

入曾駅西口駅前広場等築造工事

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] | 道 | 路 | 付 | 属 | 施 設 工 |
| [9] | 区 | 画 | 線 | | 工 |
| [1 0] | 構 | 造 | 物 | 撤 | 去 工 |
| [1 1] | 仮 | | 設 | | 工 |
| [1 2] | 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						
		堀 削	機械施工	m ³	1,239.5	1,200	
		床 堀	標準	m ³	188.0	190	
	埋戻工						
		埋 戻（発生土）	埋戻幅1.0m未満	m ³	62.5	60	
		〃	埋戻幅1.0m以上4.0m未満	m ³	27.9	30	
		埋 戻（再生砂）	埋戻幅1.0m未満	m ³	18.6	20	
		〃	埋戻幅1.0m以上4.0m未満	m ³	16.7	20	
		根巻きコンクリート		m ³	4.7	5	集水樹～集水樹、接続樹
		埋 戻（再生切込砕石）	埋戻幅1.0m以上4.0m未満	m ³	1.6	2	〃
		砂基礎	機械施工	m ³	17.0	17	
	残土運搬工						
		残土運搬	運搬距離 L=7.0km以下	m ³	1356.6	1,360	
地盤改良工							
	地盤改良工						
		路床改良	（セメント系固化材：t=40cm）	m ³	1106.7	1,110	
排水構造物工							
	側溝工						

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	長尺U型側溝300×300	m	119	119	
	集水枳工						
		集水枳	600×600×h750	基	3	3	
		接続枳	300×1600	基	2	2	
		シエルター用浸透枳	□450×H1060	基	3	3	
	管渠工						
		暗渠排水管	φ300VU	m	6.5	7	
		硬質塩化ビニル管布設工	φ300VU	m	28.7	29	
	1号組立マンホール設置工						
		内径900mm組立マンホール設置工	設置深3.0m以下	箇所	1	1	
		材料費		式	1	1	人孔築造数量集計表参照
		底部工		箇所	1	1	
舗装工							
	舗装工(車道)						
		表層工 (t=5cm)	再生密粒度アスコン(20)	m ²	1,078.0	1,080	(車道部・新設)
	路盤工						
		上層路盤工	(再生粒調碎石:t=15cm)	m ²	1,078.0	1,080	(車道部・新設)

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
		下層路盤工	(再生切込碎石:t=19cm)	m ²	1,078.0	1,080	(車道部・新設)
	舗装工(歩道)						
		表層工 (t=6cm)	透水性特殊平板BL (t=6cm)	m ²	504.1	504	(歩道部・新設)
		透水シート	(不織布)	m ²	504.1	504	
	路盤工	路盤工	(再生切込碎石・t=10cm)	m ²	504.1	504	
		フィルター層工	(クッション砂・t=10cm)	m ²	504.1	504	
縁石工							
	縁石工						
		歩車道境界ブロック	摺付部	m	4.8	5	
		〃	切下部	m	20.8	21	
		〃	一般部	m	95.7	96	
		〃	乗入部	m	59.8	60	
		地先道境界ブロック	(C種)	m	131.0	131	一般部
		〃	(C種)	m	25.5	26	乗入部
道路照明設備工							
	照明設備工						
		道路照明灯	H=4.5m	基	7	7	(一般用)
		ハンドホール	H=910	基	1	1	
		引込柱・分電盤	SH-6 分電盤 300*300*120D	基	1	1	鍵付き防雨型

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
	配管・配線工						
		波付硬質ポリエチレン管	FEP30	m	132.8	133	地中配管
		電線（外径11.5mm）	CV/3.5sq-2C	m	132.8	133	
		埋設シート	150mm 2倍 電力用	m	132.8	133	
道路付属施設工							
	特殊ブロック設置工						
		誘導パネル	□300×300	m ²	14.6	15	
	防護柵工						
		横断防止柵A	(H=900)	m	22.0	22	
		横断防止柵B	(H=850)	m	116.2	116	両フック 57本 片フック 1本
		車止めA	(H700・上下式)	本	17	17	
		車止めB	(H850・固定式)	本	4	4	
	サイン設置工						
		自転車放置案内板	L760×H1600×t60	基	2	2	
		時計塔	H=4500	基	1	1	
区画線工							
	熔融式区画線	実線（白）	W=15cm	m	356.5	360	
	〃	実線（白）	W=45cm	m	3.0	3	
	〃	ゼブラ（白）	W=45cm	m	31.3	31	
	〃	実線（白）	W=15cm換算	m	88.0	88	

数 量 総 括 表

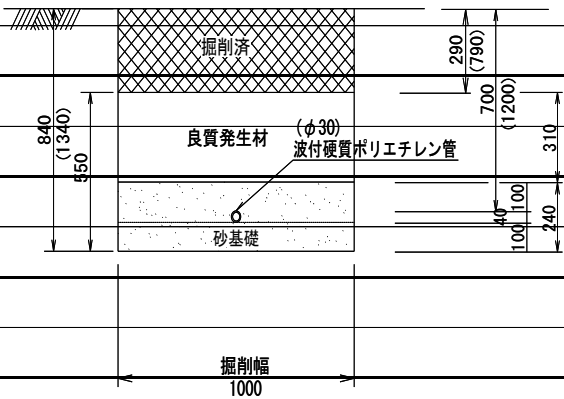
NO. 5

工 種	種 別	細 別	規格・寸法	単位	数 量	積算数量	摘 要
構造物撤去工							
	構造物撤去	舗装版切断工	(t=15cm以下)	m	5.3	5	
		舗装版撤去	(t=5cm)	m ²	98.1	98	
		As殻運搬・処分	運搬距離L=7.0km以下	m ³	4.9	5	
		アスファルト切断濁水処分費		m ³	0.03	0.03	
		アスファルト切断濁水運搬費	積載量2t運搬距離10kmまで	台	1	1	
仮設工							
	仮設構造物撤去工						
		仮囲い撤去		m	32.0	32	
		敷鉄板撤去		m ²	630.0	630	
		土木シート撤去	ポリプロピレン(PP)系織布 t=0.37mm	m ²	630.0	630	
		土木シート処分量	廃プラスチック類処分費	m ³	2.3	2	
		土木シート処分運搬		回	1	1	
間接工事費							
	共通仮設費						
		技術管理費	土質試験費 六価クロム溶出試験	検体	1	1	
			現場CBR試験	箇所	1	1	

[2] 道 路 土 工

道路土工集計			調	書	NO. 1
掘削工	堀 削	機械施工	(土量計算書より)	1,065.59 m ³	
	〃	V=(108.28+94.73+17.14)×0.79		173.92 m ³	舗装平面図①、②、③
合計				1,239.5 m ³	
	床 堀	雨水管渠布設		66.27 m ³	接続柵～1号人孔
	〃	雨水管渠布設		32.45 m ³	接続柵～1号人孔
	〃	雨水管渠布設		6.98 m ³	1号人孔～雨水浸透貯留槽
	〃	雨水管渠布設		7.51 m ³	集水柵～集水柵、接続柵
	〃	V=2.55m ³ /10基×7基		1.79 m ³	照明基礎
	〃	V=55.0/100×132.8		73.04 m ³	照明灯配管
合計				188.0 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)	21.35 m ³	
	〃	〃	〃	V= 31.0/100×132.8	41.17 m ³ 照明灯配管
合計				62.5 m ³	
	埋 戻 (発生土)	機械施工	埋戻幅1.0m以上4.0m未満	18.42 m ³	雨水管渠布設
	〃	〃	〃	6.89 m ³	雨水管渠布設
	〃	〃	〃	2.61 m ³	雨水管渠布設

道路土工集計			調	書	NO. 2
合計				27.9	m ³
埋 戻 (再生砂)	埋戻幅1.0m未満	V= 14.0/100×132.8	18.59	m ³	照明灯配管
埋 戻 (再生砂)	機械施工	埋戻幅1.0m以上4.0m未満	10.23	m ³	雨水管渠布設
埋 戻 (再生砂)	〃	〃	5.57	m ³	雨水管渠布設
〃	〃	〃	0.90	m ³	雨水管渠布設
合計				16.7	m ³
根巻きコンクリート	機械施工	雨水管渠布設	4.74	m ³	集水樹～集水樹、接続樹
埋 戻 (再生切込碎石)	機械施工	埋戻幅1.0m以上4.0m未満	1.64	m ³	集水樹～集水樹、接続樹
砂基礎	機械施工		2.28	m ³	雨水管渠布設
〃	〃		1.24	m ³	雨水管渠布設
〃	〃		0.20	m ³	雨水管渠布設
〃	〃	V= 10.0/100×132.8	13.3	m ³	照明灯配管
合計				17.0	m ³
残土運搬工					
残土運搬	L=7.0km以下	掘削+床堀-(埋戻)／0.9	1,327.06	m ³	DID有
〃	〃		1.79	m ³	照明基礎
			V= 20.9/100×132.8	27.76	m ³
					照明灯配管
合計				1,356.6	m ³



※ () 書きの数値は、横断部の数値を示す。

床 堀 $V=0.55 \times 1.00 \times 10$ 55.0 m^3 100m当り

砂基礎 $V=0.10 \times 1.00 \times 10$ 10.0 m^3 100m当り

(砂)埋戻工 $V=0.14 \times 1.00 \times 10$ 14.0 m^3 100m当り

(発生土)埋戻工 $V=0.31 \times 1.00 \times 10$ 31.0 m^3 100m当り

残土処分 $V=55.0-31.0 \times 1.1$ 20.9 m^3 100m当り

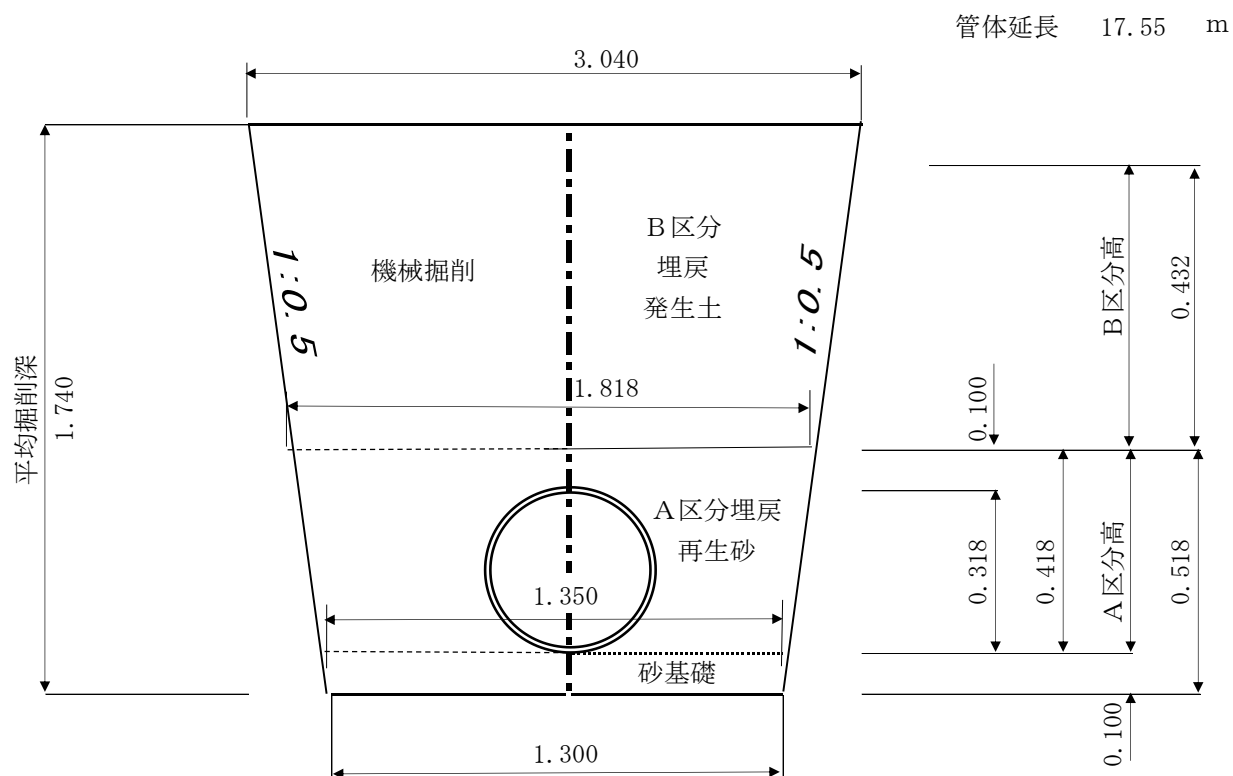
掘 削 土 量 計 算 書 NO. 1					
測 点	距 離	断 面 積	平均断面	体 積	備 考
NO. 0		4. 30			
	3. 60		6. 45	23. 22	
BC. 1		8. 60			
	6. 50		9. 00	58. 50	
SP. 1		9. 40			
	6. 50		10. 20	66. 30	
EC. 1		11. 00			
	3. 41		10. 20	34. 78	
NO. 1		9. 40			
	3. 56		10. 75	38. 27	
BC. 2		12. 10			
	2. 56		11. 85	30. 34	
SP. 2		11. 60			
	2. 56		10. 75	27. 52	
EC. 2		9. 90			
	10. 52		9. 50	99. 94	
BC. 3		9. 10			
	1. 00		9. 10	9. 10	
NO. 2		9. 10			
	1. 84		9. 50	17. 48	
SP. 3		9. 90			
	2. 84		9. 50	26. 98	
EC. 3		9. 10			
	15. 33		9. 05	138. 74	
NO. 3		9. 00			
	6. 92		8. 60	59. 51	
BC. 4		8. 20			
	5. 89		8. 65	50. 95	
SP. 4		9. 10			
	5. 89		8. 95	52. 72	
EC. 4		8. 80			
	1. 30		8. 95	11. 64	
NO. 4		9. 10			
小 計	80. 22m			745. 99m3	

堀 削 舗 装 計 算 書 NO. 2					
測 点	距 離	幅 員	平均幅員	面 積	備 考
NO. 4		9.10			
	1.18		9.25	10.91	
BC. 5		9.40			
	4.65		9.60	44.64	
SP. 5		9.80			
	4.65		8.15	37.89	
EC. 5		6.50			
	9.53		5.85	55.75	
NO. 5		5.20			
	6.34		4.90	31.06	
BC. 6		4.60			
	6.15		4.85	29.82	
SP. 6		5.10			
	6.15		7.35	45.20	
EC. 6		9.60			
	0.47		9.60	4.51	
BC. 7		9.60			
	0.89		9.45	8.41	
NO. 6		9.30			
	1.48		9.15	13.54	
SP. 7		9.00			
	2.37		8.80	20.85	
EC. 7		8.60			
	1.98		8.60	17.02	
ZEP		8.60			
小 計	45.84m			319.60m3	
合 計	126.06m			1065.59m3	

埋 戻 土 量 計 算 書					
					NO. 1
測 点	距 離	断 面 積	平均断面	体 積	備 考
NO. 0		0. 10			
	3. 60		0. 10	0. 36	
BC. 1		0. 10			
	6. 50		0. 15	0. 98	
SP. 1		0. 20			
	6. 50		0. 20	1. 30	
EC. 1		0. 20			
	3. 41		0. 15	0. 51	
NO. 1		0. 10			
	3. 56		0. 15	0. 53	
BC. 2		0. 20			
	2. 56		0. 20	0. 51	
SP. 2		0. 20			
	2. 56		0. 20	0. 51	
EC. 2		0. 20			
	10. 52		0. 20	2. 10	
BC. 3		0. 20			
	1. 00		0. 20	0. 20	
NO. 2		0. 20			
	1. 84		0. 20	0. 37	
SP. 3		0. 20			
	2. 84		0. 20	0. 57	
EC. 3		0. 20			
	15. 33		0. 20	3. 07	
NO. 3		0. 20			
	6. 92		0. 20	1. 38	
BC. 4		0. 20			
	5. 89		0. 15	0. 88	
SP. 4		0. 10			
	5. 89		0. 15	0. 88	
EC. 4		0. 20			
	1. 30		0. 20	0. 26	
NO. 4		0. 20			
小 計	80. 22m			14. 41m3	

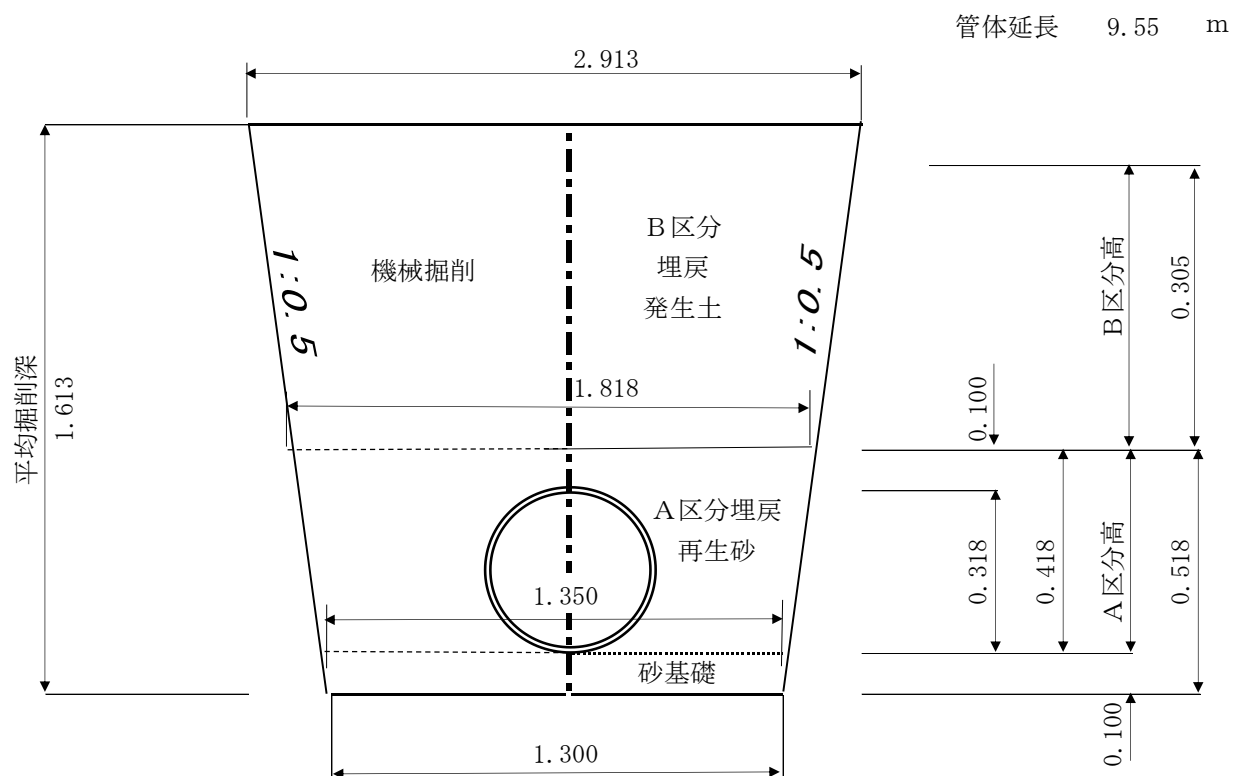
測 点	距 離	幅 員	平均幅員	面 積	備 考
NO. 4		0.20			
	1.18		0.20	0.23	
BC. 5		0.20			
	4.65		0.20	0.93	
SP. 5		0.20			
	4.65		0.20	0.93	
EC. 5		0.20			
	9.53		0.20	1.90	
NO. 5		0.20			
	6.34		0.15	0.95	
BC. 6		0.10			
	6.15		0.05	0.30	
SP. 6		0.00			
	6.15		0.10	0.61	
EC. 6		0.20			
	0.47		0.20	0.09	
BC. 7		0.20			
	0.89		0.20	0.17	
NO. 6		0.20			
	1.48		0.20	0.29	
SP. 7		0.20			
	2.37		0.15	0.35	
EC. 7		0.10			
	1.98		0.10	0.19	
ZEP		0.10			
小 計	45.84m			6.94m ²	
合 計	126.06m			21.35m ²	

土工算出根拠図 (VU ϕ 300) 雨水管



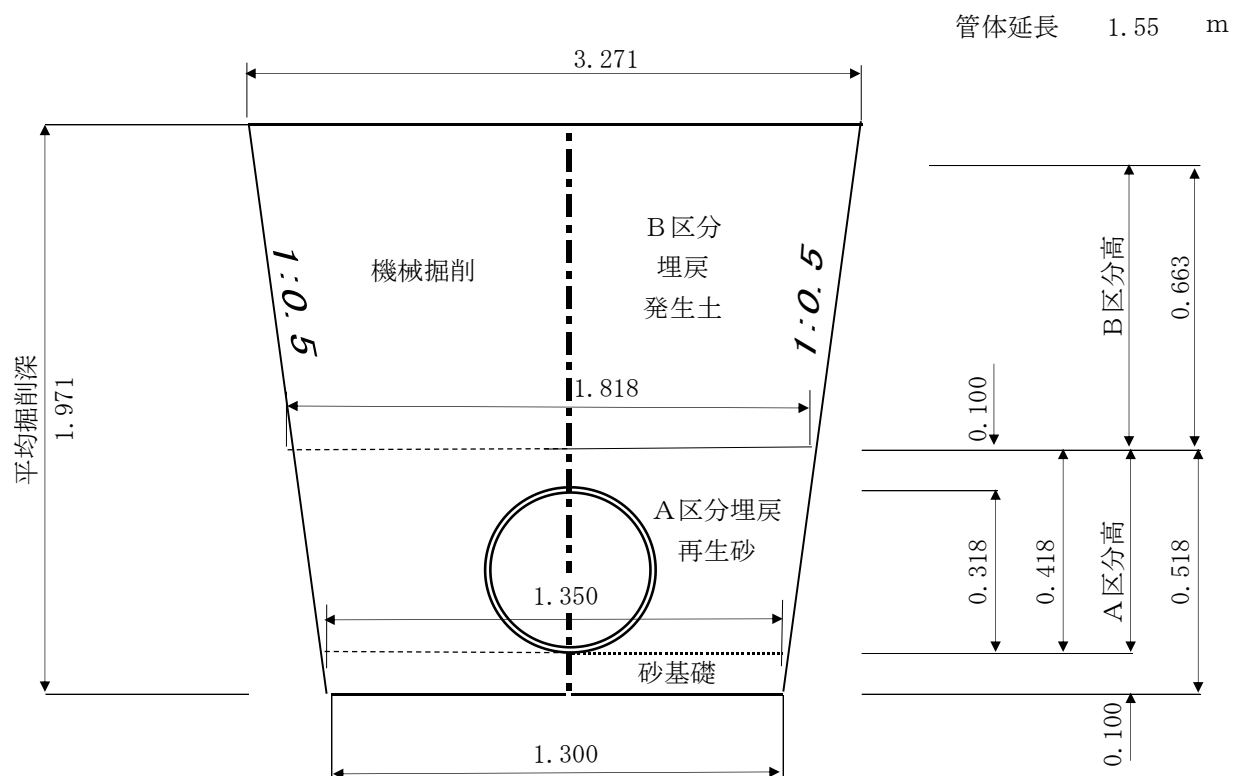
工 種	算 出 根 拠	数 値
床 堀		
	$((1.300 + 3.040) \times 1.740 \div 2) \times 17.55$	66.27 m ³
砂基礎 (t=10cm)		
	$17.55 \times 1.30 \times 0.100$	2.28 m ³
	管断面積： $0.318^2 \times \pi/4 = 0.079$	
A区分埋戻（再生砂）m当り		
	$((1.350 + 1.818) \times 0.418 \div 2) - 0.079$	0.583 m ³ /m
A区分埋戻（再生砂）		
	0.583×17.55	10.23 m ³
B区分埋戻（発生土）		
	$((1.818 + 3.040) \times 0.432 \div 2) \times 17.55$	18.42 m ³
残土処分		
	$66.27 - (18.42 \times 1.11)$	45.82 m ³

土工算出根拠図 (VU ϕ 300) 雨水管



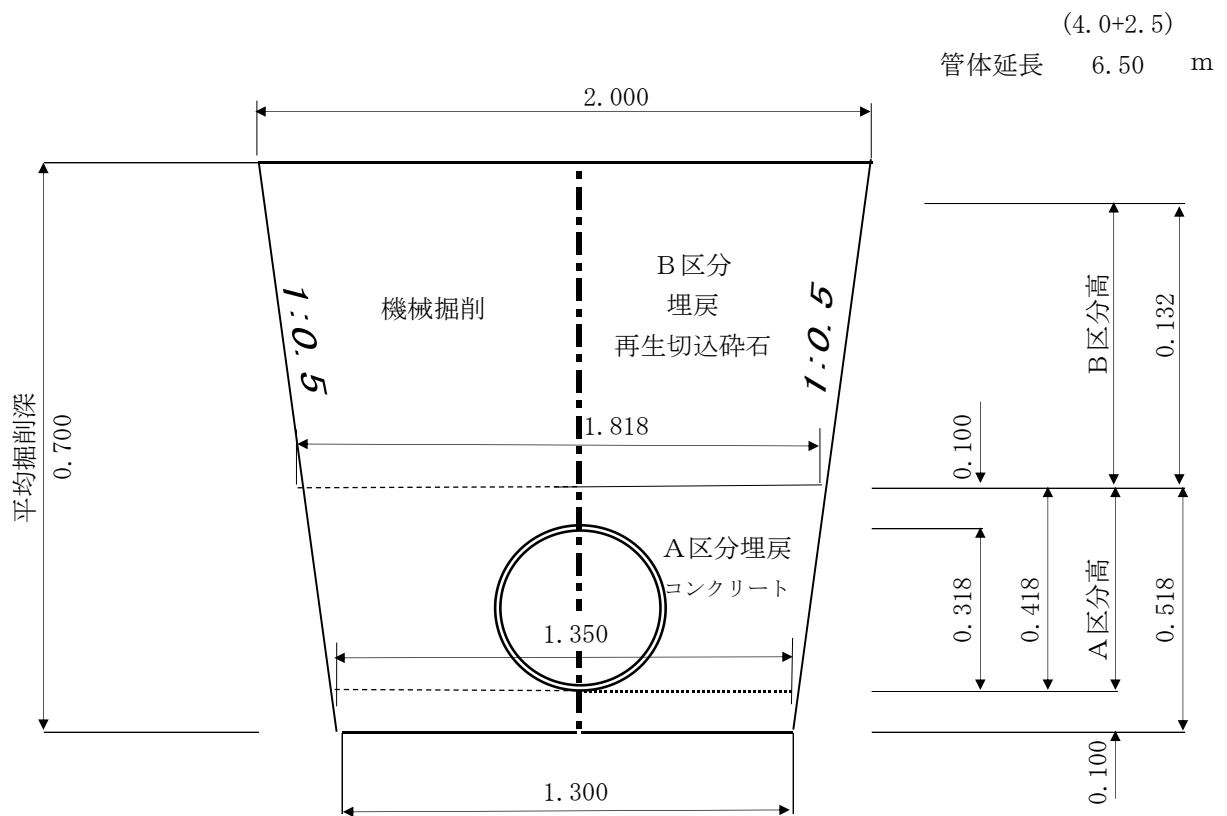
工 種	算 出 根 拠	数 値
床 堀		
	$((1.300 + 2.913) \times 1.613 \div 2) \times 9.55$	32.45 m ³
砂基礎 (t=10cm)		
	$9.55 \times 1.30 \times 0.100$	1.24 m ³
	管断面積： $0.318^2 \times \pi/4 = 0.079$	
A区分埋戻（再生砂）m当り		
	$((1.350 + 1.818) \times 0.418 \div 2) - 0.079$	0.583 m ³ /m
A区分埋戻（再生砂）		
	0.583×9.55	5.57 m ³
B区分埋戻（発生土）		
	$((1.818 + 2.913) \times 0.305 \div 2) \times 9.55$	6.89 m ³
残土処分		
	$32.45 - (6.89 \times 1.11)$	24.80 m ³

土工算出根拠図 (VU ϕ 300) 雨水管



工 種	算 出 根 拠	数 値
床 堀		
	$((1.300 + 3.271) \times 1.971 \div 2) \times 1.55$	6.98 m ³
砂基礎 (t=10cm)		
	$1.55 \times 1.30 \times 0.100$	0.20 m ³
	管断面積： $0.318^2 \times \pi/4 = 0.079$	
A区分埋戻（再生砂）m当り		
	$((1.350 + 1.818) \times 0.418 \div 2) - 0.079$	0.583 m ³ /m
A区分埋戻（再生砂）		
	0.583×1.55	0.90 m ³
B区分埋戻（発生土）		
	$((1.818 + 3.271) \times 0.663 \div 2) \times 1.55$	2.61 m ³
残土処分		
	$6.98 - (2.61 \times 1.11)$	4.08 m ³

土工算出根拠図 (VU ϕ 300) 雨水管



工 種	算 出 根 拠	数 値
床 堀		
	$((1.300 + 2.000) \times 0.700 \div 2) \times 6.50$	7.51 m ³
砂基礎 (t=10cm)		
	$6.50 \times 1.30 \times 0.100$	0.85 m ³
	管断面積： $0.318^2 \times \pi / 4 = 0.079$	
A区分埋戻（コンクリート）m当り		
	$((1.300 + 1.818) \times 0.518 \div 2) - 0.079$	0.729 m ³ /m
A区分埋戻（コンクリート）		
	0.729×6.50	4.74 m ³
B区分埋戻（再生切込砕石）		
	$((1.818 + 2.000) \times 0.132 \div 2) \times 6.50$	1.64 m ³
残土処分		
		7.51 m ³

人孔築造数量集計表(雨水)

[illegible]

1 号 組 立 マ ン ホ ー ル 数 量 計 算 表

人 孔 番 号	人 孔 深 m	流 出 管		流 入 管			副 管			調 整 高 mm	ブ ロ ッ ク 類																		蓋 受 枠																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																						
		径 mm	管 種	径 mm	管 種	管底高 m	落 差 m	径 mm	管 種		落 差 m	底 版		軀 体 ブ ロ ッ ク						直 壁						斜 壁				調 整 リ ン グ					調 整 金 具																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
												P	PB	60	90	120	150	180	30	60	90	120	150	180	30	45	60	TP		5	10	15	25	45																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
												個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個		個	個	個	個	個	個																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
NO. 1	1.871	300 71.959	塩ビ	300 300	塩ビ 塩ビ	71.959 72.212					21	1			1											1		1		1		1		1																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	

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	$0.95 \times 0.2 = 0.19 \text{ m}^3$	
	1+0.2	$0.19 \times 1.26 =$	0.24 m ³ /箇所
インハートコンクリート工		インハートコンクリート高	
	普通-18	$(0.170+0.200)/2 = 0.185$	
		コンクリート工	
		$\pi / 4 \times 0.90^2 \times 0.185 - \pi / 4 \times 0.300^2$ $\times 1/2 \times 0.90 = 0.086$	0.09 m ³ /箇所
モルタル上塗り工	配合1:2	$\pi / 4 \times 0.90^2 + \pi \times 0.300 \times 1/2$	
	厚さ2cm	$\times 0.90 - 0.300 \times 0.90 = 0.79$	0.79 m ² /箇所

[3] 地 盤 改 良 工

[4] 排 水 構 造 物 工

[illegible]

排水構造物工

調 書

右側

NO. 1

区 間	単 位	排 水 構 造 物						備 考
		集水樹 600 × 600 × H750	暗渠管 φ 300	長尺U型側溝 300 × 300	接続樹 300 × 1600			
NO. 0～NO. 0+0. 80	基	1						
〃	m		2. 5					
〃	基	1						
NO. 0+1. 15～BC. 2+1. 00	m			19. 2				
BC. 2+1. 00～BC. 2+2. 00	基				1			
BC. 2+2. 00～NO. 5+4. 26	m			100. 0				
NO. 5+4. 26～NO. 5+5. 26	基				1			
SP. 6(右側)	基	1						
〃	m		4. 0					
合 計		3	6. 5	119. 2	2			

[illegible]

[5] 舖 装 工

[illegible]

[6] 縁 石 工

[illegible]

縁石工		調		書		右側			NO. 1
区 間	単 位	歩車道境界ブロック							備 考
		摺付部	切下部	一般部	乗入部				
NO. 0+1. 15～NO. 0+1. 75	m	0. 6							
NO. 0+1. 75～NO. 0+3. 55	m		1. 8						
NO. 0+3. 55～NO. 0+4. 15	m	0. 6							
NO. 0+4. 15～SP. 2+1. 22	m			22. 2					
SP. 2+1. 22～SP. 2+1. 82	m	0. 6							
SP. 2+182～EC. 2+4. 18	m		6. 0						
EC. 2+4. 18～EC. 2+4. 78	m	0. 6							
EC. 2+4. 78～SP. 3+1. 86	m			14. 7					
SP. 3+1. 86～SP. 3+2. 46	m	0. 6							
SP. 3+2. 46～EC. 3+3. 82	m		5. 0						
EC. 3+3. 82～EC. 3+4. 42	m	0. 6							
EC. 3+4. 42～EC. 3+8. 22	m			3. 8					
EC. 3+8. 22～EC. 3+8. 82	m	0. 6							
EC. 3+8. 82～NO. 3+1. 50	m		8. 0						
NO. 3+1. 50～NO. 3+2. 10	m	0. 6							
NO. 3+2. 10～NO. 5+5. 27	m			55. 0					
駅前広場内	m				38. 1				
駅前広場内	m				19. 1				
NO. 5+5. 25右側	m				2. 6				
合 計		4. 8	20. 8	95. 7	59. 8				

[illegible]

[7] 道 路 照 明 設 備 工

[illegible]

[8] 道 路 付 属 施 設 工

道路付属施設工集計			調書		NO. 1	
特殊ブロック(点字ブロック)						
誘導パネル	□300×300	(貼付式)	A=	14.6 m ²	計画平面図参照	
横断防止柵A	(H=900)		L=	22.0 m	〃	
横断防止柵B	(H=850)		L=	116.2 m	計画平面図参照	
〃	〃	両フック	N=	57 本		
〃	〃	片フック	N=	1 本		
車止め A	(H700・上下式)		N=5+12	17 本	〃	
車止め B	(H850・固定式)		N=2	4 本	〃	
サイン設置工						
自転車放置案内板			N=2	2 基	計画平面図参照	
時計塔	H=4500		N=1	1 基	計画平面図参照	

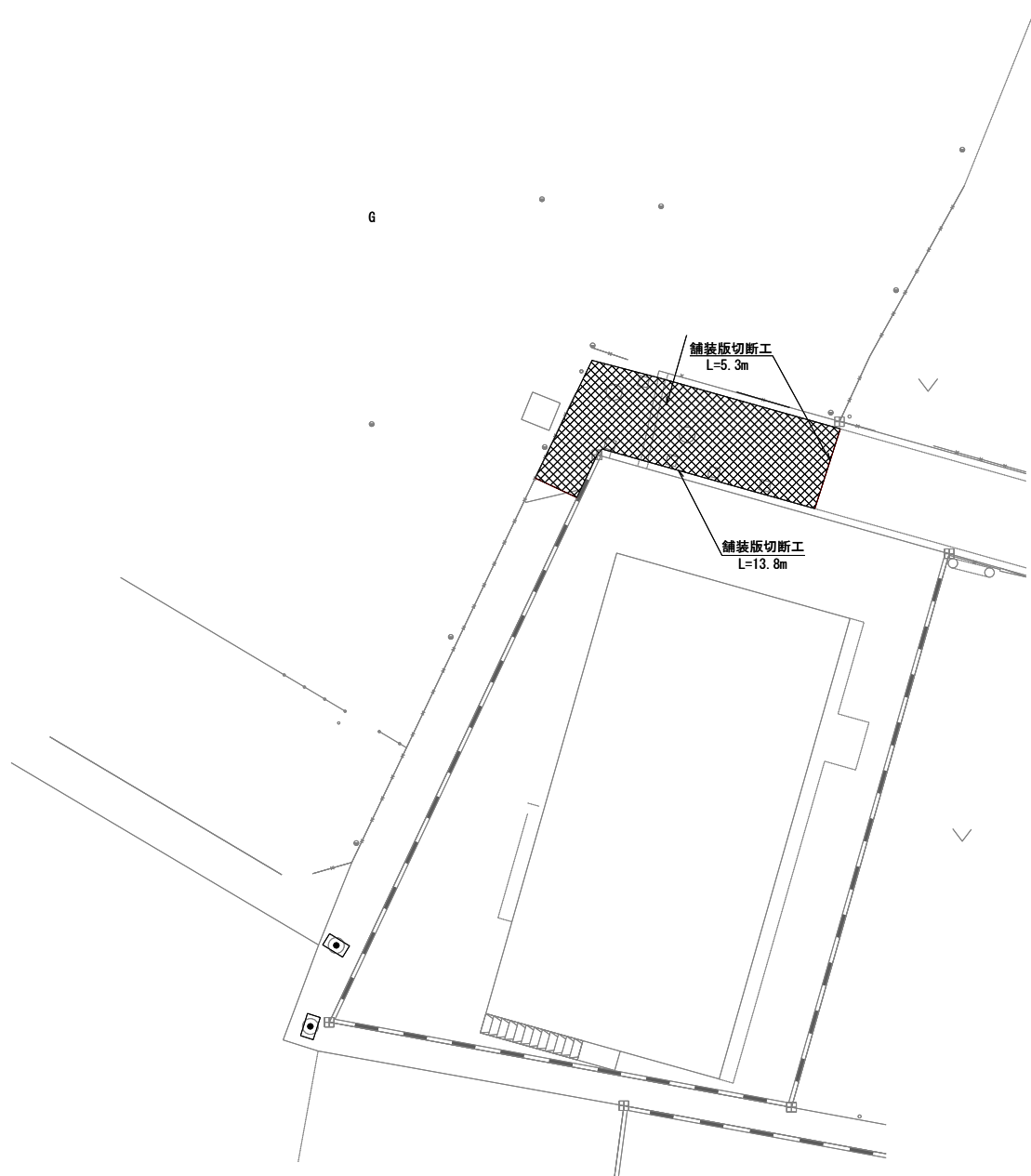
[9] 区 画 線 工

[illegible]

[10] 構 造 物 撤 去 工

[illegible]

舗装版撤去求積図



※ CAD計測3回による平均値

A= 98.1 m²

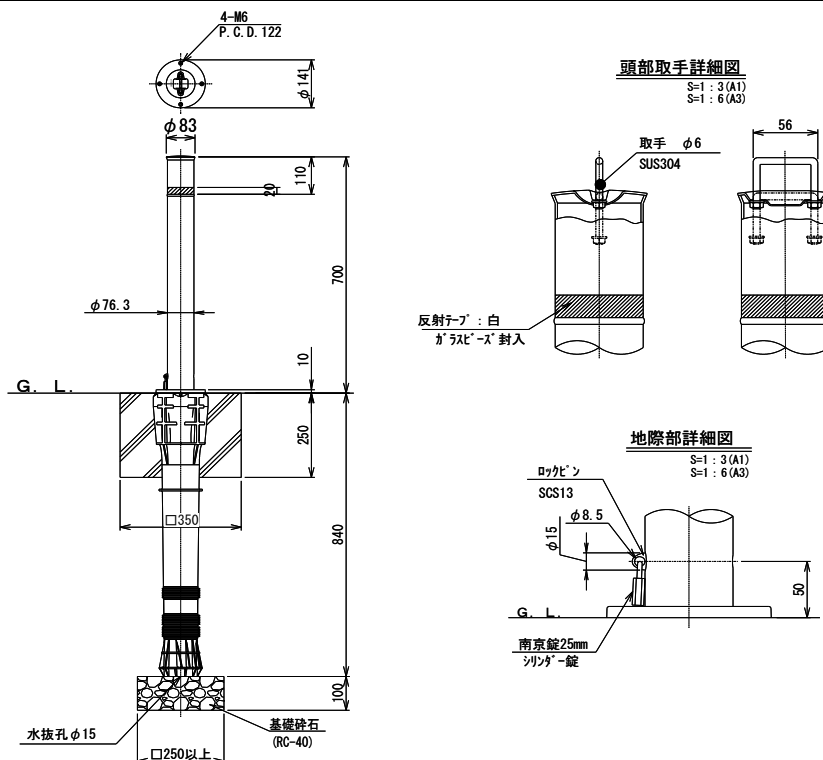
[11] 仮 設 工

[illegible]

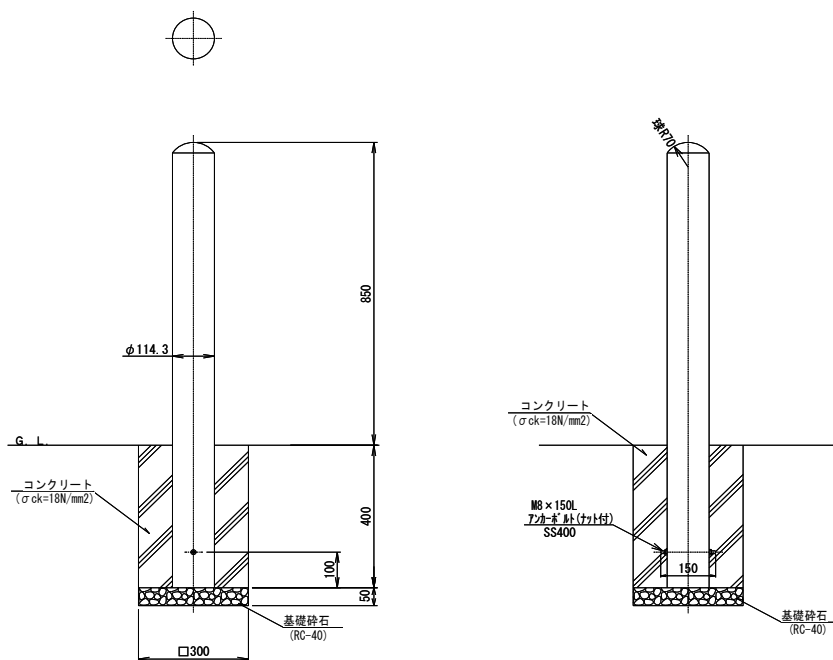
[11] 仮 設 工

[illegible]

10基当り

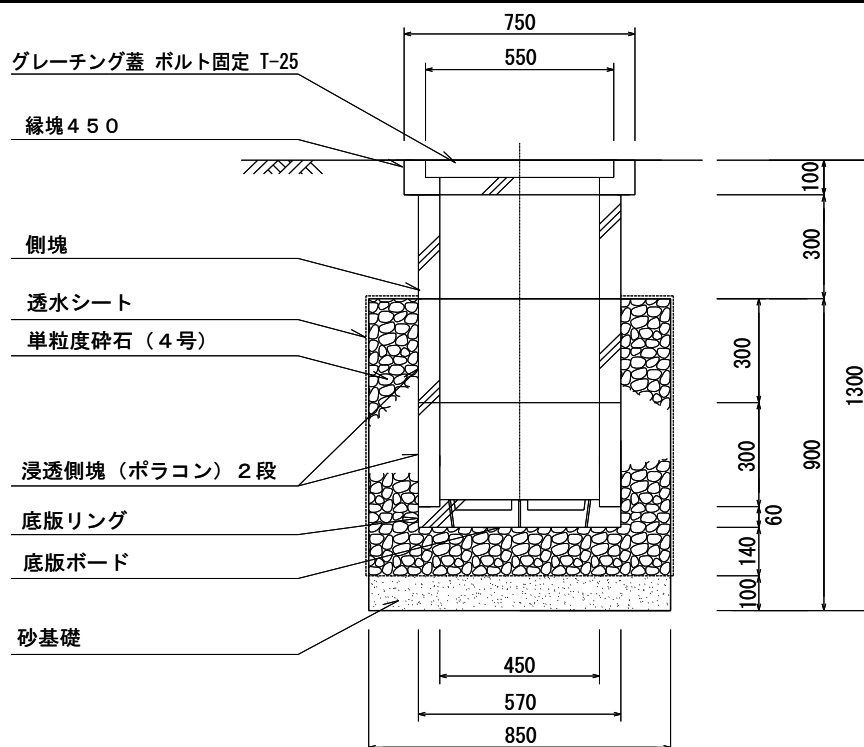
[illegible]

10基当り

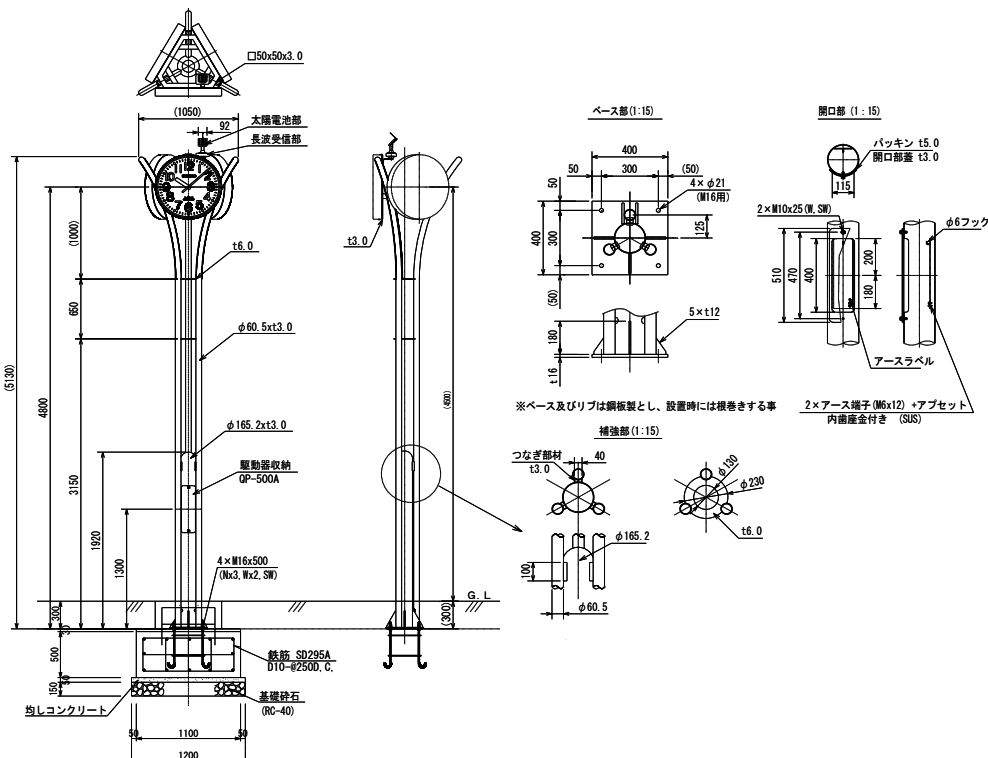
[illegible]

[illegible]

10基当り

[illegible]

10基当り

[illegible]