数　量　総　括　表

1式当り

工　種	種　別	細　別	規　格	単位	数量	設計値	摘要
舗装							
	撤去工						
		舗装切断	As版 t=15cm以下	m	45.2	45	
		汚泥処分工		㎥	0.05	0.05	
		舗装版取壊し		㎡	2,268.9	2,270	
		舗装版取壊し		㎡	294.6	290	夜間
		殻運搬	Co殻	㎥	153.8	154	
	舗装工						
		不陸整正工	補足材1cm	㎡	2,268.9	2,270	
		不陸整正工	補足材1cm	㎡	294.6	290	夜間
		表層工	改質密粒度アスコン 玉砂利使用	㎡	2,268.9	2,270	
		表層工	改質密粒度アスコン 玉砂利使用	㎡	294.6	290	夜間
		表面処理工	自然風仕上げ	㎡	2,268.9	2,270	
		表面処理工	自然風仕上げ	㎡	294.6	290	夜間
		汚泥処分工		㎥	37.7	38	
	区画線工						
		区画線工	白色・実線 W=30cm	m	5.2	5	
		区画線工	白色・文字換算 W=15cm	m	18.6	19	
	仮設工						
		交通誘導警備員A		人	16	16	
		交通誘導警備員B		人	32	32	
		交通誘導警備員A	夜間	人	2	2	
		交通誘導警備員B	夜間	人	6	6	

数 量 計 算 書

一式当り

名　称	規　格	計　算　式	小　計	数　量
撤去工				
舗装版切断	As t=15cm以下	地蔵院西ノ口線　No.0　No.31 L=　3.05　+　3.65		
		四日市関線　No.0　No.0～+16.0　No.2+6.5～No.3+2.7 6.30　+　16.00　+　16.2　=	45.20	m 45.2
汚泥処分工		カッター汚泥量算出表 V=　0.05　=	0.05	m³ 0.05
舗装版取壊し	t=5cm	地蔵院西ノ口線 A=　2,268.9　舗装展開図より　=	2,268.9	m² 2,268.9
夜間 舗装版取壊し	t=5cm	四日市関線 A=　294.6　舗装展開図より　=	294.6	m² 294.6
殻運搬処理	(既設材1cm含む) Co殻	地蔵院西ノ口線　四日市関線 A=（　2,268.9　+　294.6　）×　0.06　=	153.81	m³ 153.8

数 量 計 算 書

一式当り

名　称	規　格	計　算　式	小　計	数　量
舗装工				
不陸整正工	補足材t＝1cm	地蔵院西ノ口線 A= 2,268.9　舗装展開図より　＝	2,268.9	m² 2,268.9
夜間 不陸整正工	補足材t＝1cm	四日市関線 A=　294.6　舗装展開図より　＝	294.6	m² 294.6
表層工	密粒度改質アスファルト13 t=5cm	地蔵院西ノ口線 A= 2,268.9　舗装展開図より　＝	2,268.9	m² 2,268.9
夜間 表層工	密粒度改質アスファルト13 t=5cm	四日市関線 A=　294.6　舗装展開図より　＝	294.6	m² 294.6
表面処理工		地蔵院西ノ口線 A= 2,268.9　舗装展開図より　＝	2,268.9	m² 2,268.9
表面処理工		四日市関線 A=　294.6　舗装展開図より　＝	294.6	m² 294.6
汚泥処分工		過年度実績単位数量 V=(2,268.9 +　294.6)×　0.0147　m³/m²	37.7	m³ 37.7

数 量 計 算 書

一式当り

名　　称	規　格	計　　算　　式	小　計	数　量
区画線工				
区画線工	実線・白色 W=30cm	当面停車場線 No.0付近停止線　　No.25+4.4付近T字 L=　　2.0 +　　3.2	5.20	m 5.2
	白色 文字換算	地蔵通西ノ口線　No.0付近止まれ L=　　18.6	18.60	m 18.6

各　種　計　算　書

カッター汚泥量算出表

・発生汚泥量

					切断深さ			切断延長				合計
アスファルト舗装版厚	t≦15cm	0.023	m	×	0.05	m	×	45.20	=	0.052	m3	0.05 m3
	t≦15cm	0.023	m	×		m	×		=	0.000	m3	
	t≦15cm	0.023	m	×		m	×		=	0.000	m3	
コンクリート舗装版厚	t≦15cm	0.023	m	×		m	×		=	0.000	m3	
	t≦15cm	0.023	m	×		m	×		=	0.000	m3	