数 量 総 括 表(1/3)

1式当り

工種	種別	細 別	規格	単位	数量	設計値 当初	摘要
舗装							
ниж	道路土工			式	1		
		+秋+計-1 光·1	でいただ。」。			COO	
		機械掘削	砂質土	m³ °	618.5	620	
		埋戻し工	流用土	m³	1.08	1	
		盛土		m³	0.7	0.7	
		残土処理		m³	616.7	620	
		整地	残土処分地での整地	m³	616.7	620	
		法面整形	切土整形	m²	26.0	26	
		法面整形	盛土整形	m²	44.0	44	
		植生工	植生シート	m²	70.0	70	
	***			-4-			
	撤去工	舗装切断	As版 t=15cm以下	式 m	310.6	311	
		汚泥処分工		m³	0.56	0.6	
		舗装版取壊し	As版	m²	2,063.9	2,060	
			As殼	m³	179.8	180	

数 量 総 括 表(2/3)

1式当り

工 種	種別	細別	規格	単位	数量	設計値 当初	摘要
						עני 🗀 עלי	
	舗装工			式	1		
	HIN 22C						
		不陸整正	補足材なし	m^2	1,729.9	1,730	
			添加量17.5kg/m²				
		路床改良	t=30cm	m²	365.0	365	
			RC-40				
		下層路盤	t=15cm	m²	1,569.3	1,570	
			RC-40				
		下層路盤	t=35cm	m²	365.0	365	
		(路肩部)	RC-40				
		下層路盤	t=10cm	m²	172.4	172	
			M-30				
		上層路盤	t=15cm	m²	1,919.6	1,920	
			再生粗粒度アスコン20				
		基層工	t=5cm	m²	1,904.8	1,900	
		(車道部)	耐流密粒アスコン改質(Ⅱ)20				
		表層工	t=5cm	m²	1,890.1	1,890	
		(路肩部)	耐流密粒アスコン改質(Ⅱ)20 -			.	
		表層工	t=5cm	m²	178.8	179	
			再生粗粒度アスコン13		455.5	150	
		アスカーブ	断面積0.023㎡	m	157.7	158	
				15.			
	区画線工			式	1		
		豆壶炒	実線•白色		400 1	402	
		区画線工	W=15cm	m	426.1	426	
		□ □ ₩ →	破線•白色		1040	104	
		区画線工	W=15cm	m	134.0	134	
		反無绝子	矢印·記号·文字		70.4	70	
		区画線工	W=15cm換算	m	79.4	79	

数 量 総 括 表(3/3)

1式当り

							「八当り
工 種	種別	細 別	規 格	単位	数量	設計値 当初	摘要
	仮設工						
		交通誘導警備員A		人			
		交通誘導警備員B		人			
		交通誘導警備員B		人			
		交通誘導警備員B	2交代 (夜20:00~翌8:00)	人			
	試掘工						
	н (Фр.	試掘工		式	1	1	
共通仮設費							
	技術管理工						
		六価クロム試験		試料	1	1	

							一式当り
名 称	規格	計	算	式		小 計	数量
道路土工							
掘削	機械施工 砂質土	1工区 V= 1,569.3 × (0.4	- 0.08)	=	502. 18	
	機械施工 砂質土	1工区路肩部 V= 138.1 ×(0.15	- 0.08)	=	9. 67	
	機械施工砂質土	2工区 V= 365.0 ×(0.4			=	105. 85	
	機械施工砂質土	2工区路肩部 V= 15.0 ×(0.15		CADより測定			
	合計	1工区 1工区路肩 V= 502.18 + 9.67	部 2工区	2工区路肩部	=	618. 50	m³ 618. 5
<u>埋戻し</u>	(流用土)	$1 \pm 1 \times 10^{-10}$ $V = (0.05 \times 0.05) \times 195$		0.00		1. 08	m³ 1. 08
盛土	(流用土)	2工区 CADより測定 V= 0.30 × 2.00				0. 67	m³ 0. 67
残土処理	砂質土	V= 618.50 - 1.08				616. 75	m³ 616. 7
整地	残土処分地での整地		0.01		=	616. 75	m³ 616. 7
法面整形	切土整形	CADより測定 A= 0.26 × 50.0	× 2.0		=	26. 00	m² 26. 00
	盛土整形	CADより測定 A= 0.44 × 50.0	× 2.0		=	44. 00	m² 44. 00
植生工		A= 0.7 × 50.0	× 2.0		=	70.00	m² 70. 00

							一式	当り
名 称	規格	計	算	式		小 計	数	量
撤去工								
舗装版切断		1工区 No. 0 No. 0~ L= 8. 5 + 195. 1				230. 35		
		2工区 No. 0 No. 0~ L= 7.4 + 50. 0			+9.3			
		No. 1∼No. 1+7. 2	No. 2+10. 0		=	80. 30		
	小計	+ 7.2 1工区 2工区 L= 230.35 + 80.30			=	310. 65	310.	m
汚泥処分工		汚泥処分量算出表より V= 0.56)		=	0. 56	0. 5	m³
舗装版取壊し	As t=7~10cm	1工区 2工区 A= 1,693.9 + 370.0			=	2, 063. 9	2, 06	m² 3. 9
殼運搬処理	(既設材1cm含む) As殻	1工区 A= 1,693.9 × 0.08	+ 370.0					
		アスカーブ + 157.7 × 0.023			=	179. 84	179.	m³
_								
_								
_								
		l						

						一式当り
名 称	規格	計	算	式	小 計	数量
舗装工						
不陸整正	補足材なし	数量表より A= 1,707.4 + 22.5	5		1, 729. 9	m² 1, 729. 9
路床安定処理工	添加量17.5kg/㎡ t=30cm	A= 365.0			365. 0	m² 365. 0
下層路盤	RC-40 t=15cm	A= 1,569.3			1, 569. 3	m² 1, 569. 3
下層路盤	RC-40 t=35cm	A= 365. 0			365. 0	m² 365. 0
(路肩部) 下層路盤	RC-40 t=10cm	1工区 2工区 A= 149.9 + 22.5)		172. 4	m² 172. 4
上層路盤	M-30 t=15cm 再生粗粒度アスコン20	1工区 2工区 A= 1,559.6 + 360. 1工区 2工区	0		1, 919. 6	m² 1, 919. 6 m²
基層工 (車道部)	t=5cm 耐流密粒アスコン改質(Ⅱ)20	A= 1,549.8 + 355.	0		1, 904. 8	
表層工 (路肩部)	t=5cm 耐流密粒アスコン改質(II)20	A= 1,540.1 + 350.	0		1, 890. 1	1, 890. 1
表層工	t=5cm	A= 153.8 + 25. 1工区 No. 1+17.4~No. 9+1	0		178. 8	178.8
アスカーブ		L= 157.7			157. 7	157. 7

~1

数 量 表

川崎	白木線	舗装	工事			L. S														I managed a					
	測		点		距離		₹(As)7cm				補足材無)		路盤工		各盤工		国工		国工	掘削()				表層工(
						断面数量	数量	断面数量	数量	断面数量	数 重	断面数量	数量	断面数量	数 重	断面数量	数 重	断面数量	数 重	断面数量	数量	断面数量	数量	断面数量	数 量
		1工区	-																						
NO	0	~	NO	1	20.00	8.50 8.50	170.00	8.65	173.00	8.65 8.65	173.00	8.65 8.65	173.00	8.60 8.60	172.00	8.55 8.55	171.00	8.50 8.50	170.00		0.00		0.00		0.00
NO	0		NO	1	20.00	8.50	170.00	8.65	173.00	8.65	173.00	8.65	173.00	8.60	172.00	8.55	171.00	8.50	170.00		0.00		0.00		0.00
NO	1	\sim	NO 1	+17.4	17.40	8.50	147.90	8.65	150.51	8.65	150.51	8.65	150.51	8.60	149.64	8.55	148.77	8.50	147.90	0.00	0.00	0.055	0.00	1.00	0.00
NO	1+17.4	1 ~	NO	2	2.60	8.75 8.75	22.75	7.90 7.90	20.54	8.80 8.80	22.88	7.90 7.90	20.54	7.85 7.85	20.41	7.80 7.80	20.28	7.75 7.75	20.15	0.90 0.90	2.34	0.975 0.975	2.54	1.00 1.00	2.60
110	1.11.		110		2.00	8.75	22.10	7.90	20.01	8.80	22.00	7.90	20.01	7.85	20.11	7.80	20.20	7.75	20.10	0.90	2.01	0.975	2.01	1.00	2.00
NO	2	\sim	NO	3	20.00	8.75	175.00	7.90	158.00		176.00	7.90	158.00	7.85	157.00	7.80	156.00	7.75	155.00	0.90	18.00		19.50	1.00	20.00
NO	3	~	NO	4	20.00	8.75 8.75	175.00	7.90 7.90	158.00	8.80 8.80	176.00	7.90 7.90	158.00	7.85 7.85	157.00	7.80 7.80	156.00	7.75 7.75	155.00	0.90 0.90	18.00	0.975 0.975	19.50	1.00 1.00	20.00
						8.75		7.90		8.80		7.90		7.85		7.80		7.75		0.90		0.975		1.00	
NO	4	\sim	NO	5	20.00	8.75	175.00	7.90 7.90	158.00	8.80 8.80	176.00	7.90	158.00	7.85 7.85	157.00	7.80	156.00	7.75 7.75	155.00	0.90	18.00	0.975	19.50	1.00	20.00
NO	5	~	NO	6	20.00	8.75 8.70	174.50	7.90	158.00	8.80	175.50	7.90	158.00	7.85	157.00	7.80	156.00	7.75	155.00	0.90 0.85	17.50	0.975 0.925	19.00	0.95	19.50
						8.70		7.90		8.75		7.90		7.85		7.80		7.75		0.85		0.925		0.95	
NO	6	\sim	NO	7	20.00	8.70 8.70	174.00	7.90 7.90	158.00	8.75 8.75	175.00	7.90	158.00	7.85 7.85	157.00	7.80	156.00	7.75 7.75	155.00	0.85 0.85	17.00	0.925 0.925	18.50	0.95	19.00
NO	7	~	NO	8	20.00	8.70	174.00	7.90	158.00	8.75	175.00	7.90	158.00	7.85	157.00	7.80	156.00	7.75	155.00	0.85	17.00	0.925 0.925	18.50	0.95	19.00
						8.70		7.90		8.75		7.90		7.85		7.80		7.75		0.85		0.925		0.95	
NO	8	\sim	NO	9	20.00	8.70 8.70	174.00	7.90 7.90	158.00	8.75 8.75	175.00	7.90	158.00	7.85 7.85	157.00	7.80	156.00	7.75 7.75	155.00	0.85	17.00	0.925	18.50	0.95	19.00
NO	9	\sim	NO 9	+15.1	15.10	8.75	131.75	7.90	119.29	8.80	132.50	7.90	119.29	7.85	118.54	7.80	117.78	7.75	117.03	0.85	13.21	0.925	14.35	1.00	14.72
		合計			195.1		1,693.9		1,569.3		1,707.4		1,569.3		1,559.6		1,549.8		1,540.1		138.1		149.9		153.8

数 量 表

川崎白木線舗装工事

川崎	日小市	永 語	装工事		ı	盆 壮 形 持	₹(As)10cm	I ±	削	敗唐安	定処理工	下屋:	路盤工	上屋5	烙盤工	其.[喜工.	表層	オー	掘削(趾	タ戸郊)	下屋 吹船	口(牧戸如)	表層工((改言如)
	測	J	点		距 離	断面数量		断面数量					数量												
		21	区			内面妖玉	W #	内面外重	× ±	内面效率	W =	内面效率	W #	内面外重	× ±	内面妖玉	W #	内面外重	× ±	内面外重	× ±	内面外重	× ±	可固效革	× ±
VO	0	_	~ NO	1	20.00	7.40 7.40	148.00	7.30 7.30	146.00	7.30 7.30	146.00	7.30 7.30	146.00	7.20 7.20	144.00	7.10 7.10	142.00	7.00 7.00	140.00	0.30 0.30	6.00	0.45 0.45	9.00	0.50 0.50	10.00
O	1	_	~ NO	2	20.00	7.40 7.40	148.00	7.30 7.30	146.00	7.30 7.30	146.00	7.30 7.30	146.00	7.20 7.20	144.00	7.10 7.10	142.00	7.00 7.00	140.00	0.30 0.30	6.00	0.45 0.45	9.00	0.50 0.50	10.00
O	2	_	~ NO	2+10.0	10.00	7.40 7.40	74.00	7.30 7.30	73.00	7.30 7.30	73.00	7.30 7.30		7.20 7.20	72.00	7.10 7.10	71.00	7.00 7.00	70.00	0.30 0.30	3.00	0.45 0.45	4.50	0.50 0.50	5.00
		合	計		50.0		370.0		365.0		365.0		365.0		360.0		355.0		350.0		15.0		22.5		25.0

 ∞

一式当り

 名 称	規格		計	 算		式		小	計	<u>一式</u> 数	ョゥ 量
石 柳	//L /11f		<u>р</u> Г	开 				\1,	рI	数.	里
区画線工											
D 基始 T	実線・白色	II	側線No. 0~No. 9-			0+12.0					
区画線工	W=15cm	L=	195. 1 側線No. 1+11. 0~	+ No 9+15 1	12. 0						
		+	119. 0	110.0 110.1			=	326.	10		
		2工区 外		+10 外側総	泉No. 0∼No.	2+10					
		L=		+	50. 0		=	100.	00		
		╂───	1工区		2工区						m
	小計	L=	326. 1	+	100.0			426.	10	426.	1
	破線・白色	1工区 中		+15.1 誘導絲	泉No. 0+12. 0	~No. 1+10. 0					
区画線工	W=15cm	L=	100.0	+	9. 0		=	109.	00		
		2工区 中	—————————————————————————————————————	+10							
		L=	25. 0				=	25.	00		
		1	1工区		2工区						m
	小計	L=	109.0	+	25. 0			134.	00	134.	0
	矢印・記号・文字	II									m
区画線工	W=15cm換算	L=	79. 4					79.	40	79.	4
		-									
		-									

合計

0.56

m3

カッター汚泥量算出表

・発生汚泥量

切断深さ 切断延長 アスファルト舗装版厚 t≤15cm $m \times 230.35$ 0.023 $m \times 0.07$ 0.371 m3t≦15cm $m \times 0.10$ 80.30 0.023 $_{
m m}$ \times 0.185 m3t≦15cm 0.023 $m \times$ $_{\mathrm{m}}$ \times 0.000 m3コンクリート舗装版厚 t≦15cm 0.023 $_{\rm m}$ \times 0.000 $m \times$ m3t≦15cm 0.023 $_{\mathrm{m}}$ \times $_{
m m}$ \times 0.000 m3