工事数量総括表

丁事名	国道 265号線	防安舗装補修工事	₹ 01		阿蘇市一の宮町坂梨地	内			道路修繕	
						,, ,			道路修繕	
工事区分	エュ種	種別	細別	施工明細	規格	単位		数量	Ē	摘要
レベル1	V^*.1V2	レ^゙ル3	V^*.1V4	V^* JV4	レベル5	. –	当初設計			752
道路修繕	舗装工	切削オーバーレイエ								
					アスファルト舗装					
			舗装版切削		t=10cm	m2	1, 450			舗装工計算書より
			殼運搬		AS舗装版	m3	145			"
			殼処分		AS舗装版	t	341			"
					再生粗粒度AS 20mm					
			基層工		t=5cm	m2	1, 450			"
					再生密粒度AS 20mm					
			表層工		t=5cm	m2	1, 450			"
		薄層カラー舗装工	薄層カラー舗装		薄層カラー舗装(緑)	m2	153			薄層カラー舗装工集計表より
					薄層カラー舗装(茶)	m2	30			"
	区画線工	区画線工	高視認性区画線		車線境界線 白色実線 (W=15cm)	m	366			区画線集計表より
					車線境界線					
					黄色実線 (W=15cm)	m	184			"
					横断歩道・停止線					
					白色 (W=45cm)	m	114			"
					文字・記号					
					黄色(W=15cm換算)	m	20			"
	仮設工	交通管理工	交通誘導警備員		昼間 B	人・日	14			
土通仮設費	共通仮設費	運搬費	建設機械運搬費	貨物自動車運搬費		台	2			
八地区风	八型队队员	在 I I I I	在以	表 177日 初 中 庄 IX 其		П	2			
	技術管理費	地質調査	CBR試験			箇所	3			

舗 装 工 計 算 書 数 適 名 称 量 用 $1450 \times 0.1 = 145$ 路面切削 1,450.0 m2 t=10cm 殼運搬 145.00m3 $145 \times 2.35 = 340.75$ 1,450.0 m2 殼処分 表層工(再生密粒度AS) t=5cm 340.75t 基層工(再生粗粒度AS) 1,450.0 m2 t=5cm 延長合計 200.0 m 当初設計 路面切削 表層工(再生密粒度AS) 基層工(再生粗粒度AS) 名 測 点 距離 幅員 平均幅員 数量 幅員 平均幅員 数量 幅員 平均幅員 数量 7.25 7. 25 7.25 No. 0 7. 25 + 10.00 10.0 7. 250 72.50 7. 25 7. 250 72.50 7. 25 7. 250 72.50 7. 25 7. 250 7. 250 72. 50 7. 250 10.0 72.50 7. 25 7. 25 72.50 No. 7. 25 72. 50 + 10.00 10.0 7. 25 7. 250 72.50 7. 250 72.50 7. 25 7. 250 7.25 7. 250 7. 250 72.50 7.25 7. 250 No. 10.0 72.50 7. 25 72.50 + 10.00 10.0 7.25 7. 250 72.50 7. 25 7. 250 72.50 7.25 7. 250 72.50 3 10.0 7. 25 7. 250 72.50 7. 25 7. 250 72.50 7. 25 7. 250 72.50 Nο 10.00 10.0 7. 25 7. 250 72.50 7. 25 7. 250 72.50 7. 25 7. 250 72.50 No. 10.0 7.25 7. 250 72.50 7. 25 7. 250 72.50 7.25 7. 250 72.50 + 10.00 10.0 7. 25 7. 250 72.50 7. 25 7. 250 72. 50 7. 25 7. 250 72. 50 No. 10.0 7. 25 7. 250 72.50 7. 25 7. 250 72.50 7. 25 7. 250 72.50 + 10.00 10.0 7.25 7. 250 72.50 7. 25 7. 250 72.50 7.25 7. 250 72.50 7. 25 10.0 7. 250 72.50 7. 25 7. 250 72.50 7.25 7. 250 72.50 No. + 10.00 7. 25 7. 250 72.50 7. 25 7. 250 72.50 7. 25 7. 250 72.50 10.0 7 10.0 7. 25 7. 250 72.50 7. 250 72. 50 7. 25 7. 250 7. 25 72.50 No. + 10.00 10.0 7.25 7. 250 72.50 7. 25 7. 250 72.50 7.25 7. 250 72.50 10.0 7. 25 7. 250 72.50 7. 25 7. 250 72.50 7. 25 7. 250 72.50 No. 7. 250 7. 250 72. 50 7. 250 + 10.00 10.0 7. 25 72.50 7. 25 7. 25 72.50 7. 250 10.0 7. 25 72.50 7. 25 7. 250 72.50 7. 25 7. 250 72.50 + 10.00 10.0 7. 25 7. 250 72.50 7. 25 7. 250 72. 50 7. 25 7. 250 72. 50 10 10.0 7.25 7. 250 72.50 7. 25 7. 250 72.50 7.25 7. 250 72.50 No.

1, 450.00

1, 450.00

1, 450.00

合計

200.0

薄層カラー舗装工集計表

当初設計

			薄層カラ	一舗装			3000
工区	場所	側	点	左右	数量	単位	備考
			緑色		153. 0	m2	平面図より
		合 計			153. 0	m2	

			薄層カラ	一舗装			
工区	場所	側	点	左右	数量	単位	備考
			茶色		30. 0	m2	平面図より
		合 計			30. 0	m2	

工区	場所	側点	左右	数量	単位	備考
		合 計				

区画線工集計表

当初設計

-								
		苊	高視認性区画線 (白色実線	W=15cm			
工区	場所	側	点	左右	数量	単位	備考	
			外側線		366. 0	m	平面図より	
	1	合 計			366. 0	m		

		高	視認性区画線 :	黄色実線	W=15cm		
工区	場所	側	点	左右	数量	単位	備考
			車道中央線		184. 0	m	平面図より
	1	·			184. 0	m	

		高視認性区画線(文字・	記号)	白色 W=45d	cm	
工区	場所	側点	左右	数量	単位	備考
		横断歩道		106. 1	m	平面図より
		停止線		8. 2	m	"
		合 計		114. 3	m	

区画線工集計表

当初設計

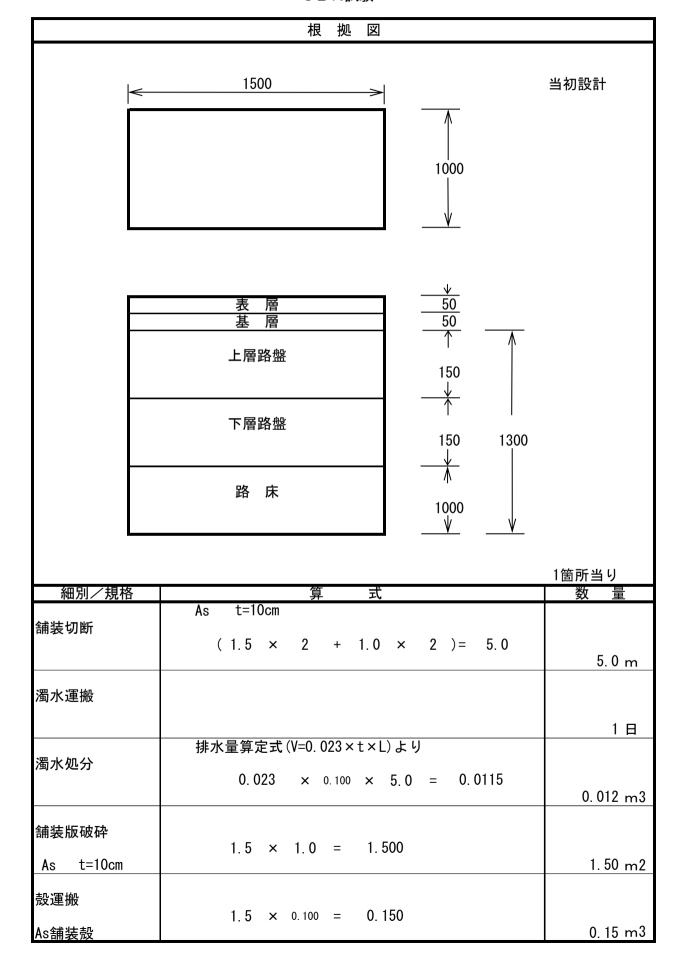
-							
		高視認性區	区画線(文字・記	号)黄	色 W=15cr	n換算	
工区	場所	側	点	左右	数量	単位	備考
			速度制限 40		19.8	m	平面図より
		合 計			19.8	m	

工区	場所	側 点	左右	数量	単位	備考
		合 計				

工区	場所	側点	左右	数量	単位	備考
		合 計				

数量計算書

CBR試験



細別/規格							算	式	数 量
殻処分 As舗装殻	0. 1	50	×	2.	35 =	0. 3			0.35 t
掘削	1. 5	×	1. 0	×	1. 30	=	1. 950		1.95 m3
路床工 流用材	1. 5	×	1. 0	×	1. 00	=	1. 500		1.50 m3
下層路盤工 流用材	1. 5	×	1. 0	=	1. 500				1.50 m2
上層路盤工 流用材	1. 5	×	1. 0	=	1. 500				1.50 m2
基層工 As t=5cm	1. 5	×	1. 0	=	1. 500				1.50 m2
表層工 _As t=5cm	1.5	×	1. 0	=	1. 500				1.50 m2

舗装修繕厚の決定 (国道 265号線)

設計条件

1) 交通量区分 N3 (舗装設計施工指針P29) 交通センサスより大型車149/2=75台/24時間

2) 設計CBR 3.0 %

3)信頼性 90 % Ta= 3.84 * 60000^0.16 3.0 ^0.3 =16

目標TA= 16.0

(現況舗装構成)				(修繕後舗装構成	ţ)		
表層	(5.0	cm)	表 層	(5.0	cm)
基層	(5.0	cm)	基 層	(5.0	cm)
既設上層路盤	(15.0	cm)	既設上層路盤	(15.0	cm)
既設下層路盤	(15.0	cm)	既設下層路盤	(15.0	cm)
既路床 設計CBR	(3.0	%)	既路床			

案①(当初設計)	(舗装厚)		(等值換算係数)	(TA)		舗装の損傷度
表層	5.0	cm X	1.00 =	5.00		MCI 3以下: 重度
基層	5.0	cm ×	1.00 =	5.00		MCI3.1~4:中度
既設上層路盤	15.0	cm X	0.35 =	5.25		MCI4.1以上:軽度
既設下層路盤	15.0	cm ×	0.25 =	3.75		
計	40.0			19.00	≧ 16.0 OK	
案②	(舗装厚)		(等値換算係数)	(TA)		
		cm X	=			
		cm X	=			
		cm X	=			
		cm ×	=			
					≧	

4)路上再生路盤工配合設計

路上再生路盤工 (t= cm) 100m2あたり

セメント添加率(%) アスファルト添加率(%)

添加量算出

1セメント = 0 kg/100m2

2アスファルト = 0 L/100m2