

工事名： 5080交差点整備工事（大広戸交差点整備工）
工事箇所： 主要地方道草加流山線／三郷市大広戸地内

〔間接工事費率補正（任意乗数補正）〕
共通仮設費率補正 1.02 倍
現場管理費率補正 1.03 倍

数量総括表

工事区分 (LEVEL1)	工 種 (LEVEL2)	種 別 (LEVEL3)	細 別 (LEVEL4)	規 格 (LEVEL5)	単位	数値	設計数量	積算数量	日数・ 人数等	摘 要
道路土工	土工	掘削工	掘削	土砂	m3	10	159.8	160		小規模 (標準)
		床掘工	床掘排水	土砂	m3	10	16.2	20		小規模 (陸葎有)
		埋戻工	埋戻排水	土砂	m3	10	13.6	10		小規模
		盛土工	腹付盛土	土砂	m3	1	1.3	1		
		残土処理工	土砂等運搬	土砂	m3	10	159.3	160		小規模 DID有 参考距離： L=2.4km
舗装工	舗装工	車道舗装工	下層路盤工	再生切込碎石(RC-40) t=44cm	m2	1	132.7	133		(夜間) 3層
			上層路盤工	再生粒調碎石(RM-40) t=40cm	m2	1	132.7	133		(夜間) 3層
			基層工	再生粗粒度アスコンt=21cm w=1.4m未満(機械施工困難)	m2	1	88.3	88		(夜間) 3層
			表層工	改質アスファルトⅡ型 平均幅員3.0m超 平均t=5cm	m2	10	1312.9	1310		(夜間)
		歩道舗装工	フィルター層	再生砂t=10cm 平均幅員1.4m以上2.4m未満	m2	1	165.1	165		
			路盤工	再生切込碎石(RC-40) 平均幅員1.4m以上2.4m未満	m2	1	165.1	165		1層
			表層工	透水性アスコン 平均幅員1.4m以上2.4m未満	m2	1	165.1	165		
構造物	排水構造物工	排水構造物工	自由勾配側溝	300×400×2000 399kg	m	1	18.8	19		
			自由勾配側溝	300×500×2000 450kg	m	1	33.2	33		
			調整コンクリート	小型 σ _{ck} =18N/mm ²	式	1	1.0	1		型枠含む 参考重量
			集水樹	□500 H1=750 グレーチング 葎含む	基	1	1	1		704kg 参考重量
			集水樹	□500 H1=800 グレーチング 葎含む	基	1	1	1		752kg 参考重量
付属施設	縁石工	縁石工	縁石工(1)	一般部 C型 両面	m	1	54.0	54		88kg 参考重量
			縁石工(1)	水抜き部 C型 両面	m	1	7.4	7		68kg 参考重量
			縁石工(2)	端末部 C型 両面	m	1	6.6	7		81kg 参考重量
			縁石工(3)	平坦部 C型 両面	m	1	28.8	29		23kg
			視線誘導標	道路鋲 A型	個	1	17.0	17		

工事区分 (LEVEL1)	工 種 (LEVEL2)	種 別 (LEVEL3)	細 別 (LEVEL4)	規 格 (LEVEL5)	単位	数値	設計数量	積算数量	日数・ 人数等	摘 要
			地先境界ブロック	A種 120×120×600	m	1	4.5	5		
				土中式						
	安全施設工	安全施設工	ガードレール	Gr-C-4E	m	1	4.0	4		
			転落防止柵	土中式	m	1	27.3	27		
			ボラード	固定式 HB種	基	1	1	1		
			標識移設	規制・指示標識	本	1	3	3		
	道路照明灯移設工	道路照明灯移設工	照明灯移設工		本	1	2	2		
区画線	区画線工	区画線工	実線	白 15cm 供用	m	10	411.3	410		
			実線	黄色 15cm 供用	m	10	134.7	130		
			ゼブラ	白 45cm 供用	m	10	259.3	260		
			破線	白 30cm 供用	m	1	1.5	2		
			破線	白 15cm 供用	m	1	17.4	17		
			文字	15cm換算 供用	m	1	22.0	22		
			区画線消去	15cm換算 削取り式	m	1	118.0	118		
										(夜間)
構造物撤去工	撤去工	撤去工	路面切削工	t=5cm	m2	10	1225.4	1230		段差すりつけ有
				アスファルト						(夜間) DID有
			路面切削工	運搬・処分	m3	1	61.3	61		参考距離: L=1.5km
										(夜間)
			舗装版破碎工	t=26cm	m2	1	61.3	61		
				アスファルト						(夜間) DID有
			舗装版破碎工	運搬・処分	m3	1	15.9	16		参考距離: L=1.5km
			舗装版破碎工	t=3cm	m2	1	226.3	226		
				アスファルト						DID有
			舗装版破碎工	運搬・処分	m3	1	6.8	7		参考距離: L=1.5km
			舗装版切断工	t=26cm	m	10	153.6	150		(夜間)
				濁水処分0.91m3						DID有
			舗装版切断工	2t積 1台	式	1	1.0	1.0		参考距離: L=2.6km
			コンクリート取壊し工	鉄筋コンクリート	m3	1	6.76	7		
				鉄筋コンクリート						DID有
			コンクリート取壊し工	運搬処分	m3	1	6.76	7		参考距離: L=4.2km
			コンクリート取壊し工	無筋コンクリート	m3	1	3.92	4		

工事区分 (LEVEL1)	工 種 (LEVEL2)	種 別 (LEVEL3)	細 別 (LEVEL4)	規 格 (LEVEL5)	単位	数値	設計数量	積算数量	日数・ 人数等	摘 要
				無筋コンクリート						DID有
			コンクリート取壊し工	運搬処分	m3	1	3.92	4		参考距離： L=4.2km
			鋼構造物撤去工	ガードレール C種	m	1	53.5	54		
			鋼構造物撤去工	転落防止柵 パネル 間隔3m	m	1	27.1	27		
			鋼構造物撤去工	スクラップ(ヘビーH3):1.3t	式	1	1.0	1.0		トラック運搬1台 DID有 参考距離： L=1.4km
交通誘導警備員										
	交通誘導警備員	交通誘導警備員	交通誘導警備員A	昼間	式	1	1	1		
			交通誘導警備員B	昼間	式	1	1	1		
			交通誘導警備員A	夜間	式	1	1	1		
			交通誘導警備員B	夜間	式	1	1	1		
										往復
	共通仮設費(積分)	運搬費	建設機械運搬費	切削機(2.0m)	台	1				片道11.9km
		技術管理費	六価クロム溶出試験費		検体	1	1	1		

道路土工					
数 量 調 書					
(1) 掘削(C1)					
土工図より					
左側	路盤幅1.4m以上3.0m未満				
	1.8	×	33.6	=	60.5 m3
右側	路盤幅1.4m未満		m3		
	1.5	×	10.8	=	16.2
	路盤幅1.4m未満				
	1.6	×	6.7	=	10.7
	路盤幅1.4m以上3.0m未満				
	1.6	×	33.5	=	53.6
	路盤幅1.4m未満				
	1.5	×	12.5	=	18.8
小計	16.2	+	10.7	+	53.6 + 18.8 = 99.3 m3
合計	60.5	+	99.3	=	159.8 m3
(2) 床掘排水(C2)					
土工図より					
左側	300×400	両側	片側	m3	
	0.3	×	3.5	+	0.2 × 4.5 = 2.0
	300×500	両側	片側		
	0.4	×	7.7	+	0.3 × 10.9 = 6.4
	集水桝H800	集水桝の幅	東側掘削幅	西側掘削平均幅	
	0.8	×	(0.8 + 0.3)	+	(0.35 + 0.3) / 2.0)
300×500(片側)と集水桝の重複分を控除		m2	m		
	-	0.3	×	0.3	= 1.1
小計	2.0	+	6.4	+	1.1 = 9.5 m3
右側	300×400	両側	片側		
	0.3	×	3.3	+	0.1 × 7.5 = 1.7
	300×500	両側	片側		
	0.4	×	7.0	+	0.2 × 7.5 = 4.3
	集水桝H750	集水桝の幅	東側掘削幅	西側掘削平均幅	
	0.6	×	(0.8 + 0.3)	+	(0.3 + 0.12) / 2.0)
300×500(片側)と集水桝の重複分を控除		m2	m		
	-	0.2	×	0.3	= 0.7
小計	1.7	+	4.3	+	0.7 = 6.7 m3
合計	9.5	+	6.7	=	16.2 m3

道路土工									
数 量 調 書									
(3) 埋戻排水(R1)									
土工図より									
左側	300×400	両側	片側						
	0.3	×	3.5	+	0.1	×	4.5	=	1.5
	300×500	両側	片側						
	0.3	×	7.7	+	0.2	×	10.9	=	4.5
	集水桝H800	集水桝の幅	東側掘削幅	西側掘削平均幅					
	0.3	×	(0.8	+	0.3	+(	0.35	+	0.3)/ 2.0)
300×500(片側)と集水桝の重複分を控除		m2	m						
	-	0.2	×	0.3			=	0.4	
小計		1.5	+	4.5	+	0.4			= 6.4 m3
右側	300×400	両側	片側						
	0.3	×	3.3	+	0.1	×	7.5	=	1.7
	300×500	両側	片側						
	0.4	×	7.0	+	0.3	×	7.5	=	5.1
	集水桝H750	集水桝の幅	東側掘削幅	西側掘削平均幅					
	0.4	×	(0.8	+	0.3	+(	0.3	+	0.12)/ 2.0)
300×500(片側)と集水桝の重複分を控除		m2	m						
	-	0.3	×	0.3			=	0.4	
小計		1.7	+	5.1	+	0.4			= 7.2 m3
合計		6.4	+	7.2			=	13.6 m3	
(4) 腹付盛土(B1) 施工幅員2.5未満									
土工図より									
左側									
	0.1	×	(3.5	+	7.7	+	1.5	)=	1.3
合計								=	1.3 m3
(5) 土砂運搬 土砂									
	C1	C2							
	(	159.8	+	16.2	)				
	R1	B1	締固め率	ボラード					
	-(	13.6	+	1.3	) /0.9	-	0.132	=	159.3 m3

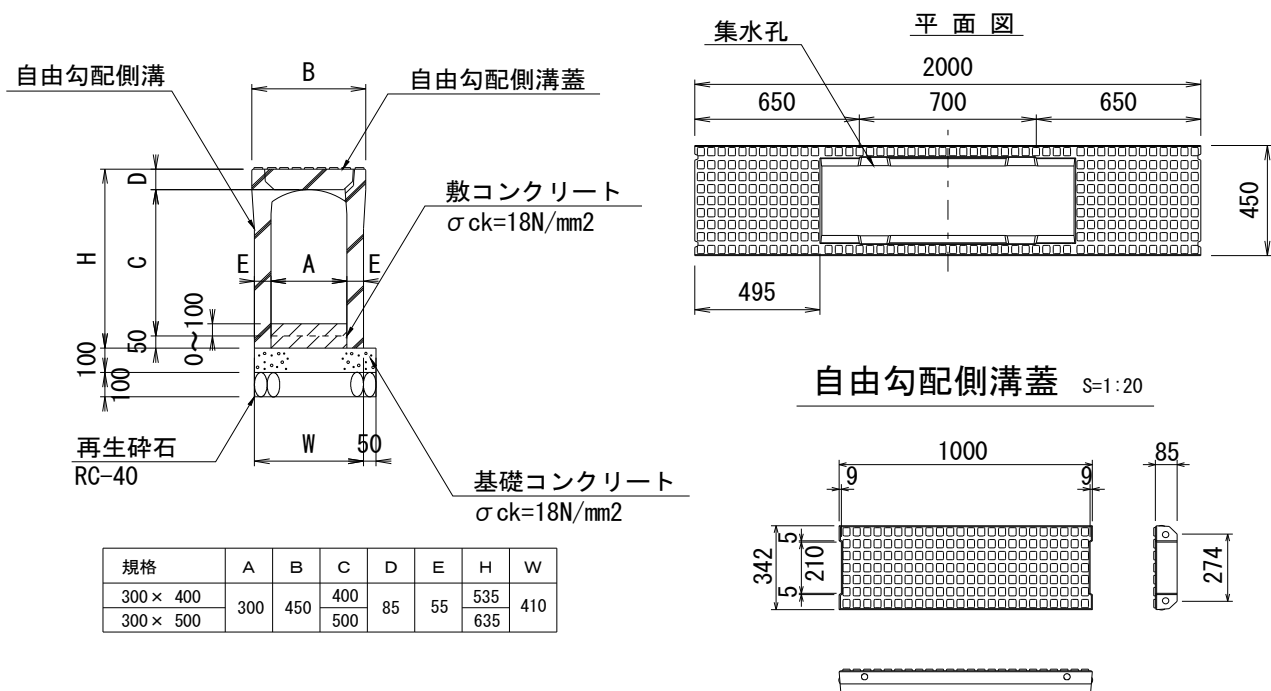
舗装工												
数 量 調 書												
車道舗装工												
(1)	下層路盤工	再生切込碎石 (RC-40)		t=44cm								
		440	／	200	=	2.2	∴	3 層				
舗装工平面図より												
左側												
		= 48.9										
右側												
		20.6	+	48.6	+	14.6	=	83.8				
合計		48.9	+	83.8						= 132.7 m2		
(2)	上層路盤工	再生粒調碎石 (RM-40)		t=40cm								
		400	／	150	=	2.7	∴	3 層				
舗装工平面図より												
左側												
		= 48.9										
右側												
		20.6	+	48.6	+	14.6	=	83.8				
合計		48.9	+	83.8						= 132.7 m2		
(3)	基層工	再生粗粒度アスコン		t=21cm								
		210	／	70	=	3.0	∴	3 層				
舗装工平面図より												
左側 w=1.4m未満 (機械施工困難)												
		6.8	+	3.2	+	21.70	+	1.3	+	10.0	=	43.0 m2
右側 w=1.4m未満 (機械施工困難)												
		6.6	+	6.8	+	1.8	+	21.6	+	3.3	+	1.1
		+	4.1						=	45.3 m2		
w=1.4m未満 (機械施工困難)												
合計		43.0	+	45.3						= 88.3 m2		

舗装工									
数 量 調 書									
(4)	表層工	改質アスファルトⅡ型		t=	50 mm				
	平均幅員3.0m超	左側		右側					
	面積計算書より	580.6	+	605.8	=	1186.4 m2			
	平均幅員3.0m超	左側(不整形部)		右側(不整形部)					
		27.36	+	37.73	=	65.1 m2			
	平均幅員3.0m超	右側(不整形部)		左側(不整形部)					
		34.45	+	26.94	=	61.4 m2			
	合計	1186.4	+	65.1	+	61.4	=	1312.9 m2	
歩道舗装工									
(1)	フィルター層	再生砂		t=10cm					
	舗装工平面図より	左側		右側					
	平均幅員1.4m以上2.4m未満	56.6	+	27.0	+	57.50	+	24.0	= 165.1 m2
(2)	路盤工	再生切込砕石(RC-40)		t=10cm					
	平均幅員1.4m以上2.4m未満	100	/	150	=	0.7	∴	1 層	
	(1)フィルター層と同じ								165.1 m2
(3)	表層工	透水性アスコン		t=4cm					
	平均幅員1.4m以上2.4m未満								165.1 m2
	(1)フィルター層と同じ								165.1 m2

[illegible]

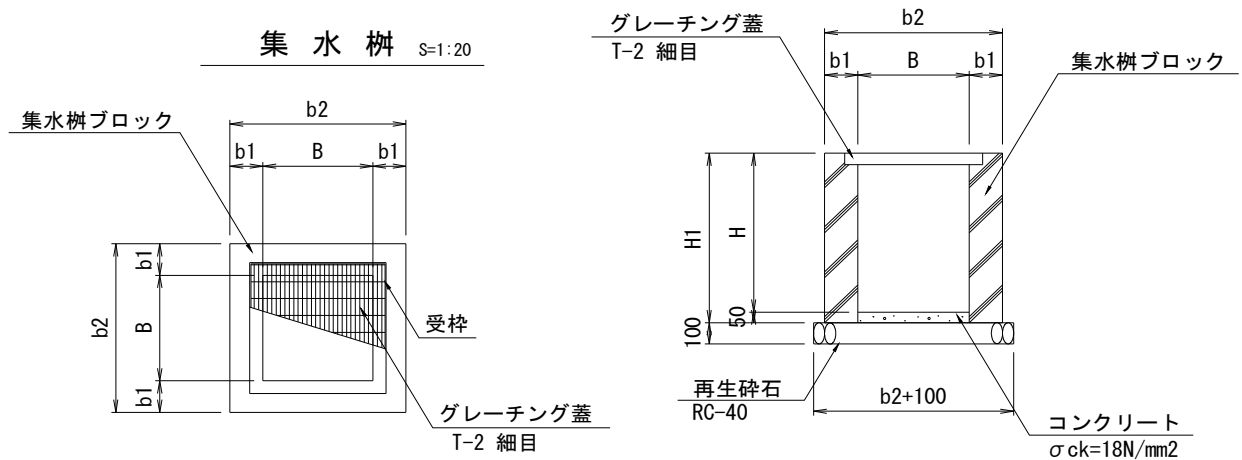
舗装工（機械施工） 表層工(右)						面 積 計 算 書					
測 点		距 離 (m)		横断幅 (m)		平均横断幅 (m)		面 積 (m ²)		摘 要	
舗装工平面図より											
No. 1				3.3							
		19.248				3.3		63.5			
No. 1 + 19.248				3.3							
No. 1 + 19.248				3.2							
		0.752				3.2		2.4			
No. 2				3.2							
		3.219				3.2		10.3			
No. 2 + 3.219				3.2							
		6.782				3.4		23.1			
No. 2 + 10.001				3.6							
		1.201				3.7		4.4			
No. 2 + 11.202				3.7							
		13.897				4.4		61.1			
No. 3 + 5.099				5.0							
		14.901				5.0		74.5			
No. 4				5.0							
		10.621				5.0		53.1			
No. 4 + 10.621				5.0							
		12.544				4.8		60.2			
No. 5 + 3.165				4.5							
		8.173				4.4		36.0			
No. 5 + 11.338				4.3							
		8.662				4.3		37.2			
No. 6				4.3							
		20.000				4.4		88.0			
No. 7				4.5							
		20.000				4.6		92.0			
No. 8				4.7							

排水構造物工				
	数	量	調	書
(1)	自由勾配側溝		300×400×2000 399kg	
	平面図(2)より		8.0 + 10.8	= 18.8 m
(2)	自由勾配側溝		300×500×2000 450kg	
	平面図(2)より		18.6 + 14.6	= 33.2 m
(3)	調整コンクリート		小型 σ ck=18N/mm2	
	左側		$0.3 \times \{ (0.1 + 0.05) / 2.0 \times 8.0 +$	
			$(0.15 + 0.05) / 2.0 \times 18.6 \} = 0.74 \text{ m}^3$	
	右側		$0.3 \times \{ (0.12 + 0.05) / 2.0 \times 10.8 +$	
			$(0.15 + 0.06) / 2.0 \times 14.6 \} = 0.74 \text{ m}^3$	
	合計		1.48 m3	
(4)	型枠 小型			
	端部	左側	右側	
	$0.3 \times (0.1 + 0.12)$		=	0.1 m2
(5)	集水桝(1)		□500 H1=750 グレーチング蓋含む	
	平面図(2)より		=	1 基
(6)	集水桝(2)		□500 H1=800 グレーチング蓋含む	
	平面図(2)より		=	1 基



工 種 ・ 算 式 ・ 数 量

		300×400×2000 (399kg)	
(1)	自由勾配側溝	300×500×2000 (450kg)	
N=		10 / 2.0	= 5.00 個
(2)	自由勾配側溝蓋	車道300用 長1000 64kg	
N=		10 / 2.0	= 5.00 枚
(3)	基礎コンクリート	無筋 ($\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$)	
V=		(0.41 + 0.05) × 10.0 × 0.1 = 0.46 m ³	
(4)	基礎碎石工	RC-40 t=10cm	
A=		(0.41 + 0.05) × 10.0 × 0.1 = 0.46 m ³	
(5)	敷コンクリート	無筋 ($\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$)	
V=		0.3 × 0.05 × 10.0 = 0.15 m ³	



	B	b1	b2	H	H1	グレーチング蓋
(1)	500	150	800	700	750	T-2 細目 鎖付き
(2)				750	800	

工 種 ・ 算 式 ・ 数 量

(1) 敷コンクリート 小型 ($\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$)

$$V = 10.0 \times 0.5 \times 0.5 \times 0.05 = 0.13 \text{ m}^3$$

□500 H1=750(704kg)

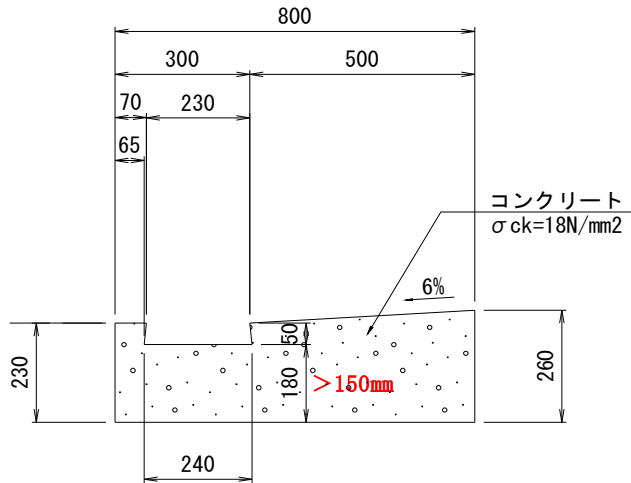
(2) 集水枳 □500 H1=800(752kg)

$$N = \quad = 10.00 \text{ 基}$$

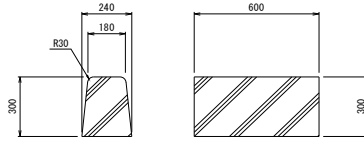
(3) グレーチング蓋 □500 歩道用(T-2)(32kg)

$$N = \quad = 10.00 \text{ 組}$$

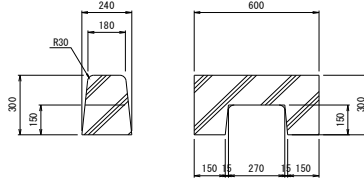
縁石工	数 量 調 書					
(1) 縁石工(1)	一般部・水抜き部 C種					
平面図(2)より						
24.6 +	8.5 +	0.6 +	24.3 +	0.6 +	2.8 =	61.4 m
水抜き部 C型 両面 5m毎1箇所						
61.4 /	5.0 ×	0.6				= 7.4 m
一般部 C型 両面						
61.4 -	7.4					= 54.0 m
(2) 縁石工(2)	端末部 C型 両面					
平面図(2)より 左側 右側						
0.6 × (	2.0 +	9.0)				= 6.6 m
(3) 縁石工(3)	平坦部 C型 両面					
平面図(2)より						
3.3 +	4.1 +	3.0 +	2.9 +	4.2 +	3.4 +	4.7
+	3.2					= 28.8 m
(4) 視線誘導標	道路鉾 A型					
一般部 端部						
61.4 /	9.6 + (	2.0 +	9.0)			= 17.0 個
(5) 地先境界ブロック	A種 120×120×600					
平面図(2)より						
1.9 +	2.6					= 4.5 m



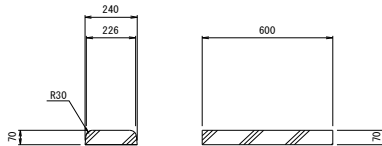
歩車道境界ブロック (C型、両面)



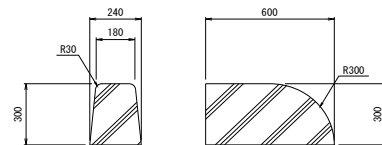
歩車道境界ブロック (C型、水抜き・両面)



歩車道境界ブロック (C型、平坦・両面)



歩車道境界ブロック (C型、端末・両面)



※エプロン厚の規定値は250mmだが、上層路盤との間が10mm空くため、260mmとした。

工 種 ・ 算 式 ・ 数 量

(1) 型枠 小型 (σ ck=18N/mm²)

端部

$$A = \{ (0.23 + 0.26) / 2.0 \times 0.8$$

$$- (0.23 + 0.24) / 2.0 \times 0.05 \} = 0.18 \text{ m}^2$$

側部

$$A = (0.23 + 0.26) \times 10.0 = 4.90 \text{ m}^2$$

$$\text{計} = 5.08 \text{ m}^2$$

(2) コンクリート (h=23cm>15cm) 小型 無筋 (σ ck=18N/mm²)

端部

$$A = \{ (0.23 + 0.26) / 2.0 \times 0.8$$

$$- (0.23 + 0.24) / 2.0 \times 0.05 \} = 0.18 \text{ m}^2$$

$$V = 0.18 \times 10.0 = 1.80 \text{ m}^3$$

(3) 歩車道境界ブロック C型 両面 L600

基準書(道公)P145

$$N = 165.0 / 10.0 = 16.5 \text{ 個}$$

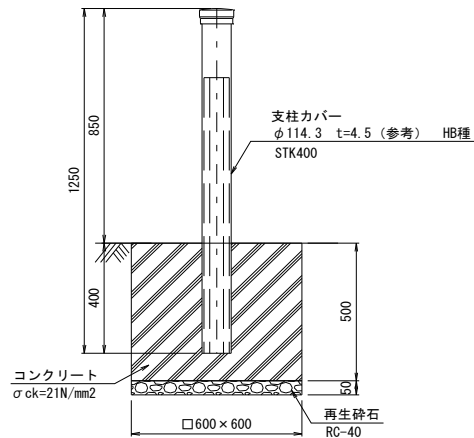
参考重量 一般部 88kg (カタログ)

水抜き部 68kg (見積)

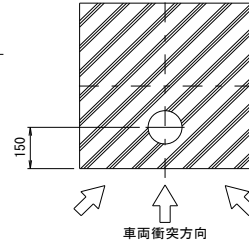
端末部 81kg (見積)

平坦 23kg (カタログ)

[illegible]

断面図
<参考図>

平面図



残土処理工(1基当り) 土工に計上

$$V = 0.792 - (0.594 / 0.9) \\ = 0.132 \text{ m}^3$$

工 種 ・ 算 式 ・ 数 量

(1) 床掘

余掘り

$$v = \{ (0.6 + 0.3 \times 2)^2 \times (0.5 + 0.05) \} \\ \times 10.0 = 7.92 \text{ m}^3$$

(2) 埋戻し

$$v = 7.92 - \{ 0.6^2 \times (0.5 + 0.05) \} \\ \times 10.0 = 5.94 \text{ m}^3$$

(3) 基礎砕石工 RC-40 t=5cm

$$A = 0.6 \times 0.6 \times 10.0 = 3.60 \text{ m}^2 \\ V = 3.60 \times 0.05 = 0.18 \text{ m}^3$$

(4) 基礎コンクリート 小型 ($\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$)

$$V = \{ 0.6 \times 0.6 \times 0.5 \\ - (0.1143^2 \times 2.0 / 4.0 \times 3.14) \times 0.40 \} \\ \times 10.0 = 1.76 \text{ m}^3$$

(5) 型枠 小型

$$A = 0.6 \times 0.50 \times 4.0 \times 10.0 = 12.00 \text{ m}^2$$

(6) ボラード 固定式 HB種

$$N = 10.00 \text{ 本}$$

[illegible]

区画線工			
数 量 調 書			
(1) 実線 白 15cm 供用			
1) 外側線			
平面図(1)より			
左側			
①	No. 1+0.000～2+10.659	L=	30.7 m
②	No. 3+7.797～4+16.974	L=	29.5 m
③	No. 5+10.386～8+0.000	L=	49.6 m
小計		L=	109.8 m
右側			
④	No. 1+0.000～2+13.814	L=	34.6 m
⑤	No. 3+3.138～4+12.166	L=	29.4 m
⑥	No. 5+0.561～8+0.000	L=	59.8 m
小計		L=	123.8 m
小計		109.8 + 123.8	L= 233.6 m
2) ゼブラ帯外側線			
平面図(1)より			
左側			
①	No. 3+6.445～4+17.963	L=	33.1 m
②	No. 5+9.531～8+12.476	L=	63.0 m
小計		L=	96.1 m
右側			
③	No. 5+9.079～8+30.693	L=	81.6 m
小計		96.1 + 81.6	L= 177.7 m
合計(1)+2))		233.6 + 177.7	L= 411.3 m

区画線工			
数 量 調 書			
(2) 実線 黄色 15cm 供用			
平面図(1)より			
1) 中央線			
①	No. 1+0.000～2+9.858	L=	29.9 m
②	No. 3+12.319～4+13.526	L=	21.2 m
③	No. 5+9.322～8+32.906	L=	83.6 m
合計(①～③)		L=	134.7 m
(3) ゼブラ 白 45cm 供用			
平面図(1)より			
1) 停止線			
左側			
①	No. 1+17.574～1+18.024	L=	3.5 m
②	No. 4+12.626～4+13.526	L=	6.0 m
小計		L=	9.5 m
右側			
③	No. 3+12.319～3+13.219	L=	11.0 m
④	No. 6+1.963～6+2.413	L=	3.1 m
小計		L=	14.1 m
小計		9.5 + 14.1	L= 23.6 m
2) 横断歩道			
平面図(1)より			
左側			
①	No. 2+17.150～3+6.973	L=	30.2 m
②	No. 4+18.214～5+6.100	L=	24.4 m
小計		L=	54.6 m

区画線工				
数 量 調 書				
右側				
③	No. 2+14.401～3+2.259		L=	24.7 m
④	No. 4+12.622～5+0.096		L=	22.7 m
小計			L=	47.4 m
横断部				
⑤	No. 2+9.171～2+13.592		L=	21.5 m
⑥	No. 5+5.152～5+10.292		L=	25.0 m
小計			L=	46.5 m
小計	54.6 +	47.4 +	46.5	L= 148.5 m
3) ゼブラ帯				
平面図(1)、ゼブラ帯計算書より				
左側				
①	No. 3+6.445～4+17.963		L=	31.9 m
②	No. 5+9.531～8+12.476		L=	19.7 m
小計			L=	51.6 m
右側				
④	No. 5+9.079～8+30.693		L=	35.6 m
小計	51.6 +	35.6	L=	87.2 m
合計(1～3))		23.6 +	148.5 +	87.2 L= 259.3 m
(4) 破線 白 30cm 供用				
1) 指導停止線				
平面図(1)より				
右側				
No. 3+5.388～3+5.688			L=	1.5 m

区画線工			
		数	量 調 書
(5)	破線	白 15cm 供用	
1) 中央線			
平面図(1)より			
右側			
①	No. 3+5.688～3+12.319	L=	6.6 m
②	No. 4+15.630～5+5.818	L=	10.8 m
合計(①+②)		L=	17.4 m
(6)	文字	15cm換算 供用	
1) 矢印・直進 破線			
平面図(1)より			
右側			
①	No. 3+14.219～3+19.219	L=	5.3 m
②	No. 4+6.218～4+11.218	L=	5.3 m
小計		L=	10.6 m
2) 矢印・右折 破線			
平面図(1)より			
右側			
①	No. 3+14.219～4+19.219	L=	5.7 m
②	No. 4+6.218～4+11.218	L=	5.7 m
小計		L=	11.4 m
合計(1)～2))		10.6 + 11.4	L= 22.0 m
(7)	区画線消去	15cm換算 削取り式	
平面図(1)より			
面積(m2) 15cm換算			
No. 8+0.000～8+32.906	17.7	/ 0.15	= 118.0 m

区画線工 ゼブラ帯計算書

左側

ゼブラ帯①

単位: (m)

長さa	長さb	平均長さ	数量(本)	長さ
2.113	2.128	2.121	12	25.4
1.395	1.521	1.458	1	1.5
1.618	1.720	1.669	1	1.7
2.289	1.828	2.059	1	2.1
1.361	1.079	1.220	1	1.2
合計			16	31.9

左側

ゼブラ帯②

単位: (m)

長さa	長さb	平均長さ	数量(本)	長さ
0.740	0.740	0.740	24	17.8
0.700	0.654	0.677	1	0.7
0.547	0.501	0.524	1	0.5
0.394	0.347	0.371	1	0.4
0.241	0.194	0.218	1	0.2
0.088	0.041	0.065	1	0.1
合計			29	19.7

右側

ゼブラ帯③

単位: (m)

長さa	長さb	平均長さ	数量(本)	長さ
0.873	0.849	0.861	1	0.9
0.795	0.770	0.783	1	0.8
0.740	0.740	0.740	8	5.9
0.750	0.761	0.756	1	0.8
0.786	0.798	0.792	1	0.8
0.823	0.835	0.829	1	0.8
0.860	0.872	0.866	1	0.9
0.897	0.909	0.903	1	0.9
0.934	0.945	0.940	1	0.9
0.971	0.982	0.977	1	1.0
1.008	1.019	1.014	1	1.0
1.045	1.056	1.051	1	1.1
1.082	1.093	1.088	1	1.1
1.119	1.130	1.125	1	1.1
1.156	1.167	1.162	1	1.2
1.193	1.204	1.199	1	1.2
1.230	1.241	1.236	1	1.2
1.267	1.278	1.273	1	1.3
1.294	1.297	1.296	1	1.3
1.306	1.309	1.308	1	1.3
1.318	1.321	1.320	1	1.3
1.330	1.333	1.332	1	1.3
1.342	1.345	1.344	1	1.3
1.354	1.344	1.349	1	1.3
1.233	1.182	1.208	1	1.2
1.064	1.013	1.039	1	1.0
0.896	0.844	0.870	1	0.9
0.727	0.676	0.702	1	0.7
0.558	0.507	0.533	1	0.5
0.390	0.338	0.364	1	0.4
0.221	0.170	0.196	1	0.2
合計			38	35.6

撤 去 工			数 量 調 書		
項 目	計 算 式			数 量	
撤去工					
	1. 路面切削工 t=5cm				
	撤去工図・面積計算書より			1,225.4 m ²	
	殻運搬	1225.4 × 0.05	=	61.27 m ³	
	殻処分	61.27 × 2.35	=	143.98 t	
	2. 舗装版破碎工				
	・ 車道（表層・基層）	t=5cm+21cm=	26 cm		
	撤去工図より				
	左側				
	6.7 + 12.70 + 10.0	=	29.4 m ²		
	右側				
	16.7 + 11.5 + 3.7	=	31.9 m ²		
	合計	29.4 + 31.9	=	61.3 m ²	
	殻運搬	61.3 × 0.26	=	15.94 m ³	
	殻処分	15.94 × 2.35	=	37.46 t	
	・ 歩道（表層） t=3cm				
	撤去工図より				
	左側			= 74.7 m ²	
	右側	29.5 + 94.2 + 27.9	=	151.6 m ²	
	合計	74.7 + 151.6	=	226.3 m ²	
	殻運搬	226.3 × 0.03	=	6.79 m ³	
	殻処分	6.79 × 2.35	=	15.96 t	
	3. 舗装版切断工 t=5cm+21cm= 26 cm				
	撤去工図より				
	左側	17.2 + 41.00 + 15.7	=	73.9 m	
	右側	23.1 + 41.50 + 15.1	=	79.7 m	
	合計			153.6 m	

撤 去 工 数 量 調 書		
項 目	計 算 式	数 量
	濁水処分	
	$(0.68 - 0.57) \times 1 \div 5.0 + 0.57 = 0.592 \text{ m}^3/100\text{m}$	
	$0.592 \div 100.0 \times 153.6 = 0.91 \text{ m}^3$	
	4. コンクリート取壊し工 鉄筋コンクリート	
	・ 側溝(蓋無) 300×300	
	撤去工図より	
	$0.40 \times 0.35 - 0.30 \times 0.30 = 0.05 \text{ m}^2$	
	左側 $24.9 \times 0.05 = 1.25 \text{ m}^3$	
	右側 $0.5 \times 0.05 = 0.03 \text{ m}^3$	
	計 $1.25 + 0.03 = 1.28 \text{ m}^3$	
	・ 側溝(蓋有+Co板) 300×300	
	撤去工図より	
	$0.54 \times 0.50 - 0.30 \times 0.30 = 0.18 \text{ m}^2$	
	$0.65 \times 0.05 = 0.03 \text{ m}^2$	計
	右側 $26.1 \times 0.21 = 5.48 \text{ m}^3$	
	合計 $1.28 + 5.48 = 6.76 \text{ m}^3$	
	運搬処分 2.50 t/m ³	6.76 m ³
	5. コンクリート取壊し工 無筋コンクリート	
	・ 縁石(一般)	
	撤去工図より 1m当り	
	$0.17 \times 0.50 + 0.22 \times 0.40 = 0.17 \text{ m}^2$	
	右側 $(11.7 + 6.3) \times 0.17 = 3.06 \text{ m}^3$	
	・ 縁石(平坦)	
	撤去工図より 1m当り	
	$0.17 \times 0.72 = 0.12 \text{ m}^2$	
	右側 $6.9 \times 0.12 = 0.83 \text{ m}^3$	
	・ 車止め基礎	
	撤去工図より 1箇所当たり	
	$0.30 \times 0.30 \times 0.25 - 0.1143 \times 2.0$	
	$\div 4.0 \times 3.14 = 0.01 \text{ m}^3$	
	左側 $1.0 + 2.0 = 3.0 \text{ 本}$	
	計 $0.01 \times 3.0 = 0.03 \text{ m}^3$	
	合計 $3.06 + 0.83 + 0.03 = 3.92 \text{ m}^3$	
	運搬処分 2.35 t/m ³	3.92 m ³

撤 去 工		数 量 調 書	
項 目	計 算 式	数 量	
	車止め (参考) (kg/本)		
	スクラップ (ヘビーH3) 3.0 × 13.00 / 1000 = 0.04 t		
	6. 鋼構造物撤去工		
	・ ガードレール C種		
	撤去工図より		
	左側 24.6 + 3.0 = 27.6 m		
	右側 1.3 + 24.6 = 25.9 m		
	小計 27.6 + 25.9 = 53.5 m		
	(参考) (kg/m)		
	スクラップ (ヘビーH3) 53.5 × 16.00 / 1000 = 0.86 t		
	・ 転落防止柵 パネル 間隔3m		
	撤去工図より		
	左側 = 27.1 m		
	(参考) (kg/m)		
	スクラップ (ヘビーH3) 27.1 × 13.10 / 1000 = 0.36 t		
	車止め ガードレール 転落防止柵		
	スクラップ (ヘビーH3) 合計 0.04 + 0.86 + 0.36 = 1.26 t		

[illegible]

撤去工 路面切削工(右) 面積計算書					
測 点	距 離(m)	横断幅(m)	平均横断幅(m)	面 積(m ²)	摘 要
撤去工図より					
No. 1		3.3			
	19.248		3.3	63.5	
No. 1 + 19.248		3.3			
No. 1 + 19.248		2.9			
	0.752		2.9	2.2	
No. 2		2.9			
	3.219		2.9	9.3	
No. 2 + 3.219		2.9			
	6.782		3.1	21.0	
No. 2 + 10.001		3.3			
	1.201		3.3	4.0	
No. 2 + 11.202		3.3			
	13.897		3.9	54.2	
No. 3 + 5.099		4.4			
	14.901		4.4	65.6	
No. 4		4.4			
	10.621		4.4	46.7	
No. 4 + 10.621		4.4			
	12.544		4.3	53.9	
No. 5 + 3.165		4.2			
	8.173		4.1	33.5	
No. 5 + 11.338		4.0			
No. 5 + 11.338		4.3			
	8.662		4.3	37.2	
No. 6		4.3			
	20.000		4.4	88.0	
No. 7		4.5			
	20.000		4.6	92.0	
No. 8		4.7			
不整形部					
				27.1	
不整形部					
				23.6	
小 計			621.8 m2		
合 計			1225.4 m2		