

入東区・道路等築造工事（その5）

数量計算書

狭山市役所 市街地整備課

目 次

- [1] 数 量 総 括 表
- [2] 道 路 土 工
- [3] 地 盤 改 良 工
- [4] 排 水 構 造 物 工
- [5] 舗 装 工
- [6] 縁 石 工
- [7] 道 路 照 明 設 備 工
- [8] 付 属 施 設 工
- [9] 区 画 線 工
- [1 0] 構 造 物 撤 去 工
- [1 1] 材 料 計 算 書

[1] 数 量 総 括 表

数量総括表

NO. 1

工種	種別	細別	規格・寸法	単位	設計数量	積算数量	摘要
道路土工							
	掘削工						
		掘削	機械施工	m ³	799.5	800	
	床堀工	床堀	"	m ³	19.8	20	
	埋戻工	埋戻(発生土)	埋戻幅1.0m未満	m ³	4.4	4	
		"	埋戻幅1.0m以上4.0m未満	m ³	338.2	340	
		埋戻(再生砂)	埋戻幅1.0m以上4.0m未満	m ³	50.3	50	
		砂基礎	機械施工	m ³	14.0	14	
	残土処理工						
		残土処理工	運搬距離 L=6.0km以下	m ³	367.1	370	
地盤改良工							
	安定処理工						
		路床改良	(セメント系固化材：t=30cm)	m ²	313.2	313	
排水構造物工							
	側溝工						
		長尺U型側溝	300×500	m	9.1	9	敷調整
		"	300×600	m	26.0	26	敷調整
		"	300×700	m	18.0	18	敷調整

数量総括表

NO. 2

工種	種別	細別	規格・寸法	単位	設計数量	積算数量	摘要
		長尺U型側溝	300×800	m	7.0	7	敷調整
		〃	300×900	m	6.0	6	敷調整
	集水柵工						
		集水柵	400×400×550	基	1	1	市道B第296号線
	小型カルバート工						
		横断暗渠工	300×300×2000	m	20.6	21	市道B第296号線
	管布設工						
		硬質塩化ビニル管	φ250mm	m	32.6	33	(雨水管)
		〃	φ200mm	m	74.6	75	(污水管)
	組立マンホール設置工						
		1号組立マンホール	内径900mm	箇所	4	4	
		材料費	人孔築造数量集計表参照	式	1	1	
		底部工		箇所	1	1	(雨水管)
		底部工		箇所	3	3	(污水管)
舗装工							
	舗装準備工						
		不陸整正工	(補足材RM-40 : t=3cm)	m ³	116.5	117	市道B第296号線
	アスファルト舗装工						
		表層工 (t=5cm)	再生密粒度アスコン (20)	m ²	429.7	430	
	表層工						

数量総括表

NO.3

工種	種別	細別	規格・寸法	単位	設計数量	積算数量	摘要
		透水性特殊平板BL (t=6cm)		m ²	392.9	393	歩道 一般部
		透水性特殊平板BL (t=8cm)		m ²	40.0	40	歩道 乗入部
		透水シート	(不織布)	m ²	432.8	433	歩道 一般部
	路盤工						
		上層路盤工	(再生粒調碎石:t=15cm)	m ²	322.6	323	市道B第296号線 区画道路1号線
		下層路盤工	(再生切込碎石:t=19cm)	m ²	322.6	323	市道B第296号線 区画道路1号線
		路盤工	再生切込碎石:t=10cm	m ²	392.9	393	歩道 一般部
		フィルター層工	クッション砂:t=10cm	m ²	392.9	393	歩道 一般部
		上層路盤工	再生粒調碎石:t=10cm	m ²	40.0	40	歩道 乗入部
		下層路盤工	再生切込碎石:t=15cm	m ²	40.0	40	歩道 乗入部
縁石工							
	縁石工						
		歩車道境界ブロック	一般部A	m	12.7	13	
		〃	摺付部A	m	4.2	4	
		〃	切下部A	m	9.3	9	
		〃	一般部B	m	58.2	58	
		〃	摺付部B	m	0.6	1	
		〃	摺付部C	m	1.2	1	

数量総括表

NO. 4

工種	種別	細別	規格・寸法	単位	数量	積算数量	摘要
		歩車道境界ブロック	乗入部	m	6.0	6	
		地先境界ブロック	150×150×600	m	81.3	81	一般部
		〃	150×150×600	m	7.2	7	乗入部
		〃	120×120×600	m	93.6	94	一般部A 植栽帯
		一般部C型		m	0.9	1	
道路照明設備工							
	土工						
		床堀	機械施工	m ³	31.2	30	
		砂基礎	機械施工	m ³	5.5	6	
		埋戻(再生砂)	埋戻幅1.0m未満	m ³	7.7	8	
		埋戻(発生土)	埋戻幅1.0m未満	m ³	18.0	20	
		残土処理工	運搬距離 L=6.0km以下	m ³	11.4	10	
照明設備工							
		照明灯(LED)	H=8.0m	基	1	1	(一般用)
		照明灯(LED)	H=8.0m	基	2	2	(交差点用)
		ハンドホール	600×600×H910	基	1	1	
配管・配線工							
		波付硬質ポリエチレン管	FEP30	m	54.9	55	地中配管
		電線(外径11.5mm)	CV/3.5sq-2C	m	54.9	55	
		埋設シート	150mm 2倍 電力用	m	54.9	55	
付属施設工							

数量総括表

NO.5

工種	種別	細別	規格・寸法	単位	数量	積算数量	摘要
	特殊ブロック設置工						
		誘導パネル	□300×300(貼付式)	m ²	45.1	45	
		誘導ブロック	□300×300×60	m ²	7.9	8	
	施設整備工						
		車止め	(H=850)	基	9	9	(固定式)
		視線誘導標	(H=800)	本	8	8	(脱着式)B296号線
		スツールA	(φ350・H=410)	基	4	4	
		ベンチA	(W555×L1200×H755)	基	2	2	
		メッシュフェンス	(H=1200)	m	46.8	47	(公園内)
		客土(黒土)	(t=30cm)	m ³	10.9	11	(公園内)
区画線工							
	溶融式区画線						
		実線(白)	W=15cm	m	203.3	203	路側線・中央線
		破線(白)	W=30cm	m	11.2	11	ドット線(B296号線)
		実線(白)	W=30cm	m	13.6	14	
		実線(白)	W=45cm	m	113.8	114	横断歩道・停止線
		実線(白)	W=45cm	m	10.6	11	ゼブラ線(B296号線)
		実線(赤)	W=45cm	m ²	17.0	17	滑止め舗装(B296号線)
		実線(白)	W=15cm換算	m	203.5	204	
構造物撤去工							

[2] 道 路 土 工

土工集計		調 書		NO. 1
掘削工	堀 削	機械施工	(土量計算書より)	261.20 m ³ 区画道路1号線
	"	"		136.88 m ³ 雨水管渠布設
	"	"	V=3.63m ³ /10基×3基	1.09 m ³ 照明基礎
	"	"		190.05 m ³ 污水管渠布設
	"	"		25.28 m ³ 污水管渠布設
	"	"		98.45 m ³ 污水管渠布設
	"	"		47.02 m ³ 污水管渠布設
	"	"		39.53 m ³ 污水管渠布設
			合 計	799.50 m ³
床堀工				
	床 堀	機械施工	(土量計算書より)	19.79 m ³ 区画道路1号線
			合 計	19.79 m ³
埋戻工				
	埋 戻 (発生土)	機械施工	埋戻幅1.0m未満 (土量計算書より)	4.44 m ³ 区画道路1号線
			合 計	4.44 m ³
	埋 戻 (発生土)	機械施工	埋戻幅1.0m以上4.0m未満	57.15 m ³ 雨水管渠布設
	"	"	"	140.76 m ³ 污水管渠布設
	"	"	"	17.41 m ³ 污水管渠布設

埋 戻 (発生土) 機械施工	埋戻幅1.0m以上4.0m未満	68.26 m ³	污水管渠布設
"	"	25.86 m ³	污水管渠布設
"	"	28.73 m ³	污水管渠布設
合 計		338.17 m ³	
埋 戻 (再生砂) 機械施工	埋戻幅1.0m以上4.0m未満	17.33 m ³	雨水管渠布設
"	"	14.46 m ³	污水管渠布設
"	"	2.42 m ³	污水管渠布設
"	"	9.24 m ³	污水管渠布設
"	"	3.65 m ³	污水管渠布設
"	"	3.21 m ³	污水管渠布設
合 計		50.31 m ³	
砂基礎	機械施工	4.29 m ³	雨水管渠布設
"	"	4.26 m ³	污水管渠布設
"	"	0.71 m ³	污水管渠布設
"	"	2.73 m ³	污水管渠布設
"	"	1.08 m ³	污水管渠布設
"	"	0.95 m ³	污水管渠布設

合 計 14.02 m³

残土処理工

残土処理工 L=6.0km 掘削-(埋戻)∕0.9 367.10 m³ DID有

合 計 367.1 m³

堀削 土量計算書 NO. 1					
測点	距離	断面積	平均断面	体積	備考
1CNO. 6+9. 890		0. 90			
	4. 32		1. 25	5. 40	
1CNO. 6+14. 214		1. 60			
1CNO. 6+14. 214		8. 50			
	5. 78		8. 50	49. 13	
1CNO. 7		8. 50			
	20. 00		8. 95	179. 00	
1CNO. 8		9. 40			
	1. 13		9. 55	10. 79	
1CEC. 2		9. 70			
	1. 74		9. 70	16. 88	
1CEC. 2+1. 74		9. 70			
合計	32. 97m			261. 20m ³	

埋戻 土量計算書 NO. 1					
測点	距離	断面積	平均断面	体積	備考
1CNO. 6+9. 890		0. 00			
	4. 32		0. 20	0. 86	
1CNO. 6+14. 214		0. 40			
1CNO. 6+14. 214		0. 40			
	5. 78		0. 55	3. 18	
1CNO. 7		0. 70			
	20. 00		0. 55	11. 00	
1CNO. 8		0. 40			
	1. 13		0. 35	0. 40	
1CEC. 2		0. 30			
	1. 74		0. 15	0. 26	
1CEC. 2+1. 74		0. 00			
合計	32. 97m			4. 44m ³	

床 堀

土 量 計 算 書

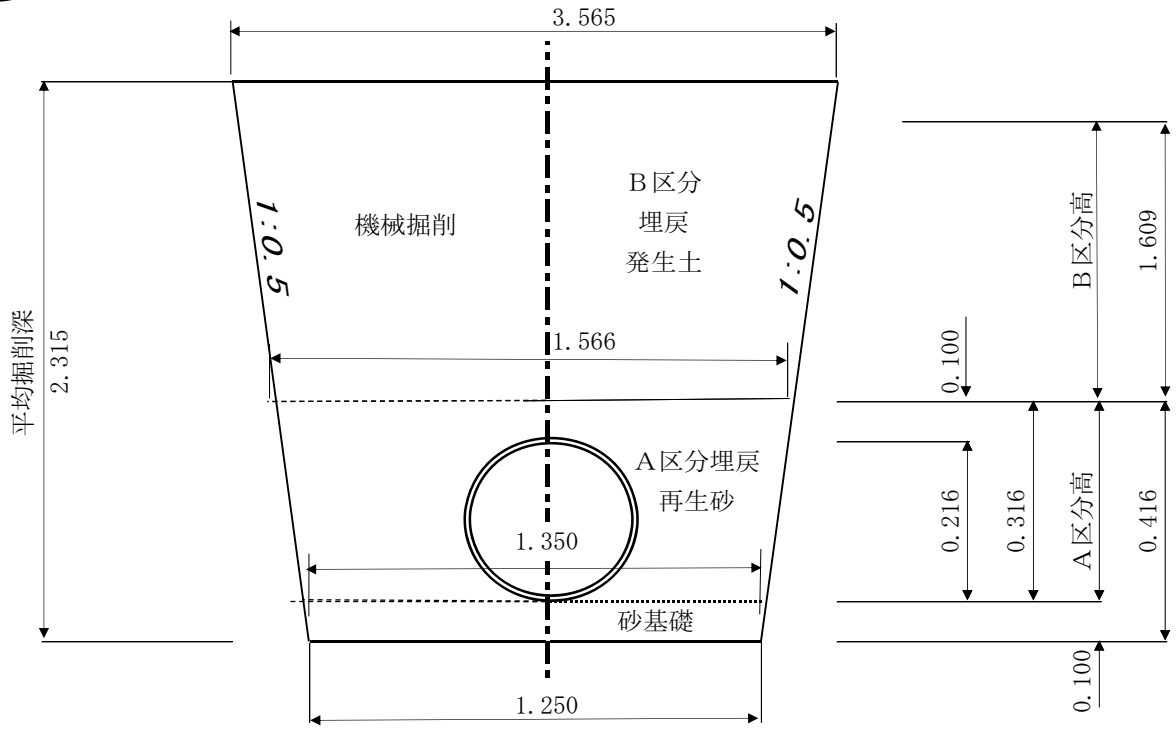
NO. 1

測 点	距 離	断 面 積	平均断面	体 積	備 考
1CNO. 6+9. 890		0. 00			
	4. 32		0. 30	1. 30	
1CNO. 6+14. 214		0. 60			
1CNO. 6+14. 214		0. 60			
	5. 78		0. 75	4. 34	
1CNO. 7		0. 90			
	20. 00		0. 65	13. 00	
1CNO. 8		0. 40			
	1. 13		0. 40	0. 45	
1CEC. 2		0. 40			
	1. 74		0. 40	0. 70	
1CEC. 2+1. 74		0. 40			
合 計				19. 79m ³	

土工算出根拠図 (VU φ 200) 污水管

47
6

管体延長 34.10 m

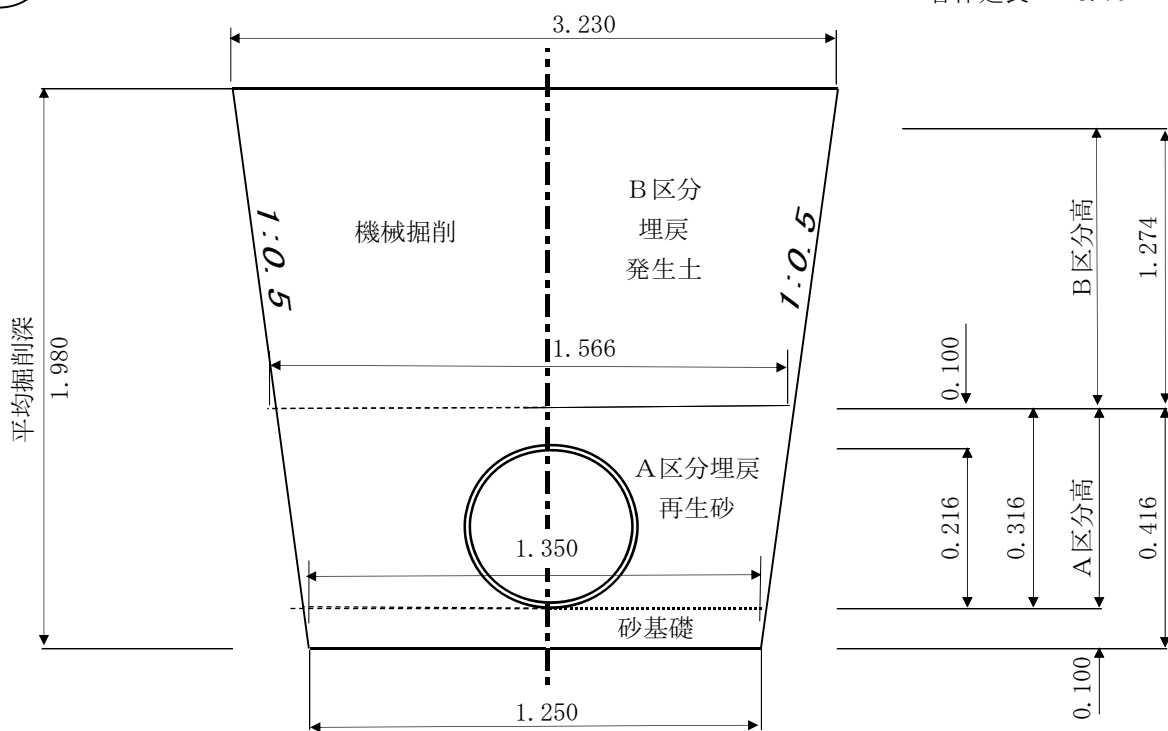


工 種	算 出 根 拠	数 値
機械掘削	$((1.250 + 3.565) \times 2.315 \div 2) \times 34.10$	190.05 m ³
砂基礎 (t=10cm)	$34.10 \times 1.250 \times 0.100$	4.26 m ³
	管断面積 : $0.216^2 \times \pi/4 = 0.037$	
A区分埋戻 (再生砂) m当り	$((1.350 + 1.566) \times 0.316 \div 2) - 0.037$	0.424 m ³ /m
A区分埋戻 (再生砂)	0.424×34.10	14.46 m ³
B区分埋戻 (発生土)	$((1.566 + 3.565) \times 1.609 \div 2) \times 34.10$	140.76 m ³
残土処分	$190.05 - (140.76 \times 1.11)$	33.81 m ³

土工算出根拠図 (VU φ 200) 污水管

47
7

管体延長 5.70 m

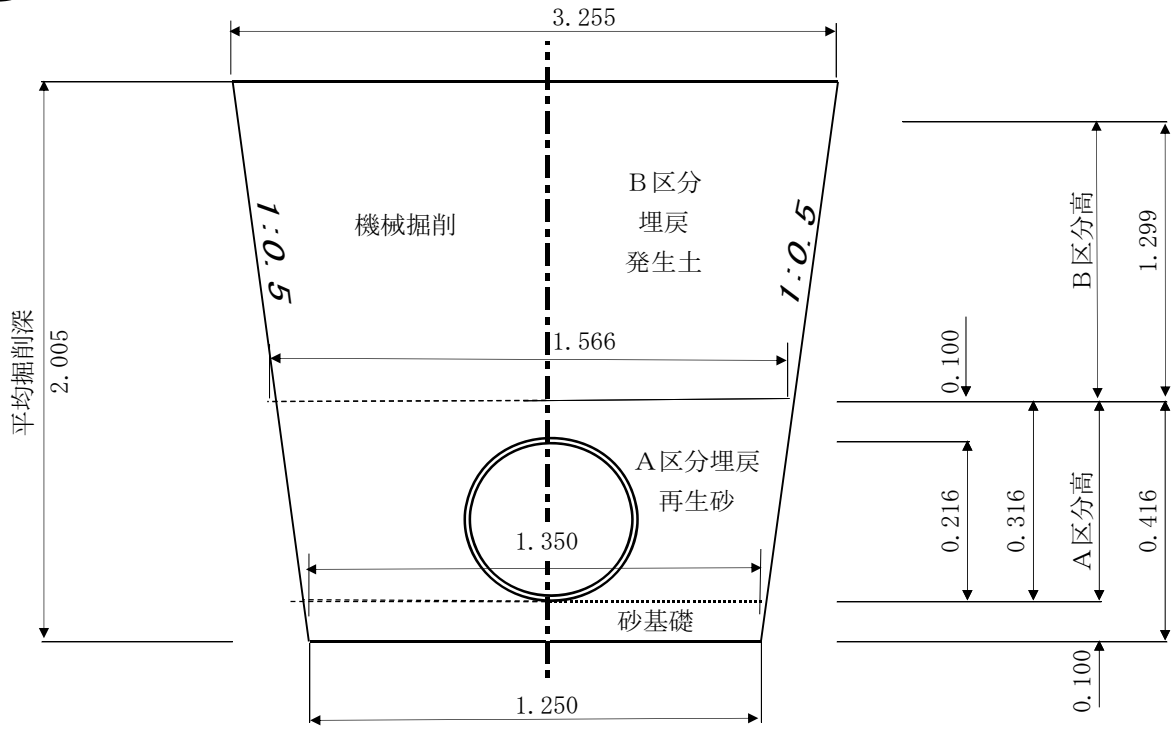


工 種	算 出 根 拠	数 値
機械掘削	$((1.250 + 3.230) \times 1.980 \div 2) \times 5.70$	25.28 m ³
砂基礎 (t=10cm)	$5.70 \times 1.250 \times 0.100$	0.71 m ³
	管断面積 : $0.216^2 \times \pi/4 = 0.037$	
A区分埋戻 (再生砂) m当り	$((1.350 + 1.566) \times 0.316 \div 2) - 0.037$	0.424 m ³ /m
A区分埋戻 (再生砂)	0.424×5.70	2.42 m ³
B区分埋戻 (発生土)	$((1.566 + 3.230) \times 1.274 \div 2) \times 5.70$	17.41 m ³
残土処分	$25.28 - (17.41 \times 1.11)$	5.95 m ³

土工算出根拠図 (VU φ 200) 污水管

47
7

管体延長 21.80 m

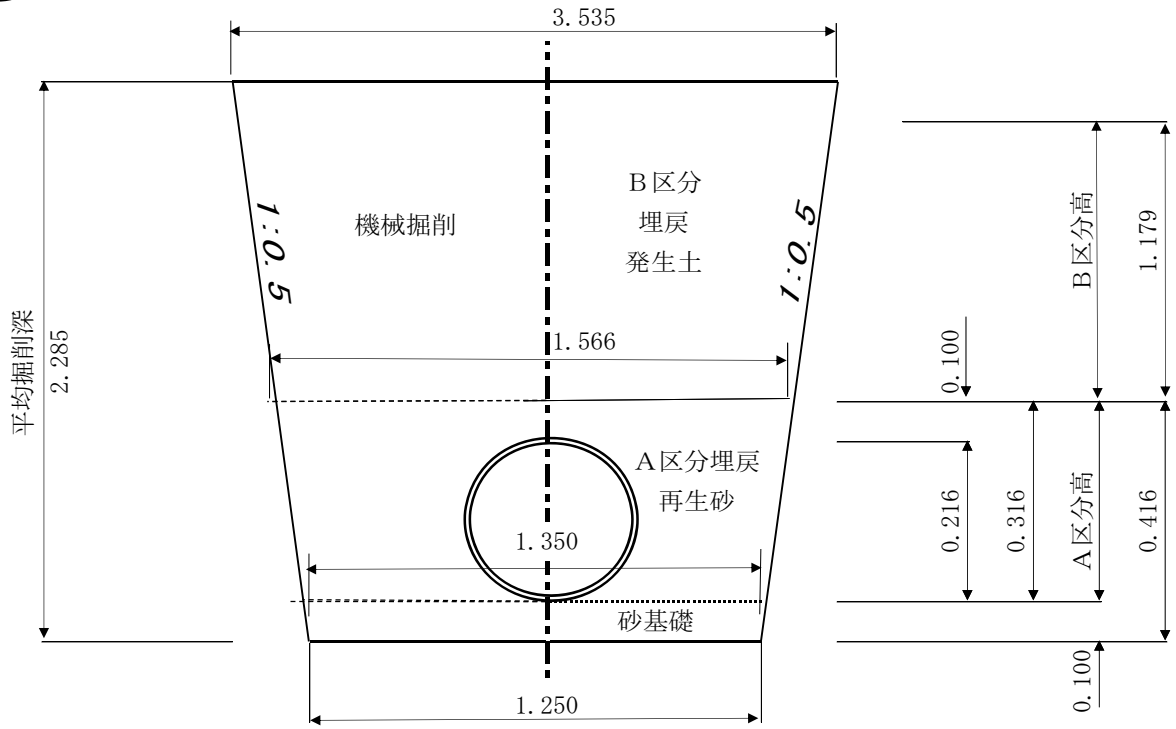


工 種	算 出 根 拠	数 値
機械掘削	$((1.250 + 3.255) \times 2.005 \div 2) \times 21.80$	98.45 m ³
砂基礎 (t=10cm)	$21.80 \times 1.250 \times 0.100$	2.73 m ³
	管断面積 : $0.216^2 \times \pi / 4 = 0.037$	
A区分埋戻 (再生砂) m当り	$((1.350 + 1.566) \times 0.316 \div 2) - 0.037$	0.424 m ³ /m
A区分埋戻 (再生砂)	0.424×21.80	9.24 m ³
B区分埋戻 (発生土)	$((1.566 + 3.255) \times 1.299 \div 2) \times 21.80$	68.26 m ³
残土処分	$98.45 - (68.26 \times 1.11)$	22.68 m ³

土工算出根拠図 (VU φ 200) 污水管

47
8

管体延長 8.60 m

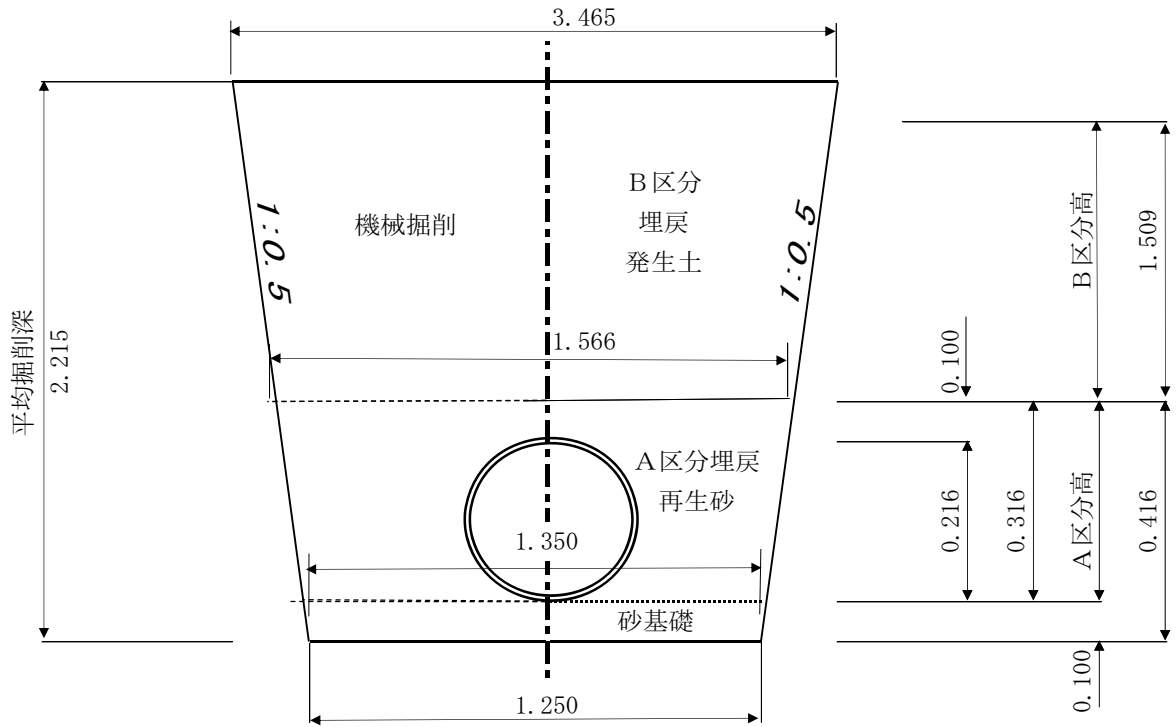


工 種	算 出 根 拠	数 値
機械掘削	$((1.250 + 3.535) \times 2.285 \div 2) \times 8.60$	47.02 m ³
砂基礎 (t=10cm)	$8.60 \times 1.250 \times 0.100$	1.08 m ³
	管断面積 : $0.216^2 \times \pi/4 = 0.037$	
A区分埋戻 (再生砂) m当り	$((1.350 + 1.566) \times 0.316 \div 2) - 0.037$	0.424 m ³ /m
A区分埋戻 (再生砂)	0.424×8.60	3.65 m ³
B区分埋戻 (発生土)	$((1.566 + 3.535) \times 1.179 \div 2) \times 8.60$	25.86 m ³
残土処分	$47.02 - (25.86 \times 1.11)$	18.32 m ³

土工算出根拠図 (VU φ 200) 污水管

47-7
-1

管体延長 7.57 m



工 種	算 出 根 拠	数 値
機械掘削	$((1.250 + 3.465) \times 2.215 \div 2) \times 7.57$	39.53 m ³
砂基礎 (t=10cm)	$7.57 \times 1.250 \times 0.100$	0.95 m ³
	管断面積 : $0.216^2 \times \pi/4 = 0.037$	
A区分埋戻 (再生砂) m当り	$((1.350 + 1.566) \times 0.316 \div 2) - 0.037$	0.424 m ³ /m
A区分埋戻 (再生砂)	0.424×7.57	3.21 m ³
B区分埋戻 (発生土)	$((1.566 + 3.465) \times 1.509 \div 2) \times 7.57$	28.73 m ³
残土処分	$39.53 - (28.73 \times 1.11)$	7.64 m ³

[3] 地 盤 改 良 工

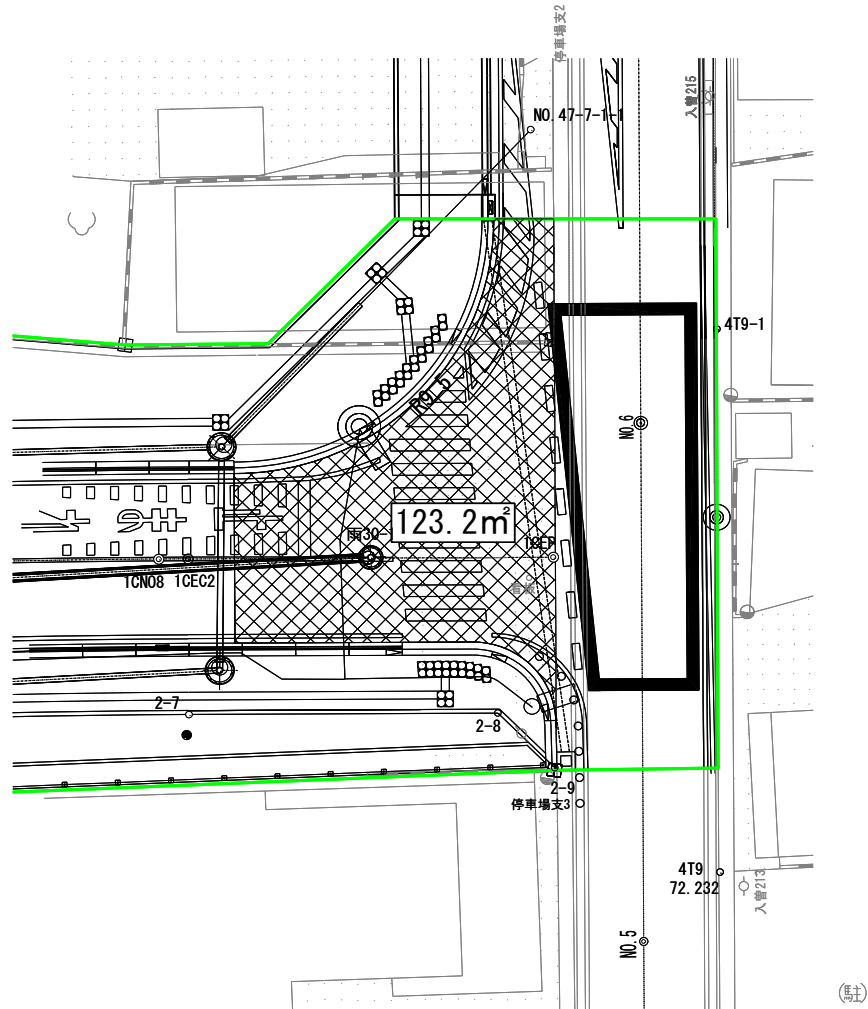
安定処理工

路床改良 (セメント系固化材 : t=30cm) 車道部 190.02 m² 区画道路1号線

地盤改良工求積図 参照 123.2 m²

合 計 313.22 m²

地盤改良工求積図



※ CAD計測3回による平均値

$$A = 123.2 \text{ m}^2$$

[4] 排 水 構 造 物 工

排水構造物工集計		調		書		NO. 1	
側溝工							
長尺U型側溝							
300×500				右側 9.1	9.1 m	(区-1号線)	
300×600	左側 10.0	+		右側 16.0	26.0 m	(区-1号線)	
300×700	左側 8.0	+		右側 10.0	18.0 m	(区-1号線)	
300×800	左側 1.0	+		右側 6.0	7.0 m	(区-1号線)	
300×900				右側 6.0	6.0 m	(区-1号線)	
集水柵工							
集水柵	400×400×550				1 基	(B296号線)	
小型カルバート工							
横断暗渠工	300×300×2000				20.6 m	(B296号線)	
管布設工 (雨水管φ250)							
					L= 33.0-0.45(人孔控除分)	32.6 m	
" (污水管φ200)							
					L= 34.1+27.5+8.6+7.57-(0.45×7)	74.6 m	
組立マンホール設置工							
	1号人孔(内径900mm)				1 箇所	(雨水管)	
	1号人孔(内径900mm)				3 箇所	(污水管)	

組立式1号マンホール底部工数量計算書

工種	規格	計算式	数量
砕石基礎工	RC-40 t=20cm	$\pi/4 \times 1.10^2 = 0.950$	0.95 m ² /箇所
	Vo 1+0.2	$0.95 \times 0.2 = 0.19$ m ³ $0.19 \times 1.26 =$	0.24 m ³ /箇所
インハートコンクリート工	普通-18	インハートコンクリート高 $(0.170+0.200)/2 = 0.185$	
		コンクリート工 $\pi/4 \times 0.90^2 \times 0.185 - \pi/4 \times 0.250^2$ $\times 1/2 \times 0.90 = 0.096$	0.10 m ³ /箇所
モルタル上塗り	配合1:2 厚さ2cm	$\pi/4 \times 0.90^2 + \pi \times 0.250 \times 1/2$ $\times 0.90 - 0.250 \times 0.90 = 0.765$	0.77 m ² /箇所

組立式1号マンホール底部工数量計算書(φ200)

工種	規格	計算式	数量
砕石基礎工	RC-40		
	t=20cm	$\pi/4 \times 1.10^2 = 0.950$	0.95 m ² /箇所
	Vo	$0.95 \times 0.2 = 0.19 \text{ m}^3$	
	1+0.2	$0.19 \times 1.26 =$	0.24 m ³ /箇所
インパットコンクリート工		インパットコンクリート高	
	普通-18	$(0.170+0.200)/2 = 0.185$	
		コンクリート工	
		$\pi/4 \times 0.90^2 \times 0.185 - \pi/4 \times 0.200^2$ $\times 1/2 \times 0.90 = 0.104$	0.10 m ³ /箇所
モルタル上塗り	配合1:2 厚さ2cm	$\pi/4 \times 0.90^2 + \pi \times 0.200 \times 1/2$ $\times 0.90 - 0.200 \times 0.90 = 0.739$	0.74 m ² /箇所

[5] 舖 装 工

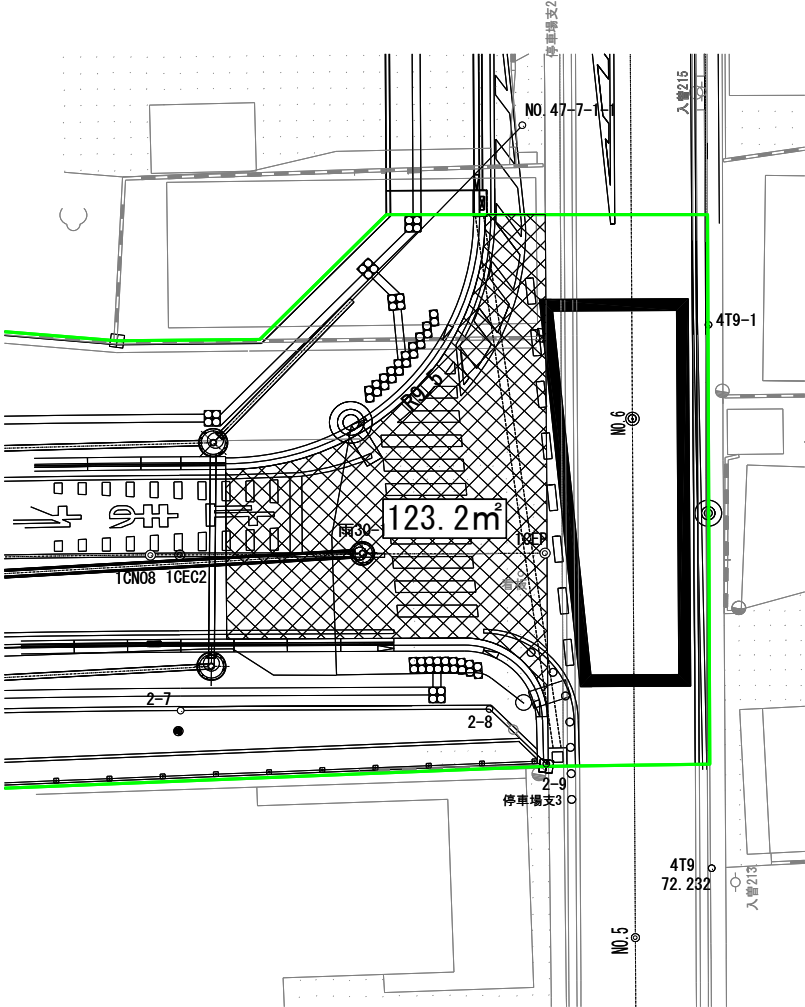
舗装工集計		調 査 書		NO. 1
舗装準備工 (市道部)				
不陸整正工	(補足材RM-40 : t=3cm)	A=	116.5 m ²	市道B第296号線
アスファルト舗装工				
再生密粒度アスコン(20)	(t=5cm)	A=	190.0 m ²	区画道路1号線
〃	〃	A=	123.2 m ²	区画道路1号線
〃	〃	A=	116.5 m ²	市道B第296号線
合 計			429.7 m ²	
路盤工 (車道部・新設)市道部				
上層路盤工	(再生粒調碎石:t=15cm)	A=16.5×0.57	9.41 m ²	市道B第296号線
		A=190.02+123.2 舗装計算書及び舗装面積積積参照	313.22 m ²	区画道路1号線
合 計			322.6 m ²	
下層路盤工	(再生切込砕石:t=19cm)	A=16.5×0.57	9.41 m ²	市道B第296号線
		A=190.02+123.2 舗装計算書及び舗装面積積積参照	313.22 m ²	区画道路1号線
合 計			322.6 m ²	
表層工 (歩道部)				
透水性特殊平板BL (t=6cm)	歩道一般部(左側)	A=	67.50 m ²	(区-1号線)
透水性特殊平板BL (t=6cm)	歩道一般部(右側)	A=	90.25 m ²	(区-1号線)
透水性特殊平板BL (t=6cm)	歩道一般部(左側)	A=	103.1 m ²	(区-1号線)
透水性特殊平板BL (t=6cm)	歩道一般部(右側)	A=	52.3 m ²	(区-1号線)
透水性特殊平板BL (t=6cm)	歩道一般部(右側)	A=	5.4 m ²	(区-1号線)
透水性特殊平板BL (t=6cm)	歩道一般部(右側)	A=	74.3 m ²	(区-1号線)
合 計			392.85 m ²	
表層工 (歩道部)				

舗装工集計		調 書		NO. 2
透水性特殊平板BL (t=8cm)	歩道乗入部 (左側)	A=	39.96 m ²	(区-1号線)
クッション砂 (t=3cm)				
(舗装計算書参照)	歩道一般部 (左側)	A=	67.50 m ²	(区-1号線)
(舗装計算書参照)	歩道一般部 (右側)	A=	90.25 m ²	(区-1号線)
(舗装面積求積図参照)	歩道一般部 (左側)	A=	103.1 m ²	(区-1号線)
(舗装面積求積図参照)	歩道一般部 (右側)	A=	52.3 m ²	(区-1号線)
(舗装面積求積図参照)	歩道一般部 (右側)	A=	5.4 m ²	(区-1号線)
(舗装面積求積図参照)	歩道乗入部 (左側)	A=	39.96 m ²	(区-1号線)
(舗装面積求積図参照)	歩道一般部 (右側)	A=	74.3 m ²	(区-1号線・公園)
		合 計	432.81 m²	
透水シート (不織布)				
(舗装計算書参照)	歩道一般部 (左側)	A=	67.50 m ²	(区-1号線)
(舗装計算書参照)	歩道一般部 (右側)	A=	90.25 m ²	(区-1号線)
(舗装面積求積図参照)	歩道一般部 (左側)	A=	103.1 m ²	(区-1号線)
(舗装面積求積図参照)	歩道一般部 (右側)	A=	52.3 m ²	(区-1号線)
(舗装面積求積図参照)	歩道一般部 (右側)	A=	5.4 m ²	(区-1号線)
(舗装面積求積図参照)	歩道乗入部 (左側)	A=	39.96 m ²	(区-1号線)
(舗装面積求積図参照)	歩道一般部 (右側)	A=	74.3 m ²	(区-1号線・公園)
		合 計	432.81 m²	

舗装工集計		調 書		NO. 3
路盤工 再生切込碎石 (t=10cm)				
(舗装計算書参照)	歩道一般部(左側)	A=	67.50 m ²	(区-1号線)
(舗装計算書参照)	歩道一般部(右側)	A=	90.25 m ²	(区-1号線)
(舗装面積求積図参照)	歩道一般部(左側)	A=	103.1 m ²	(区-1号線)
(舗装面積求積図参照)	歩道一般部(右側)	A=	52.3 m ²	(区-1号線)
(舗装面積求積図参照)	歩道一般部(右側)	A=	5.4 m ²	(区-1号線)
(舗装面積求積図参照)	歩道一般部(右側)	A=	74.3 m ²	(区-1号線・公園)
合 計			392.85 m ²	
フィルター層工 クッション砂 (t=10cm)				
(舗装計算書参照)	歩道一般部(左側)	A=	67.50 m ²	(区-1号線)
(舗装計算書参照)	歩道一般部(右側)	A=	90.25 m ²	(区-1号線)
(舗装面積求積図参照)	歩道一般部(左側)	A=	103.1 m ²	(区-1号線)
(舗装面積求積図参照)	歩道一般部(右側)	A=	52.3 m ²	(区-1号線)
(舗装面積求積図参照)	歩道一般部(右側)	A=	5.4 m ²	(区-1号線)
(舗装面積求積図参照)	歩道一般部(右側)	A=	74.3 m ²	(区-1号線・公園)
合 計			392.85 m ²	
上層路盤工 再生粒調碎石 (t=10cm)				
(舗装計算書参照)	歩道乗入部(左側)	A=	39.96 m ²	(区-1号線)
下層路盤工 再生切込碎石 (t=15cm)				

舗装面積求積図

(区画道路1号線)

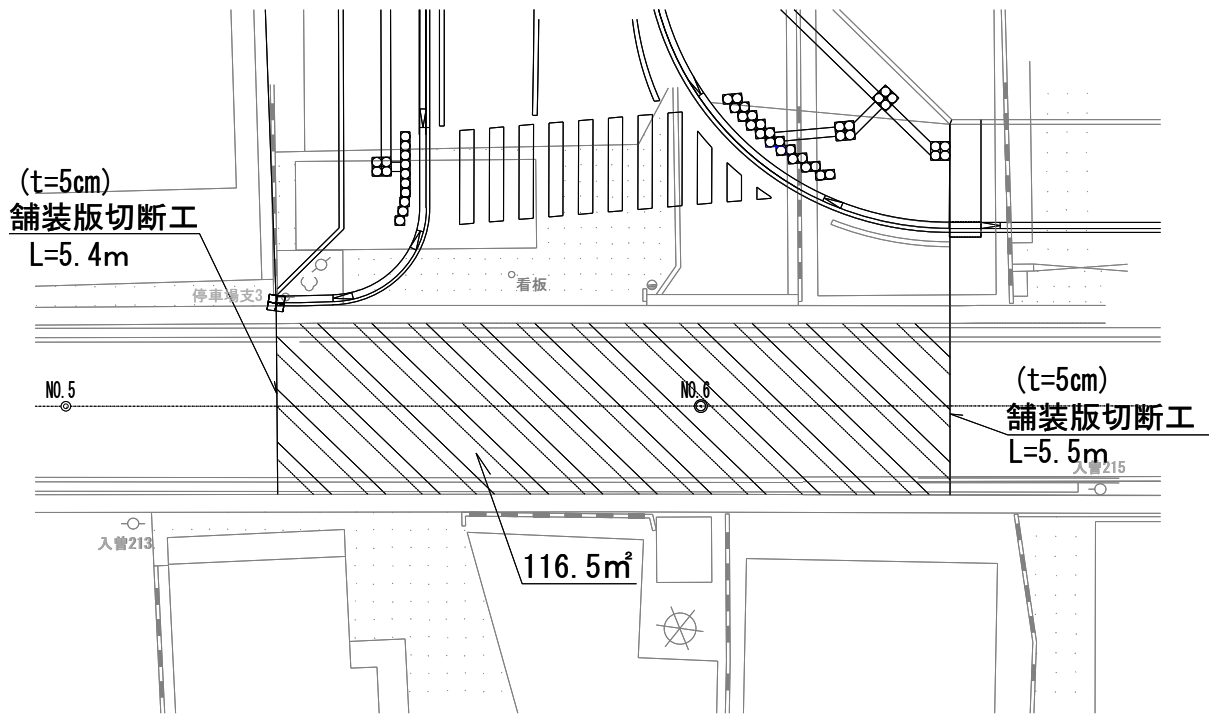


※ CAD計測3回による平均値

A= 123.2 m²

舗装面積求積図

(市道B第296号線)

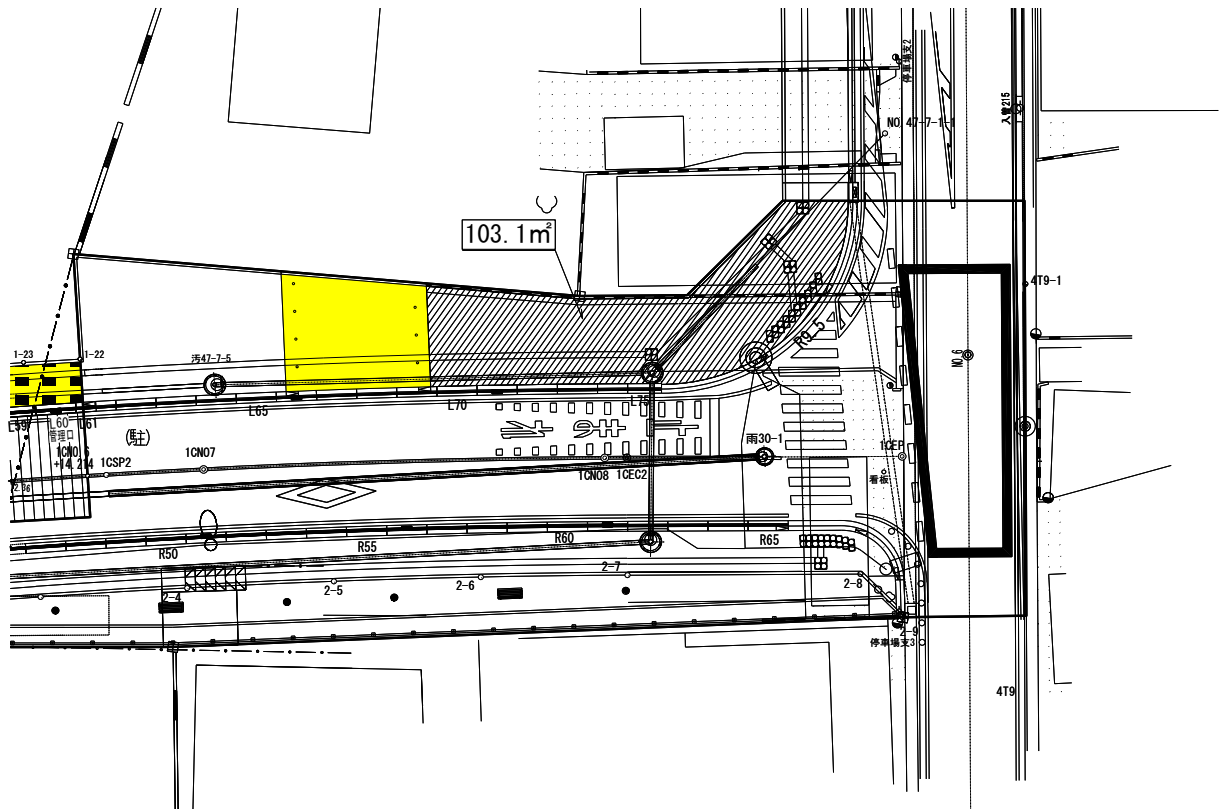


※ CAD計測3回による平均値

A= 116.5 m²

舗装面積求積図

(区画道路1号線) 歩道部

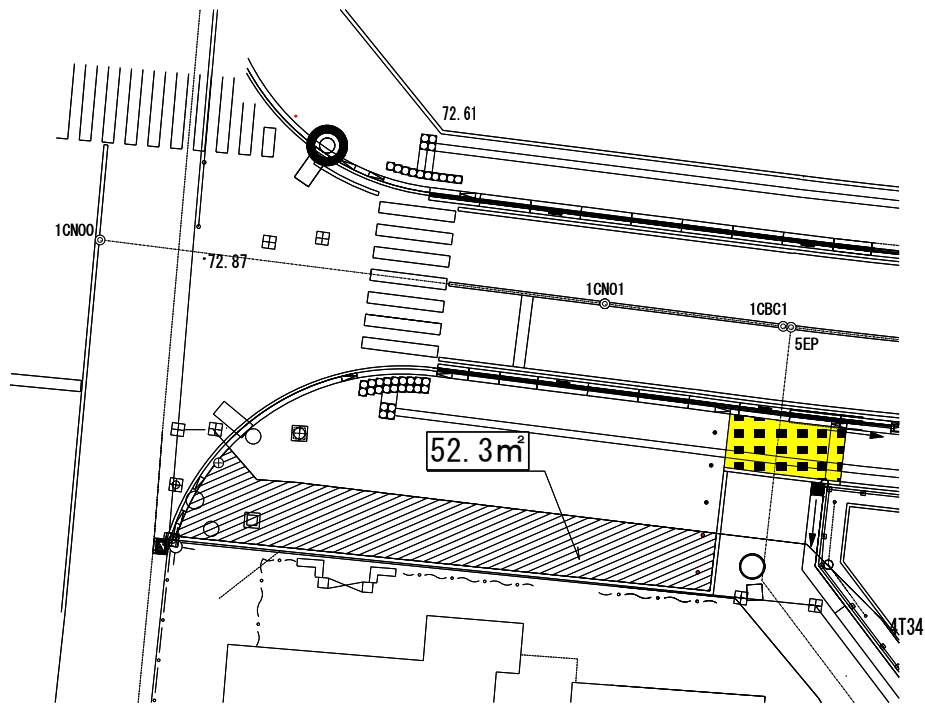


※ CAD計測3回による平均値

A= 103.1 m²

舗装面積求積図

(区画道路1号線) 歩道部

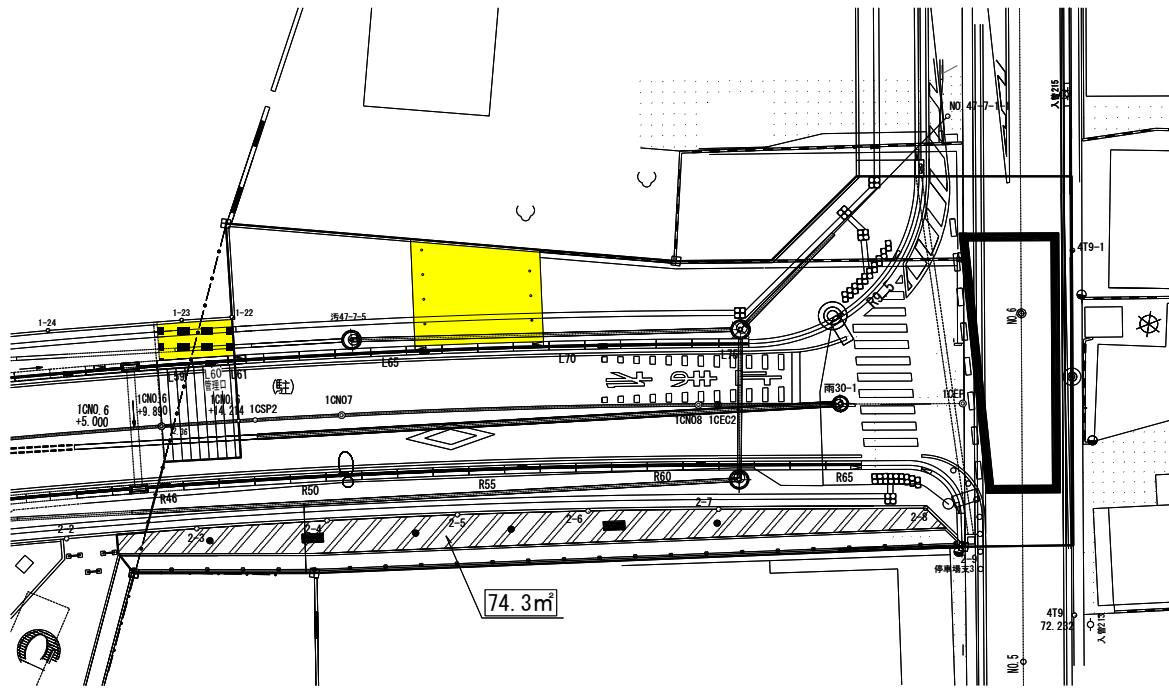


※ CAD計測3回による平均値

A= 52.3 m²

舗装面積求積図

(区画道路1号線) 公園



※ CAD計測3回による平均値

$$A = 74.3 \text{ m}^2$$

[6] 縁 石 工

歩車道境界ブロック

一般部A	左側	9.1	+	右側	3.6	12.7 m
------	----	-----	---	----	-----	--------

摺付部A	左側	1.2	+	右側	3.0	4.2 m
------	----	-----	---	----	-----	-------

切下部A	左側	4.2	+	右側	5.1	9.3 m
------	----	-----	---	----	-----	-------

一般部B	左側	20.9	+	右側	37.3	58.2 m
------	----	------	---	----	------	--------

摺付部B				右側	0.6	0.6 m
------	--	--	--	----	-----	-------

摺付部C	左側	1.2				1.2 m
------	----	-----	--	--	--	-------

乗入部	左側	6.0				6.0 m
-----	----	-----	--	--	--	-------

一般部C				右側	0.9	0.9 m
------	--	--	--	----	-----	-------

地先境界ブロック (C種)

一般部	左側	35.3	+	右側	46.0	81.3 m
-----	----	------	---	----	------	--------

乗入部	左側	7.2				7.2 m
-----	----	-----	--	--	--	-------

一般部A	植栽帯			47.4+46.2	93.6 m	(公園)
------	-----	--	--	-----------	--------	------

[7] 道 路 照 明 設 備 工

照明設備工

照明灯(LED) H=8.0m (一般用) 1 基 (区-1号線)

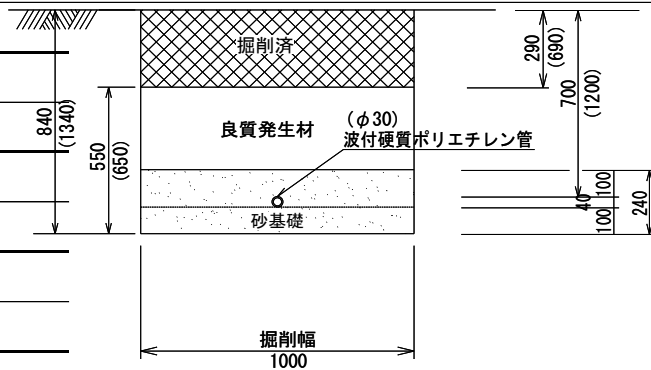
照明灯(LED) H=8.0m (交差点用) 2 基 (区-1号線)

波付硬質ポリエチレン管 FEP30 L= 45.2+9.7 54.9 m

電線 (外径11.5mm) CV/3.5sq-2C
L= 45.2+9.7 54.9 m

埋設シート 150mm 2倍 電力用
L= 45.2+9.7 54.9 m

ハンドホール 600×600×H910 1 基 (区-1号線)



※()の数値は、横断部の値を示す。

床 堀 (H=700) V=0.55×1.00×100 55.0 m³ 100m当り

” (H=1200) V=0.65×1.00×100 65.0 m³ 100m当り

砂基礎 (H=700・H=1200) V=0.10×1.00×100 10.0 m³ 100m当り

埋戻 (再生砂) (H=700・H=1200) V=0.14×1.00×100 14.0 m³ 100m当り

埋戻 (発生土) (H=700) V=0.31×1.00×100 31.0 m³ 100m当り

埋戻(発生土) (H=1200)	$V=0.41 \times 1.00 \times 100$	41.0 m ³	100m当り
------------------	---------------------------------	---------------------	--------

残土処理工 (H=700)	$V=55.0-31.0 \times 1.1$	20.9 m ³	100m当り
---------------	--------------------------	---------------------	--------

残土処理工 (H=1200)	$V=65.0-41.0 \times 1.1$	19.9 m ³	100m当り
----------------	--------------------------	---------------------	--------

土工

床 堀 (H=700)	$V= 55.0/100 \times 45.2$	24.86 m ³	
-------------	---------------------------	----------------------	--

” (H=1200)	$V= 65.0/100 \times 9.7$	6.31 m ³	
------------	--------------------------	---------------------	--

合 計		31.17 m ³	
------------	--	----------------------	--

砂基礎 (H=700・H=1200)	$V= 10.0/100 \times 54.9$	5.49 m ³	
--------------------	---------------------------	---------------------	--

埋戻(再生砂) (H=700・H=1200)	$V= 14.0/100 \times 54.9$	7.69 m ³	
------------------------	---------------------------	---------------------	--

埋戻(発生土) (H=700)	$V= 31.0/100 \times 45.2$	14.01 m ³	
-----------------	---------------------------	----------------------	--

” (H=1200)	$V= 41.0/100 \times 9.7$	3.98 m ³	
------------	--------------------------	---------------------	--

合 計		17.99 m ³	
------------	--	----------------------	--

残土処理工 (H=700)	$V= 20.9/100 \times 45.2$	9.45 m ³	
---------------	---------------------------	---------------------	--

” (H=1200)	$V= 19.9/100 \times 9.7$	1.93 m ³	
------------	--------------------------	---------------------	--

合 計		11.38 m ³	
------------	--	----------------------	--

[8] 付 属 施 設 工

特殊ブロック(点字ブロック)

誘導パネル □300×300 A= 14.6+14.5 29.1 m² 平面図参照(区-1号線)

” ” A= 2.2+3.8+2.2+1.6+3.5+2.7 16.0 m² 平面図参照(B296号線)

合 計 45.1 m²

誘導ブロック □300×300×60 A= 0.3+2.6+1.2+3.2+0.6 7.9 m² 平面図参照(B296号線)

車止め (H=850) N= 2+4+3 9 基 (固定式)

視線誘導標 (H=800) N= 8 8 本 (脱着式)B296号線

スツールA (φ350・H=410) 4 基 平面図参照(区-1号線)

ベンチA (W555×L1200×H755) 2 基 平面図参照(区-1号線)

メッシュフェンス (H=1200) 46.8 m 平面図参照(区-1号線)

客土(黒土) (t=30cm) 10.9 m³ 平面図参照(区-1号線)

[9] 区 画 線 工

区画線工集計		調 書		NO. 1		
溶融式区画線						
実線(白)	W=15cm	(左側) L= 34.0	+	(右側) L= 39.3	73.3 m	路側線(区-1号線)
"	"	L= 95.5			95.5 m	路側線(B296号線)
"	"	L= 34.5			34.5 m	中央線
				合 計	203.3 m	
破線(白)	W=30cm	L= 10.0+1.2			11.2 m	ドット線(B296号線)
実線(白)	W=30cm	L= 13.6			13.6 m	(区-1号線)
実線(白)	W=45cm	L= 2.9+2.9+2.9+2.9+2.9			14.5 m	停止線(区-1号線)
"	"	L= 21.0+25.6+25.6+27.1			99.3 m	横断歩道(区-1号線)
				合 計	113.8 m	
実線(白)	W=45cm					
		L= 10.6			10.6 m	ゼブラ線(B296号線)
実線(赤)	W=45cm					
		L= 17.0			17.0 m ²	滑止め舗装(B296号線)
実線(白)	W=15cm換算	L= 16.51+16.51+16.51+16.51+16.51			82.6 m	横断歩道、自転車横断帯あり(区-1号線)
"	"	L= 5.7+6.7+6.3			18.7 m	止まれ(区-1号線)
"	"	L= 6.7+6.7			13.4 m	矢印右折・予告(B296号線)
"	"	L= 9.4+9.4			18.8 m	矢印左折直進・予告(B296号線)
"	"	L= 35.0+35.0			70.0 m	文字・交差点注意(B296号線)

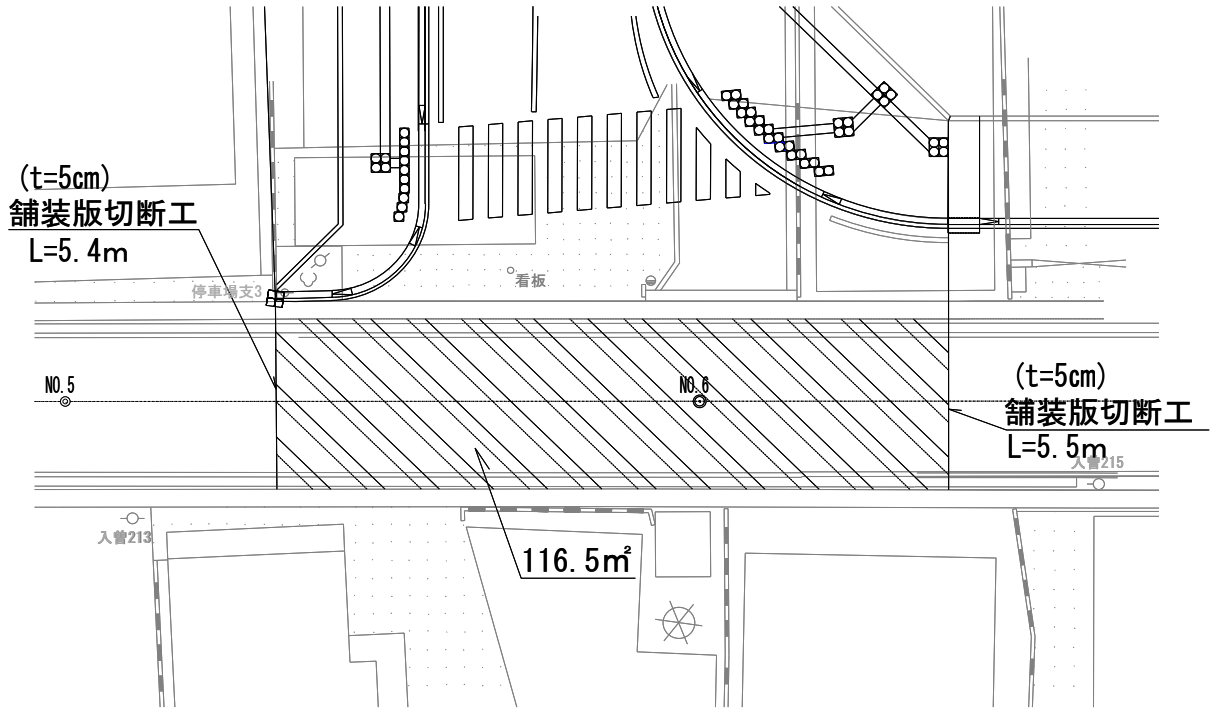
実線(白) W=15cm換算

合 計 203.5 m

[10] 構 造 物 撤 去 工

構造物撤去工集計		調 書		NO. 1
舗装版切断工	(t=15cm以下)	L= 2.4	2.4 m	平面図参照(区-1号線)
〃	〃	L= 5.4+5.5+2.0+17.0+8.0+21.4+3.8	63.1 m	平面図参照(B296号線)
			合 計	65.5 m
舗装版撤去	(t=5cm)	A= 60.7	60.7 m ²	舗装版撤去求積図(区-1号線)
〃	〃	A= 116.5	116.5 m ²	舗装版撤去求積図(B296号線)
〃	(t=4cm)	A= 0.3+2.6+1.2+3.2+0.6	7.9 m ²	平面図参照(B296号線)
			合 計	185.1 m ²
アスファルト切断濁水処分費		0.130m ³ /100m × 13.3m	0.02 m ³	(t=5cm) 2.4+5.4+5.5
〃		0.108m ³ /100m × 52.2m	0.06 m ³	(t=4cm) 2.0+17.0+8.0+21.4+3.8
			合 計	0.08 m ³
アスファルト殻処分	As殻	V=177.2×0.05=	8.9 m ³	
〃	〃	V=7.9×0.04=	0.3 m ³	
			合 計	9.2 m ³
長尺U型側溝撤去				
		L= 16.5	16.5 m	平面図参照(B296号線)
長尺U型側溝撤去処分 Co殻(有筋)				
		V= (0.57×0.50-0.30×0.30) × 16.5	3.2 m ³	

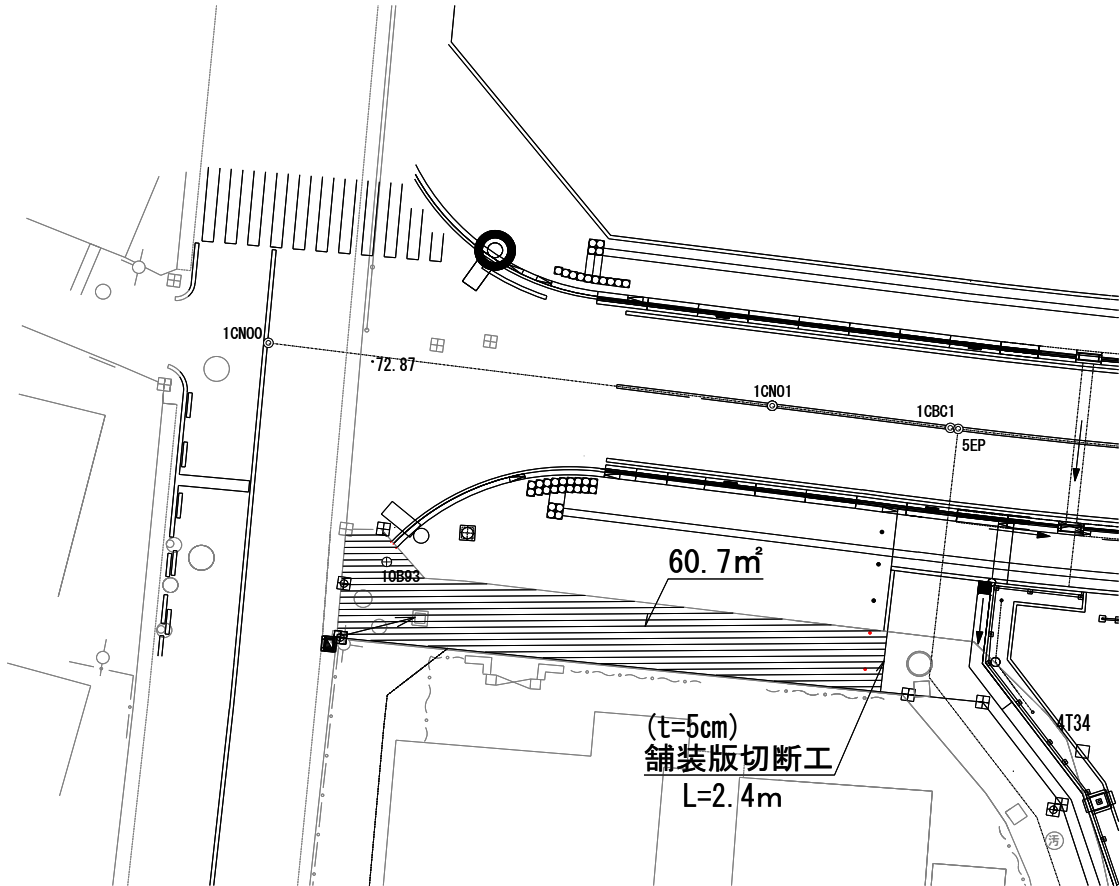
舗装版撤去求積図



※ CAD計測3回による平均値

A= 116.5 m²

舗装版撤去求積図



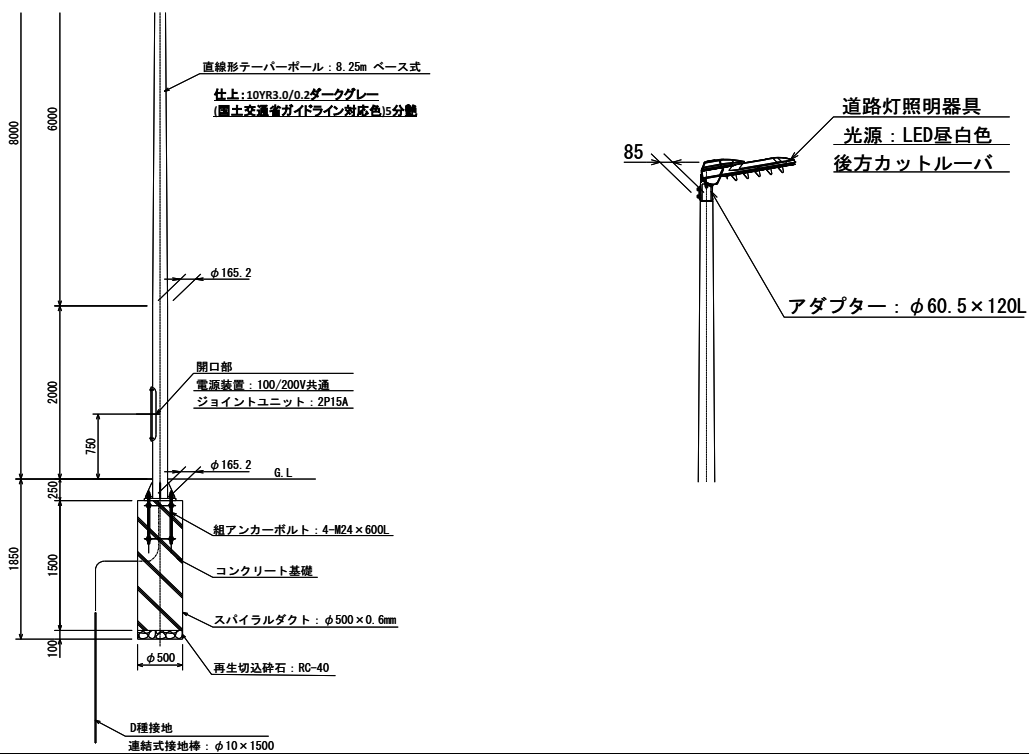
※ CAD計測3回による平均値

A= 60.7 m²

[11] 材 料 計 算 書

略

図



種別	規格・寸法	算出根拠	数量
コンクリート	18-8-25	$(0.50^2 \times 3.14 / 4 \times 1.50) \times 10.0$	2.94 m ³
スパイラルダクト	φ500 x 0.6mm		15.0 m
碎石基礎 (t=10cm)		$(0.50^2 \times 3.14 / 4) \times 10.0$	2.0 m ²
接地棒	D種	φ10 x 1500 連結式接地棒	10 極
照明柱	H8000	直線形テーパーポール H8.25m ベース式	10 基
照明器具	LED照明		10 基
組アンカーボルト	4-M24 x 600		10 組
ジョイントユニット		1灯用単独連結	10 台
専用ケーブル			10 本
遮光板			10 基
掘削		$(0.50^2 \times 3.14 / 4 \times 1.85) \times 10.0$	3.63 m ³
残土処分			3.63 m ³

