

工事名 令和 6 年度

市道8087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6年度 市道8087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
道路土工					
作業土工					
掘削		= 729.2	m ³	730	
土砂運搬	運搬距離 9.5km以下	= 729.2	m ³	730	
整地		= 729.2	m ³	730	
取壊し工					
路面切削	全面切削6cm以下（表層）	3314.5	m ²	3310	
	全面切削6cmを超え12以下（中・基層）	= 3314.5		3310	
As殻運搬（路面切削）	運搬距離 1.5km以下	= 497.2	m ³	497	
As殻処分		= 1143.6	t	1144	
舗装工					
アスファルト舗装工					
不陸整正	補足材なし	= 3314.5	m ²	3310	
下層路盤	再生クラッシャーランRC-40 t=120mm	= 3314.5	m ²	3310	
上層路盤	M-25 t=100mm	= 3314.5	m ²	3310	
基層	再生粗粒度20 t=50mm	= 3314.5	m ²	3310	
中間層	再生粗粒度20 t=50mm	= 3314.5	m ²	3310	
表層	再生密粒度20F t=50mm	= 3314.5	m ²	3310	
区画線工					
ペイント式					
		= 1170	m	1170	材
外側・センターライン	実線 白幅15cm	= 1270	m	1270	労・機
溶融式					
		= 72	m	72	材
センターライン	実線 黄幅15cm	= 78	m	78	労・機
仮設工事					
誘導員			人・日	90	
建設機械運搬費					
切削機			回	2	

面積計算書 (1)

掘削

測点	点間距離 (m)	幅員 (m)	平均幅員 (m)	施工面積 (m ²)
				掘削工 (m ²) t=22cm
P. 0. 0		7. 10		
P. 20. 0	20. 00	7. 10	7. 100	142. 00
P. 40. 0	20. 00	7. 60	7. 350	147. 00
P. 60. 0	20. 00	7. 60	7. 600	152. 00
P. 80. 0	20. 00	7. 60	7. 600	152. 00
P. 86. 8	6. 80	7. 60	7. 600	51. 68
P. 86. 8	0. 00	8. 00	7. 800	0. 00
P. 100. 0	13. 20	8. 00	8. 000	105. 60
P. 120. 0	20. 00	8. 10	8. 050	161. 00
P. 140. 0	20. 00	7. 50	7. 800	156. 00
P. 160. 0	20. 00	7. 70	7. 600	152. 00
P. 180. 0	20. 00	7. 60	7. 650	153. 00
P. 200. 0	20. 00	7. 90	7. 750	155. 00
P. 220. 0	20. 00	7. 90	7. 900	158. 00
P. 240. 0	20. 00	7. 90	7. 900	158. 00
P. 260. 0	20. 00	8. 00	7. 950	159. 00
P. 280. 0	20. 00	8. 10	8. 050	161. 00
P. 300. 0	20. 00	8. 00	8. 050	161. 00
P. 320. 0	20. 00	8. 20	8. 100	162. 00
P. 340. 0	20. 00	8. 30	8. 250	165. 00
P. 360. 0	20. 00	8. 20	8. 250	165. 00
P. 380. 0	20. 00	8. 10	8. 150	163. 00
P. 400. 0	20. 00	8. 20	8. 150	163. 00
P. 420. 0	20. 00	8. 20	8. 200	164. 00
P. 421. 0	1. 00	8. 20	8. 200	8. 20
小 計	421. 00			3314. 48
				t=22cm
				729. 19

面積計算書 (1)

舗装工

測点	点間距離 (m)	幅員 (m)	平均幅員 (m)	施工面積 (㎡)	
				不陸修正 (㎡)	上層・下層 表層・中間層・基層 t=15cm
P. 0. 0		7. 10			
P. 20. 0	20. 00	7. 10	7. 100	142. 00	142. 00
P. 40. 0	20. 00	7. 60	7. 350	147. 00	147. 00
P. 60. 0	20. 00	7. 60	7. 600	152. 00	152. 00
P. 80. 0	20. 00	7. 60	7. 600	152. 00	152. 00
P. 86. 8	6. 80	7. 60	7. 600	51. 68	51. 68
P. 86. 8	0. 00	8. 00	7. 800	0. 00	0. 00
P. 100. 0	13. 20	8. 00	8. 000	105. 60	105. 60
P. 120. 0	20. 00	8. 10	8. 050	161. 00	161. 00
P. 140. 0	20. 00	7. 50	7. 800	156. 00	156. 00
P. 160. 0	20. 00	7. 70	7. 600	152. 00	152. 00
P. 180. 0	20. 00	7. 60	7. 650	153. 00	153. 00
P. 200. 0	20. 00	7. 90	7. 750	155. 00	155. 00
P. 220. 0	20. 00	7. 90	7. 900	158. 00	158. 00
P. 240. 0	20. 00	7. 90	7. 900	158. 00	158. 00
P. 260. 0	20. 00	8. 00	7. 950	159. 00	159. 00
P. 280. 0	20. 00	8. 10	8. 050	161. 00	161. 00
P. 300. 0	20. 00	8. 00	8. 050	161. 00	161. 00
P. 320. 0	20. 00	8. 20	8. 100	162. 00	162. 00
P. 340. 0	20. 00	8. 30	8. 250	165. 00	165. 00
P. 360. 0	20. 00	8. 20	8. 250	165. 00	165. 00
P. 380. 0	20. 00	8. 10	8. 150	163. 00	163. 00
P. 400. 0	20. 00	8. 20	8. 150	163. 00	163. 00
P. 420. 0	20. 00	8. 20	8. 200	164. 00	164. 00
P. 421. 0	1. 00	8. 20	8. 200	8. 20	8. 20
				3314. 48	3314. 48
小 計	421. 00			3314. 48	3314. 48

区 画 線 工 数 量 計 算 書

名 称	規 格	測 点		数 量 (m)	備 考
		左右			
外側線 (ペイント式)	実線 白 幅15cm	右	P. 0.0 ~ 421.0	421.0	
		左	P. 0.0 ~ 120.0	120.0	
		左	P. 127.0 ~ 340.0	213.0	
		左	P. 354.0 ~ 421.0	67.0	
		小計			821.0
センターライン (ペイント式)	実線 白 幅15cm		P. 0.0 ~ 349.0	349.0	
		小計		349.0	
		合計		1170.0	
	設計値		1170		
センターライン (溶融式)	実線 黄 幅15cm		P. 349.0 ~ 421.0	72.00	
		合計		72.0	
		設計値		72	
判定	$\frac{1170}{3,000} + \frac{72}{1000}$				
	$= 0.4620 = 0.46 < \frac{1}{2}$				
	$\alpha = 2.165 = 2.17$				
外側線・ センターライン (ペイント式)	実線 白 幅15cm	1170		1170	材
		$1170 \times 2.17 \div 2 = 1269.5$		1270	労・機
センターライン (溶融式)	実線 黄 幅15cm	72		72	材
		$72 \times 2.17 \div 2 = 78.1$		78	労・機

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		
	掘削		730.0 / 230 * 6.00 = 19.04	19.04	人
			Σ 日 人		
	表層	車道	3310.0 / 2300 * 6.00 = 8.63	8.63	人
			Σ 日 人		
	中間層	車道	3310.0 / 2300 * 6.00 = 8.63	8.63	人
			Σ 日 人		
	基層	車道	3310.0 / 2300 * 6.00 = 8.63	8.63	人
			Σ 日 人		
	上層路盤	車道	3310.0 / 940 * 6.00 = 21.13	21.13	人
			Σ 日 人		
	下層路盤	車道	3310.0 / 940 * 6.00 = 21.13	21.13	人
区画線工					
			Σ 日 人 Σ 日 人		
	区画線		1170.0 / 3000 * 6.00 + 72.0 / 1000 * 6.00		
			Σ 日 人 Σ 日 人		
			= 2.77	2.77	人
				90.0	
	合計			90	人・日