



# 土 量 集 計 表

排水構造物工 作業土工

工種	数量	備考	工種	数量	備考
床掘 L側	76.4		埋戻し L側	55.8	
床掘 R側	0.0		埋戻し R側	0.0	
床掘合計	76.4		埋戻し合計	55.8	

残土処理

$$V = 76.4 - 55.8 / 0.9 = 14.4 \text{ m}^3$$

残土処理合計

$$133.3 + 19.6 + 14.4 = 167.3 \text{ m}^3$$

# 道路土工 土量計算書

位 置	断 面 積 (m <sup>2</sup> )			平 均 断 面 積 (m <sup>2</sup> )			区 間 延 長 (m)	土 量 (m <sup>3</sup> )		
	掘削			掘削				掘削		
FNO. 0	0.0						0.0			
FNO. 1	1.4			0.70			20.0	14.0		
FNO. 2	1.3			1.35			20.0	27.0		
FNO. 3	0.8			1.05			20.0	21.0		
FNO. 5 + 10.20	0.5									
FNO. 6	0.5			0.50			9.8	4.9		
FNO. 7 + 2.50	0.0			0.25			22.5	5.6		
FNO. 8	0.6			0.30			17.5	5.3		
FNO. 9	0.3			0.45			20.0	9.0		
KA. 5-1 FNO. 9 + 6.86	0.5			0.40			6.9	2.8		
FNO. 9 + 12.00	0.5			0.50			5.1	2.6		
FNO. 10	0.7			0.60			8.0	4.8		
FNO. 11	0.5			0.60			20.0	12.0		
KE. 5-1 FNO. 11 + 14.86	1.0			0.75			14.9	11.2		
FNO. 12	0.4			0.70			5.1	3.6		
FNO. 12 + 8.60	0.4			0.40			8.6	3.4		
	0.4			0.40			27.9	11.2		
合計								138.4		

# 道 路 土 工 土 量 計 算 書

位 置	断 面 積 (m <sup>2</sup> )			平 均 断 面 積 (m <sup>2</sup> )			区 間 延 長 (m)	土 量 (m <sup>3</sup> )		
	歩 道 盛 土	路 床 盛 土	路 体 盛 土	歩 道 盛 土	路 床 盛 土	路 体 盛 土		歩 道 盛 土	路 床 盛 土	路 体 盛 土
FNO. 0	0.0	0.0	0.0				0.0			
FNO. 1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	20.0	0.0	0.0	0.0
FNO. 2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	20.0	0.0	0.0	0.0
FNO. 3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	20.0	0.0	0.0	0.0
FNO. 5 + 8.80	0.0	0.0	0.0							
FNO. 6	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	11.2	0.0	0.0	0.0
FNO. 7 + 2.50	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	22.5	0.0	0.0	0.0
FNO. 8	0.1	0.0	0.0	0.05	0.00	0.00	17.5	0.9	0.0	0.0
FNO. 9	0.2	0.1	0.0	0.15	0.05	0.00	20.0	3.0	1.0	0.0
KA. 5-1 FNO. 9 + 6.86	0.0	0.0	0.0	0.10	0.05	0.00	6.9	0.7	0.3	0.0
FNO. 9 + 12.00	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	5.1	0.0	0.0	0.0
FNO. 10	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	8.0	0.0	0.0	0.0
FNO. 11	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	20.0	0.0	0.0	0.0
KE. 5-1 FNO. 11 + 14.86	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	14.9	0.0	0.0	0.0
FNO. 12	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	5.1	0.0	0.0	0.0
FNO. 12 + 8.60	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	8.6	0.0	0.0	0.0
合計								4.6	1.3	

# 作業土工土量計算書

位置	断面積 (m <sup>2</sup> )			平均断面積 (m <sup>2</sup> )			区間延長 (m)	土量 (m <sup>3</sup> )		
	床堀	埋戻		床堀	埋戻			床堀	埋戻	
擁壁工 L側										
FNO. 0	0.0	0.0					0.0			
FNO. 1	0.6	0.4		0.30	0.20		20.0	6.0	4.0	
FNO. 2	0.0	0.0		0.30	0.20		20.0	6.0	4.0	
FNO. 3	0.0	0.0		0.00	0.00		20.0	0.0	0.0	
FNO. 5 + 10.20	2.0	1.4								
FNO. 6	2.0	1.4		2.00	1.40		9.8	19.6	13.7	
FNO. 7 + 2.50	0.0	0.0		1.00	0.70		22.5	22.5	15.8	
FNO. 8	0.0	0.0		0.00	0.00		17.5	0.0	0.0	
FNO. 9	2.0	1.5		1.00	0.75		20.0	20.0	15.0	
KA. 5-1 FNO. 9 + 6.86	0.8	0.6		1.40	1.05		6.9	9.7	7.2	
FNO. 9 + 12.00	0.0	0.0		0.40	0.30		5.1	2.0	1.5	
FNO. 10	0.6	0.5		0.30	0.25		8.0	2.4	2.0	
FNO. 11	0.0	0.0		0.30	0.25		20.0	6.0	5.0	
KE. 5-1 FNO. 11 + 14.86	0.9	0.7		0.45	0.35		14.9	6.7	5.2	
FNO. 12	0.0	0.0		0.45	0.35		5.1	2.3	1.8	
FNO. 12 + 8.60	0.0	0.0		0.00	0.00		8.6	0.0	0.0	
合計								103.2	75.2	

# 作業土工土量計算書

位置	断面積 (m <sup>2</sup> )			平均断面積 (m <sup>2</sup> )			区間延長 (m)	土量 (m <sup>3</sup> )		
	床堀	埋戻		床堀	埋戻			床堀	埋戻	
排水構造物工 L側										
FNO. 0	0.0	0.0					0.0			
FNO. 1	0.4	0.3		0.20	0.15		20.0	4.0	3.0	
FNO. 2	0.4	0.3		0.40	0.30		20.0	8.0	6.0	
FNO. 3	0.4	0.3		0.40	0.30		20.0	8.0	6.0	
FNO. 5 + 11.00	0.1	0.1								
FNO. 6	0.5	0.3		0.30	0.20		9.0	2.7	1.8	
FNO. 7 + 2.50	0.0	0.0		0.25	0.15		22.5	5.6	3.4	
FNO. 8	0.4	0.3		0.20	0.15		17.5	3.5	2.6	
FNO. 9	0.3	0.2		0.35	0.25		20.0	7.0	5.0	
KA. 5-1 FNO. 9 + 6.86	0.4	0.3		0.35	0.25		6.9	2.4	1.7	
FNO. 9 + 12.00	0.4	0.3		0.40	0.30		5.1	2.0	1.5	
FNO. 10	0.4	0.3		0.40	0.30		8.0	3.2	2.4	
FNO. 11	0.4	0.3		0.40	0.30		20.0	8.0	6.0	
KE. 5-1 FNO. 11 + 14.86	0.4	0.3		0.40	0.30		14.9	6.0	4.5	
FNO. 12	0.3	0.2		0.35	0.25		5.1	1.8	1.3	
FNO. 12 + 8.60	0.4	0.3		0.35	0.25		8.6	3.0	2.2	
	0.4	0.3		0.40	0.30		28.0	11.2	8.4	
合計								76.4	55.8	

擁壁工				計 算 書	
名 称	計 算 式			数 量	
場所打擁壁工					
<small>           1. 擁壁工 延長調書より            2. 擁壁工 延長調書より            3. 擁壁工 延長調書より            4. 擁壁工 延長調書より            5. 擁壁工 延長調書より            6. 擁壁工 延長調書より            7. 擁壁工 延長調書より         </small>					
小型重力式擁壁(2) SGW17	L=	擁壁工 延長調書より	=	11.9	11.9 m
小型重力式擁壁(3) SGW42	L=	擁壁工 延長調書より	=	9.2	9.2 m
小型重力式擁壁(4) SGW2	L=	擁壁工 延長調書より	=	19.8	19.8 m
小型重力式擁壁(5) SGW2	L=	擁壁工 延長調書より	=	3.1	3.1 m
小型重力式擁壁(6) SGW27	L=	擁壁工 延長調書より	=	11.8	11.8 m
小型重力式擁壁(7) SGW55	L=	擁壁工 延長調書より	=	11.5	11.5 m
<small>           1. 擁壁工 延長調書より            2. 擁壁工 延長調書より            3. 擁壁工 延長調書より            4. 擁壁工 延長調書より            5. 擁壁工 延長調書より            6. 擁壁工 延長調書より            7. 擁壁工 延長調書より         </small>					

擁壁工

計 算 書

名 称	計 算 式	数 量
プレキャスト擁壁工		
This section is intentionally obscured by a black box in the original image		
プレキャスト L型擁壁 (4)		
H=750	L= 擁壁工 延長調書より = 7.0	
H=1000	L= 擁壁工 延長調書より = 16.0	
H=1250	L= 擁壁工 延長調書より = 4.0	
H=1500	L= 擁壁工 延長調書より = 4.0	
	合計 = 31.0	31.0 m



## 擁壁工 延長調書

名 称	規 格	測 点		数 量	備 考
		位置	自 至		
プレキャスト L型擁壁 (4)	H=750	左	FNO. 5 + 10.2	7.0 m	
	H=1000	左		16.0 m	
	H=1250	左		4.0 m	
	H=1500	左	FNO. 7 + 1.2	4.0 m	
			合計	31.0 m	

小型重力式擁壁 (2) 平均H=0.675m

材 料 計 算 書

1式当り

名 称	計 算 式							数 量
寸法表	1: 0.50		法率 = 1.118			天端幅 = 0.20		
	測点	擁壁高	斜長	底版幅	基礎幅	断面積	単距離	
	FNO. 0+11.53	0.85	0.95	0.63	0.73	0.35	—	
	FNO. 1	0.60	0.67	0.50	0.60	0.21	8.47	
	FNO. 1+3.38	0.50	0.56	0.45	0.55	0.16	3.38	
コンクリート 18-8-40BB	$V = ( 0.35 + 0.21 ) / 2 \times 8.47 = 2.37$							
	$V = ( 0.21 + 0.16 ) / 2 \times 3.38 = 0.63$							
	合計 = 3.00							3.00 m3
基礎材 RC-40 t=150	$A = ( 0.73 + 0.60 ) / 2 \times 8.47 = 5.63$							
	$A = ( 0.60 + 0.55 ) / 2 \times 3.38 = 1.94$							
	合計 = 7.57							7.6 m2





小型重力式擁壁(4) 平均H=0.5m

材 料 計 算 書

1式当り

名 称	計 算 式							数 量
寸法表	1: 0.40		法率 = 1.077			天端幅 = 0.15		
	測点	擁壁高	斜長	底版幅	基礎幅	断面積	単距離	
	FNO. 9+15.00	0.50	0.54	0.35	0.45	0.13	—	
	FNO. 10	0.50	0.54	0.35	0.45	0.13	5.00	
	FNO. 10+14.7	0.50	0.54	0.35	0.45	0.13	14.80	
コンクリート 18-8-40BB	$V = ( 0.13 + 0.13 ) / 2 \times 5.00 = 0.65$							
	$V = ( 0.13 + 0.13 ) / 2 \times 14.80 = 1.92$							
	合計 = 2.57							2.57 m3
基礎材 RC-40 t=150	$A = ( 0.45 + 0.45 ) / 2 \times 5.00 = 2.25$							
	$A = ( 0.45 + 0.45 ) / 2 \times 14.80 = 6.66$							
	合計 = 8.91							8.9 m2



小型重力式擁壁 (6) 平均H=0.745m

材 料 計 算 書

1式当り

名 称	計 算 式							数 量
寸法表	1: 0.30		法率 = 1.044			天端幅 = 0.20		
	測点	擁壁高	斜長	底版幅	基礎幅	断面積	単距離	
	FNO. 11+4.08	0.50	0.52	0.35	0.45	0.14	-	
	KE. 5-1	0.96	1.00	0.49	0.59	0.33	10.97	
		0.99	1.03	0.50	0.60	0.35	0.71	
	FNO. 11+15.70	1.00	1.04	0.50	0.60	0.35	0.12	
コンクリート	$V = ( 0.14 + 0.33 ) / 2 \times 10.97 = 2.58$							
18-8-40BB	$V = ( 0.33 + 0.35 ) / 2 \times 0.71 = 0.24$							
	$V = ( 0.35 + 0.35 ) / 2 \times 0.12 = 0.04$							
	合計 =						2.86 m3	







## 排水構造物工

## 計 算 書

名 称	計 算 式	数 量
側溝工		
自由勾配側溝 300×300縦断用	$L = \text{排水構造物工 延長調書より} = 174.8$	174.8 m
自由勾配側溝 300×300 フレキシブル型	$L = \text{排水構造物工 延長調書より} = 3.9$	3.9 m
自由勾配側溝 300×300横断用	$L = \text{排水構造物工 延長調書より} = 26.0$	26.0 m
グレーチング蓋 車道用300 L=1.0m	$N = ( 174.8 ) / 10.0 = 17.5$	17 枚
コンクリート蓋 車道用300 L=0.5m	$N = ( 174.8 ) / 2 = 87.4$	
	$= 87.4 - 17.5 = 69.9$	
	$= 69.9 \times 2 = 139.8$	140 枚
グレーチング蓋 横道用300 L=1.0m	$N = 26.0 / 2.0 = 13.0$	13 枚
コンクリート蓋 フレキシブル型 300 L=0.5m	$N = \quad \quad \quad = 4.0$	4 枚
管渠工		
台付ヒューム管 φ300	$L = \text{排水構造物工 延長調書より} = 2.0$	2.0 m
硬質ポリ塩化 ビニル管	$L = \text{排水構造物工 延長調書より} = 2.0$	2.0 m

排水構造物工

計 算 書

名 称	計 算 式	数 量
VUφ150		
集水樹・マンホール工		
プレキャスト 集水樹 300×300×590	N= 排水構造物工 延長調書より = 2	2 基
プレキャスト 集水樹 300×300×690	N= 排水構造物工 延長調書より = 1	1 基
集水樹		
集水樹 G2-B500- L500-H700	N= 排水構造物工 延長調書より = 1	1 基
グレーチング蓋 プレキャスト集水樹 車道用	N= = 4	4 枚

## 排水構造物工

## 計 算 書

名 称	計 算 式	数 量

排水構造物工延長調書

名称	規格	測 点			数 量	備 考
		位置	自	至		
自由勾配側溝	300×300 縦断用					
		左	FNO. 0 + 12.0	FNO. 3 + 0.0	48.1	
		左	FNO. 5 + 15.0	FNO. 7 + 0.8	25.7	
		左	FNO. 7 + 1.0	FNO. 7 + 2.0	3.4	
		左	FNO. 7 + 11.2	FNO. 11 + 16.2	85.2	
		左	FNO. 12 + 4.9	FNO. 13 + 16.6	32.4	
			店舗出入口横断 控陥8m・12mを想定	-20.0		
			合計	174.8	m	
	300×300 フレキシブル	左	FNO. 11 + 16.2	FNO. 12 + 18.8	3.9	m
	300×300 横断用	左	FNO. 11 + 19.0	FNO. 12 + 4.9	6.0	m
		左	店舗出入口	8m・12mを想定	20.0	m
			合計	26.0	m	
台付 ヒューム管	φ300	左	FNO. 0 + 10.0	FNO. 0 + 11.6	2.0	
				合計	2.0	m
硬質ポリ塩化 ビニル管	VUφ150	左	FNO. 9 + 0.3		2.0	m









プレキャスト集水桝 300型

材料計算書

10基当り

名 称	計 算 式	数 量
プレキャスト 集水桝 300型	N= 10 = 10	10 基
基礎コンクリート 18-8-25BB	V= 0.52 × 0.52 × 0.05 × 10.00 = 0.14	0.14 m3
基礎材 RC-40 t=100	A= 0.52 × 0.52 × 10.00 = 2.70	2.7 m2

















舗 装 工 集 計 表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	適 用
本線車道部①					
アスファルト舗装					
	表層工	密粒 (20F) ホリマ-改質II型 t=5cm	m2	1273.4	夜間
本線車道部②					
舗装準備工	不陸整正	アスファルト舗装	m2	98.8	
アスファルト舗装	下層路盤工	再生クラッシャーラン RC-40 t=13cm	m2	98.8	
	上層路盤工	粒度調整碎石 M-25 t=10cm	m2	98.8	
	基層工	再生粗粒度アスコン20 t=6cm	m2	98.8	
	表層工	密粒 (20F) ホリマ-改質II型 t=5cm	m2	98.8	夜間
歩道部					
舗装準備工	不陸整正	アスファルト舗装	m2	383.1	表層のみ含む
アスファルト舗装	下層路盤工	再生クラッシャーラン RC-40 t=15cm	m2	350.8	
	上層路盤工	再生クラッシャーラン RC-40 t=10cm	m2	350.8	
	表層工	開粒度アスコン13 t=3cm	m2	383.1	表層のみ含む
取付部					
舗装準備工	不陸整正	アスファルト舗装	m2	195.1	3・5・6・7・8
アスファルト舗装	下層路盤工	再生クラッシャーラン RC-40 t=20cm	m2	4.3	7
	上層路盤工	粒度調整碎石 M-25 t=10cm	m2	99.7	5・6
	上層路盤工	粒度調整碎石 M-40 t=15cm	m2	4.3	7
	表層工	再生密粒度アスコン20F t=3cm	m2	99.7	5・6
	表層工	再生密粒度アスコン20F t=4cm	m2	95.4	3・7・8

舗 装 工 計 算 書

名 称	計 算 式	数 量
アスファルト舗装		
本線車道部①	面積計算より $A = 1274.6$	
	下水マンホール控除 (φ700)	
	$A = 0.35 \times 0.35 \times \pi \times 2 = -0.8$	
	仕切弁控除 (φ300)	
	$A = 0.15 \times 0.15 \times \pi \times 5 = -0.4$	
	合計 = 1273.4	1273.4 m <sup>2</sup>
本線車道部②	面積計算より $A = 98.9$	
	仕切弁控除 (φ300)	
	$A = 0.15 \times 0.15 \times \pi \times 1 = -0.1$	
	合計 = 98.8	98.8 m <sup>2</sup>
歩道部	面積計算より $A = 304.2$	
	展開図より (FNO. 0付近) $A = 33.0$	
	展開図より (FNO. 7付近) $A = 2.1$	
	展開図より (FNO. 7+10. 0付近) $A = 2.1$	
	展開図より (KE. 5-1付近) $A = 9.4$	
	合計 = 350.8	350.8 m <sup>2</sup>
歩道部 表層のみ	面積計算より 合計 = 32.3	32.3 m <sup>2</sup>
取付部 (3) (8)	面積計算より	
不陸修正・表層 t=4cm	86.8 + 4.3 $A = 91.1$	91.1 m <sup>2</sup>
取付部 (5) (6)	面積計算より	
上層路盤工 t=10cm	58.5 + 41.2 $A = 99.7$	99.7 m <sup>2</sup>
表層 t=3cm		
取付部 (7)	面積計算より	
下層 t=20cm	4.3 $A = 4.3$	4.3 m <sup>2</sup>
上層 t=15cm		
表層 t=4cm		

アスファルト舗装工 本線車道部① 面積計算書 -1

測 点	舗 装 巾	平均舗装巾	区 間 長	面 積	摘 要
	9.31	-----	-----	-----	
FNO. 1	9.31	9.31	8.4	78.5	
FNO. 2	9.30	9.31	20.0	186.2	
FNO. 3	8.73	9.02	20.0	180.4	
	9.23	-----	-----	-----	
	9.07	9.15	3.6	32.6	
FNO. 4	8.30	8.69	16.4	142.5	
	7.60	7.95	14.7	116.9	
FNO. 5	7.34	7.47	5.3	39.6	
	7.16	7.25	3.8	27.6	
小計				804.3	

アスファルト舗装工 本線車道部① 面積計算書-2

測 点	舗 装 巾	平均舗装巾	区 間 長	面 積	摘 要
FNO. 5 + 8.8付近				71.0	
	2.58	-----	-----	-----	
FNO. 6	2.58	2.58	6.2	16.0	
FNO. 7	2.58	2.58	20.0	51.6	
	2.62	2.60	1.4	3.6	
FNO. 7 + 2.50	6.08	4.35	1.1	4.8	
	6.08	6.08	6.0	36.5	
	5.50	-----	-----	-----	
	2.80	4.15	2.7	11.2	
	2.58	-----	-----	-----	
FNO. 8	2.58	2.58	8.8	22.7	
FNO. 9	2.58	2.58	20.0	51.6	
KA.5 -1	2.58	2.58	6.9	17.8	
FNO. 9 + 12.00	2.57	2.58	5.1	13.2	
FNO. 10	2.56	2.57	8.0	20.6	
FNO. 11	2.58	2.57	20.0	51.4	
KE.5 -1	2.58	2.58	14.9	38.4	
FNO. 12	5.03	3.81	5.1	19.4	
	5.20	5.12	4.4	22.5	
	3.37	4.29	4.2	18.0	
小計				470.3	
合計				1274.6	



アスファルト舗装工 本線車道部② 面積計算書 -2

測 点	舗 装 巾	平均舗装巾	区 間 長	面 積	摘 要
	0.50	----	----	----	
FNO. 6	0.50	0.50	9.0	4.5	L側
FNO. 7	0.50	0.50	20.0	10.0	"
	0.50	0.50	1.4	0.7	"
	0.50	0.50	3.1	1.6	"
小計				16.8	
	0.50	----	----	----	
	0.50	0.50	3.9	2.0	L側
	0.50	----	----	----	"
FNO. 8	0.50	0.50	8.8	4.4	"
FNO. 9	0.50	0.50	20.0	10.0	"
KA. 5 -1	0.50	0.50	6.9	3.5	"
FNO. 9 + 12.00	0.50	0.50	5.1	2.6	"
FNO. 10	0.50	0.50	8.0	4.0	"
FNO. 11	0.50	0.50	20.0	10.0	"
KE. 5 -1	0.50	0.50	14.9	7.5	"
	0.50	0.50	10.8	5.4	"
小計				49.4	
合計				98.9	

アスファルト舗装工 歩道部 面積計算書 -1

測 点	舗 装 巾	平均舗装巾	区 間 長	面 積	摘 要
	1.63	-----	-----	-----	
FNO. 1	1.63	1.63	8.4	13.7	
	1.63	1.63	3.4	5.5	
	1.71	-----	-----	-----	
FNO. 2	1.71	1.71	16.6	28.4	
	1.71	1.71	19.9	34.0	
	1.63	-----	-----	-----	
FNO. 3	1.63	1.63	0.1	0.2	
	1.63	-----	-----	-----	
FNO. 5 + 8.80	1.63	1.63	2.0	3.3	
FNO. 6	1.63	1.63	11.2	18.3	
	1.63	1.63	19.3	31.5	
小計				134.9	

アスファルト舗装工 歩道部 面積計算書 -2

測 点	舗 装 巾	平均舗装巾	区 間 長	面 積	摘 要
	1.63	-----	-----	-----	
FNO. 8	1.63	1.63	8.8	14.3	
FNO. 9	1.63	1.63	20.0	32.6	
KA. 5 -1	1.63	1.63	6.9	11.2	
FNO. 9 + 12.00	1.63	1.63	5.1	8.3	
FNO. 10	1.63	1.63	8.0	13.0	
FNO. 11	1.63	1.63	20.2	32.9	
KE. 5 -1	1.63	1.63	15.1	24.6	
小計				136.9	
	0.50	-----	-----	-----	
	0.50	0.50	32.3	16.2	
小計				16.2	
	0.50	-----	-----	-----	
	0.50	0.50	32.3	16.2	
小計				16.2	
	歩道部 不陸整正・表層のみ部				
	1.00	-----	-----	-----	
	1.00	1.00	32.3	32.3	
小計				32.3	
表層のみ合計				32.3	
合計				304.2	

## アスファルト舗装工 取付部 面積計算書 -1

測 点	舗 装 巾	平均舗装巾	区 間 長	面 積	摘 要
	0.96	----	----	----	
FNO. 1	1.70	1.33	8.4	11.2	取付部-3
	2.00	1.85	3.4	6.3	"
FNO. 2	2.00	2.00	16.6	33.2	"
	2.00	2.00	11.8	23.6	"
	1.50	1.75	1.0	1.8	"
	1.50	1.50	7.1	10.7	"
小計				86.8	不陸整正・表層 t=4cm
	6.00	----	----	----	
	3.00	4.50	5.0	22.5	取付部-5
	3.00	3.00	12.0	36.0	上層路盤工 t=10cm
小計				58.5	表層 t=3cm

アスファルト舗装工 取付部 面積計算書 -2

測 点	舗 装 巾	平均舗装巾	区 間 長	面 積	摘 要
	0.00	----	----	----	
	5.06	2.53	2.2	5.6	取付部-6
	3.50	4.28	3.4	14.6	上層路盤工 t=10cm
	3.50	3.50	6.0	21.0	表層 t=3cm
小計				41.2	
	0.50	----	----	----	
	0.50	0.50	8.6	4.3	取付部-7
小計				4.3	下層 t=20cm
					上層 t=15cm
					表層 t=4cm
	0.50	----	----	----	
	0.50	0.50	8.6	4.3	取付部-8
小計				4.3	不陸整正・表層 t=4cm
合計				195.1	



## 区 画 線 工 延 長 調 書

名 称	規 格	測 点			数 量	備 考
		位置	自	至		
実線	白色 W=15cm					
		左	FNO. 0 + 0.1	FNO. 0 + 0.7	2.50	路側線
		左	FNO. 0 + 10.2	FNO. 7 + 0.5	130.30	"
		左	FNO. 7 + 12.3	FNO. 11 + 19.0	88.40	"
		左	FNO. 12 + 3.7	FNO. 12 + 8.6	5.80	"
		中	FNO. 0 + 17.3	FNO. 2 + .	31.00	"
		中	FNO. 2 + 9.9	FNO. 5 + 5.0	55.30	ゼブラ 外側線
		右	FNO. 0 + 0.1	FNO. 5 + 11.0	96.40	路側線
				合計	409.70	m
実線	黄色 W=15cm					
		中	FNO. 0 + 18.3	FNO. 12 + 8.6	230.40	中央線
				合計	230.40	m
実線	白色 W=45cm					
		中			2.50	停止線
		中			3.80	"
		中			3.00	"
		中			0.50	ゼブラ
		中			0.80	"
		中			1.10	"
		中			1.40	"
		中			1.70	"
		中			2.00	"
		中			2.20	"
		中			2.10	"
		中			1.90	"

区 画 線 工 延 長 調 書

名 称	規 格	測 点			数 量	備 考
		位置	自	至		
		中			1.80	"
		中			1.70	"
		中			1.60	"
		中			1.40	"
		中			1.30	"
		中			1.20	"
		中			1.00	"
		中			0.90	"
		中			0.80	"
		中			0.70	"
		中			0.60	"
		中			0.40	"
		中			0.30	"
				合計	36.70	m
破線	白色 W=15cm	左	FNO. 10 + 3.6	FNO. 11 + 16.6	33.20	減速帯
		中	FNO. 10 + 3.6	FNO. 12 + 8.6	45.00	"
		中	FNO. 10 + 3.6	FNO. 12 + 8.6	45.00	"
				合計	123.20	m
実線	白色 W=15cm換算					
		中			6.70	右折 矢印
		中			6.70	"
		中			8.90	直進左折矢印
		中			8.90	"
				合計	31.20	m

構 造 物 撤 去 工 計 算 書

名 称	計 算 式	数 量
構造物取壊し工 コンクリート 構造物取壊し  (有筋構造物)		
小型擁壁		
	V= 0.04 × 13.40 = 0.54	
	合計 = 0.54	0.5 m <sup>3</sup>
舗装版切断	歩道舗装	
アスファルト舗装 版 t=3cm	L= 1.00 + 24.20 + 1.50 = 26.70	26.7 m
	取付舗装	
アスファルト舗装 版 t=4cm	L= 46.30 + 6.00 + 5.00 = 57.30	57.3 m
	車道舗装	
アスファルト舗装 版 t=10cm	L= 16.75 + 48.40 + 35.00 + 3.85 + 84.00 + 10.75 = 198.75	198.8 m
	計 26.70 + 57.30 + 198.75 = 282.75	
舗装版取壊し	歩道舗装・民地	
アスファルト舗装 版 t=3cm	A= 31.90 + 69.50 + 38.10 + 32.70 = 172.20	172.2 m <sup>2</sup>
	民地・市道	
アスファルト舗装 版 t=4cm	A= 133.60 + 78.60 = 212.20	212.2 m <sup>2</sup>
	車道舗装	
アスファルト舗装 版 t=10cm	A= 98.80 = 98.80	98.8 m <sup>2</sup>
	計 172.20 + 212.20 + 98.80 = 483.20	
	車道舗装	
アスファルト舗装 切削 t=5cm	A= 1273.40 = 1273.40	1273.4 m <sup>2</sup>

構 造 物 撤 去 工 計 算 書

名 称	計 算 式	数 量
排水構造物撤去工		
L型側溝撤去	L型側溝	
	L= 構造物撤去工延長調書より = 0.0	0.0 m
集水柵撤去	集水柵 (500×500×700)	
	N= 構造物撤去工延長調書より = 0	0 基
縁石撤去工 歩車道境界ブ ロック撤去	縁石	
	L= 構造物撤去工延長調書より = 19.2	19.2 m
運搬処理工 有筋 コンクリート		
	V= 0.54 = 0.54	0.5 m <sup>3</sup>
	W= 0.54 × 2.50 = 1.35	1.4 t
二次製品	L型側溝	
	V= 0.10 × 0.00 = 0.00	
	集水柵 (500×500×700)	
	V1= 0.80 × 0.80 × 0.85 = 0.54	
	-V2= 0.50 × 0.50 × 0.70 = -0.18	
	縁石	
	V= 0.05 × 19.20 = 0.96	
	計 = 1.32	
	V= 1.32 = 1.32	1.3 m <sup>3</sup>
	W= 1.32 × 2.50 = 3.30	3.3 t
構造物取壊し工	計 0.54 + 0.54 + 0.00 -0.180) = 0.90	
アスファルト t=15cm以下	V1 = 172.20 × 0.03 = 5.17	
	V2 = 212.20 × 0.04 = 8.49	
	V3 = 98.80 × 0.10 = 9.88	
	合計 = 23.54	23.5 m <sup>3</sup>
	W = 23.54 × 2.35 = 55.32	55.3 t
アスファルト 切削	V1 = 1273.40 × 0.05 合計 = 63.67	
	W = 63.67 × 2.35 = 149.62	149.6 t

## 構 造 物 撤 去 工 延 長 調 書

名 称	規 格	測 点			数 量	備 考
		位置	自	至		
構造物取壊し工						
コンクリート 構造物取壊し						
	小型擁壁	左	FNO. 0 + 11.4	FNO. 1 + 3.4	13.4	m
排水構造物撤去工						
縁石撤去工						
歩車道境界ブ ロック撤去	縁石	左	FNO. 1 + 14.0	FNO. 2 + 1.7	10.5	
		左	FNO. 2 + 11.7	FNO. 2 + 19.7	8.7	
				合計	19.2	m