層	3.0m以上	1652.4 / 2300 * 6.00 = 4.31	4.3	人
	基層補修	1.4m未満	247.9 / 250 * 6.00 = 5.95	6.0	人
	薄層カラー舗装		45.0 / 250 * 4.00 = 0.72	0.7	人
区画線工					
			Σ 日 人 Σ 日 人		
	区画線		660.0 / 3000 * 4.00 + 82.0 / 450 * 4.00		
			Σ 日 人 Σ 日 人		
			+ 39.0 / 400 * 4.00		
			= 2.00	2.0	人
	合計			18.5	人・日

