

2. トンネル内舗装工

2-1. 数量集計表

レベル1(工事区分) 舗装

レベル2(工種) 舗装工

レベル3(種別)	レベル4(細別)	レベル5(規格)	積算用単位	数量計算用単位	数 量 区 分			合計	A地区	B地区				内訳数量表別紙	備 考
コンクリート舗装工			式	m2	合 計			11,902.1	11,902.1						
	上層路盤	[路盤材種類、路盤材規格、仕上り厚] セメント安定処理－軸圧縮強度2.0MPa、t≥150 セメント安定処理－軸圧縮強度2.0MPa、t≥150 RC-30、t=100 RC-30、t=100	m2	m2											
					車道			10,343.0	10,343.0						
					すりつけ版			42.5	42.5						
					監視員通路左側			758.3	758.3						
					監視員通路右側			758.3	758.3						
					合 計			11,940.1	11,940.1						
	コンクリート舗装	[コンクリート規格、舗装厚] 曲げ4.5-6.5-40 t=200 曲げ4.5-6.5-40 t=200 曲げ4.5-6.5-40 t=150～200 18-8-25 t=70 18-8-25 t=70	m2	m2	連続鉄筋コンクリート版	機械舗設(1車線)		10,181.3	10,181.3					1-4	
					緩衝版	機械舗設(1車線)		161.7	161.7						
					すりつけ版	機械舗設(1車線)		42.5	42.5						
					監視員通路左側	人力舗設		777.3	777.3						
					監視員通路右側	人力舗設		777.3	777.3						
					合 計			1,323.0	1,323.0						
	縦目地	[目地型式] 縦突合せ目地	m	m	t=200	連続鉄筋コンクリート	機械舗設(1車線)	1,248.0	1,248.0					1-6	
					t=200	駐車帯	機械舗設(1車線)	50.0	50.0						
					t=200	緩衝版	機械舗設(1車線)	20.0	20.0						
					t=150～200	すりつけ版	機械舗設(1車線)	5.0	5.0						
					合 計			2,547.9	2,547.9						
	横目地	[目地型式] 路肩目地	m	m	t=200	車道	機械舗設(1車線)	2,537.9	2,537.9					1-6	
					t=150～200	すりつけ版	機械舗設(1車線)		10.0						
					合 計			32.3	32.3						
					t=200、W=8.086m	車道	機械舗設(1車線)	32.3	32.3					1-7	
					合 計			8.1	8.1						
	横目地	[目地型式] 横突合せ目地	m	m	t=200、W=8.086m	すりつけ版	機械舗設(1車線)	8.1	8.1					1-7	
					合 計			621.6	621.6						
					t=70	監視員通路左側	人力舗設	310.8	310.8					1-7	
					t=70	監視員通路右側	人力舗設	310.8	310.8						
					合 計										
	横目地	[目地型式]	m	m										1-7	
							人力舗設								
							人力舗設								

レベル1(工事区分) 舗装

レベル2(工種) 作業土工

レベル3(種別)	レベル4(細別)	レベル5(規格)	積算用単位	数量計算用単位	数 量 区 分			合計	A地区	B地区				内訳数量表別紙	備 考	
作業土工			式	m3												
	床掘り		m3	m3	合 計			644.1	644.1							
					片切部	砂・砂質土(埋戻し部)										
						粘性土										
						礫質土										
						岩塊・玉石										
						軟岩1										
						軟岩2										
						中硬岩				644.1	644.1					
						硬岩1										
						埋戻し		m3	m3	合 計			596.0	596.0		
埋戻し種別A	土砂															
	埋戻し砂															
埋戻し種別B	土砂									596.0	596.0					
	岩塊・玉石混じり土															
埋戻し種別C	土砂															
	岩塊・玉石混じり土															
埋戻し種別D	土砂															
	岩塊・玉石混じり土															

レベル1(工事区分) 舗装

レベル2(工種) 排水構造物・縁石工

レベル3(種別)	レベル4(細別)	レベル5(規格)	積算用単位	数量計算用単位	数 量 区 分			合計	A地区	B地区				内訳数量表別紙	備 考		
作業土工			式	m3													
	床掘り		m3	m3	合 計			293.8	293.8								
					片切部	砂・砂質土(埋戻し部)		40.0	40.0								
						粘性土											
						礫質土											
						岩塊・玉石											
						軟岩1											
						軟岩2											
						中硬岩		253.8	253.8								
					硬岩1												
	埋戻し	路側排水工	m3	m3	合 計			118.6	118.6								
					埋戻し種別A	土砂		118.6	118.6								
						埋戻し砂											
					埋戻し種別B	土砂											
						岩塊・玉石混じり土											
					埋戻し種別C	土砂											
						岩塊・玉石混じり土											
					埋戻し種別D	土砂											
						岩塊・玉石混じり土											
側溝工			式	m													
	プレキャスト側溝	[側溝種類、内幅、内高] TN-200	m	m	合 計			2,494.7	2,494.7								
								2,494.7	2,494.7					2-14			
集水阱			式	箇所													
	プレキャスト集水阱	[阱種類] TN-200用	箇所	箇所	合 計			54	54								
								54	54					2-21			
縁石工			式	m													
	歩車道境界ブロック	[ブロック規格] B種片面(180/205×250×600)	m	m	合 計			2,494.7	2,494.7								
								2,494.7	2,494.7				2-1				
	歩車道境界ブロック	[ブロック規格] 管理柵用	式	m													
					合 計			54.0	54.0								
								54.0	54.0				2-1				

1-4 コンクリート舗装 数量表

コンクリート規格、舗装厚:曲げ4.5-6.5-40 t=200連続鉄筋コンクリート版

10181.3 m2当り

項 目	規 格	数 量 区 分			単 位	数 量		備 考
						全 体	100m2当り	
鉄筋鉄網	D6 150×150				m2	-	-	
鉄筋	D16				t	109.7	1.1	
鉄筋	D13				t	18.6	0.2	
中間層	[材料種類、舗装厚]	W>3.0m			m2	-	-	W:施工幅
		1.4m≤W≤3.0m			m2	-	-	
		W<1.4m			m2	-	-	

1-4 コンクリート舗装 数量表

コンクリート規格、舗装厚:曲げ4.5-6.5-40 t=200緩衝版

161.7 m2当り

項 目	規 格	数 量 区 分			単 位	数 量		備 考
						全 体	100m2当り	
鉄筋鉄網	D6 150×150				m2	-	-	
鉄筋	D16				t	1.6	1.0	
鉄筋	D13				t	0.3	0.2	
中間層	[材料種類、舗装厚]	W>3.0m			m2	-	-	W:施工幅
		1.4m≤W≤3.0m			m2	-	-	
		W<1.4m			m2	-	-	

1-4 コンクリート舗装 数量表

コンクリート規格、舗装厚:曲げ4.5-6.5-40 t=150～200すりつけ版

42.5 m2当り

項 目	規 格	数 量 区 分			単 位	数 量		備 考
						全 体	100m2当り	
鉄筋鉄網	D6 150×150				m2	-	-	
鉄筋	D16				t	-	-	
鉄筋	D13				t	0.4	0.9	
中間層		W>3.0m			m2	-	-	W:施工幅
		1.4m≤W≤3.0m			m2	-	-	
		W<1.4m			m2	-	-	

1-6 縦目地 数量表

目地型式:縦突合せ目地連続鉄筋コンクリートt=200

1248.0 m当り

項 目	規 格	数 量 区 分			単 位	数 量		備 考
						全 体	1000m当り	
タイバー					本	-	-	
ネジ付タイバー	SD295 D22×1000				本	1248.0	1000	
クロスバー	SD345 D13×100000				kg	4967.0	3980	
チェアー	SD345 D13×406				個	1248.0	1000	
目地板					m2	-	-	
注入目地材	加熱施工式注入目地材				kg	549.1	440	
シール材					kg	-	-	
木材又はL型プラスチック材					m2	-	-	

1-6 縦目地 数量表

目地型式:縦突合せ目地駐車帯t=200

50.0 m当り

項 目	規 格	数 量 区 分			単 位	数 量		備 考
						全 体	1000m当り	
タイバー					本	-	-	
ネジ付タイバー	SD295 D22×1000				本	44.0	880	
クロスバー	SD345 D13×100000				kg	183.2	3664	
チェアー	SD345 D13×406				個	44.0	880	
目地板					m2	-	-	
注入目地材	加熱施工式注入目地材				kg	22.0	440	
シール材					kg	-	-	
木材又はL型プラスチック材					m2	-	-	

1-6 縦目地 数量表

目地型式:縦突合せ目地緩衝版t=200

20.0 m当り

項 目	規 格	数 量 区 分			単 位	数 量		備 考
						全 体	1000m当り	
タイバー					本	-	-	
ネジ付タイバー	SD295 D22×1000				本	20.0	1000	
クロスバー	SD345 D13×4800				kg	76.4	3820	
チェアー	SD345 D13×406				個	20.0	1000	
目地板					m2	-	-	
注入目地材	加熱施工式注入目地材				kg	8.8	440	
シール材					kg	-	-	
木材又はL型プラスチック材					m2	-	-	

1-6 縦目地 数量表

目地型式:縦突合せ目地すりつけ版t=150～200

5.0 m当り

項 目	規 格	数 量 区 分			単 位	数 量		備 考
						全 体	1000m当り	
タイバー					本	-	-	
ネジ付タイバー	SD345 D22×1000				本	5.0	1000	
クロスバー	SD345 D13×4800				kg	19.1	3820	
チェアー	SD345 D13×443				個	5.0	1000	
目地板					m2	-	-	
注入目地材	加熱施工式注入目地材				kg	2.2	440	
シール材					kg	-	-	
木材又はL型プラスチック材					m2	-	-	

1-6 縦目地 数量表

目地型式:路肩目地車道t=200

2537.9 m当り

項 目	規 格	数 量 区 分			単 位	数 量		備 考
						全 体	1000m当り	
タイバー					本	-	-	
ネジ付タイバー					本	-	-	
クロスバー					kg	-	-	
チェアー					個	-	-	
目地板	10×160				m2	406.1	160	
注入目地材	加熱施工式注入目地材				kg	1116.7	440	
シール材					kg	-	-	
木材又はL型プラスチック材					m2	-	-	

1-6 縦目地 数量表

目地型式:路肩目地すりつけ版t=150～200

10.0 m当り

項 目	規 格	数 量 区 分			単 位	数 量		備 考
						全 体	1000m当り	
タイバー					本	-	-	
ネジ付タイバー					本	-	-	
クロスバー					kg	-	-	
チェアー					個	-	-	
目地板	10×160				m2	1.6	160	
注入目地材	加熱施工式注入目地材				kg	4.4	440	
シール材					kg	-	-	
木材又はL型プラスチック材					m2	-	-	

1-7 横目地 数量表

目地型式:膨張目地車道t=200、W=8.086m

32.3 m当り

項 目	規 格	数 量 区 分			単 位	数 量		備 考
						全 体	1000m当り	
ダウエルバー	SR235 φ28×700				本	96.0	2972	
クロスバー	SD345 D13×3600				kg	251.2	7777	
チェアー	SD345 D13×396				個	192.0	5944	
キャップ					個	96.0	2972	
目地板	25×160				m2	5.2	161	
注入目地材	加熱施工式注入目地材				kg	35.6	1102	

1-7 横目地 数量表

目地型式:横突合せ目地すりつけ版t=200、W=8.086m

8.1 m当り

項 目	規 格	数 量 区 分			単 位	数 量		備 考
						全 体	1000m当り	
ネジ付きタイバー	SD295 D29×700				本	24.0	2963	
クロスバー	SD345 D13×3600				kg	62.0	7654	
チェアー	SD345 D13×296				個	48.0	5926	
目地板					m2	-	-	
注入目地材	加熱施工式注入目地材				kg	3.6	444	

1-7 横目地 数量表

目地型式:収縮目地監視員通路左側t=70

310.8 m当り

項 目	規 格	数 量 区 分			単 位	数 量		備 考
						全 体	1000m当り	
スリップバー					本	-	-	
キャップ付スリップバー					本	-	-	
クロスバー					kg	-	-	
チェアー					個	-	-	
目地板	瀝青質系挿入物 t=10mm				m2	10.6	34	
注入目地材					kg	-	-	

1-7 横目地 数量表

目地型式:収縮目地監視員通路右側t=70

310.8 m当り

項 目	規 格	数 量 区 分			単 位	数 量		備 考
						全 体	1000m当り	
スリップバー					本	-	-	
キャップ付スリップバー					本	-	-	
クロスバー					kg	-	-	
チェアー					個	-	-	
目地板	瀝青質系挿入物 t=10mm				m2	10.6	34	
注入目地材					kg	-	-	

2-14 プレキャスト側溝 数量表

薄型円形水路(左側)

2494.7 m当り

項 目	規 格	数 量 区 分			単 位	数 量		備 考
						全 体	1m当り	
プレキャスト側溝	TN-200				個	1247.0	0.5	
均しコンクリート	18-8-40BB				m3	99.8	0.04	
型枠					m2	498.9	0.2	
敷きモルタル	1:3BB				m3	17.2	0.007	

2-21 プレキャスト集水桝 数量表

集水桝(TN-200用 左側))

54 箇所当り

項 目	規 格	数 量 区 分			単 位	数 量		備 考
						全 体	1箇所当り	
基礎碎石(基礎材厚さ20cm以下)	[碎石種類、敷厚]				-	-	-	必要の有無=無
基礎碎石(基礎材厚さ20cm超え)	[碎石種類、敷厚]				m2	-	-	
基礎栗石	[栗石種類、敷厚]				m2	-	-	
採取小割					m3	-	-	
プレキャスト集水桝	TN-200用				個	54.0	1.0	
均しコンクリート	18-8-40BB				m3	1.9	0.04	必要の有無=有
型枠					m2	14.0	0.26	
敷きモルタル	1:3BB				m3	0.30	0.006	
グレーチング					個	54.0	1.0	

2-1 歩車道境界ブロック 数量表

						2494.7	m当り	
項 目	規 格	数 量 区 分			単 位	数 量		備 考
						全 体	100m当り	
基面整正					m2	-	-	
基礎碎石					m2	-	-	
歩車道境界ブロック	B種片側 180/205×250×600				個	4158.0	166.7	
均しコンクリート	18-8-40BB				m3	40.7	1.6	
型枠					m2	249.5	10.0	
敷モルタル	1:3BB				m3	7.7	0.3	
目地モルタル	1:3BB				m3	2.0	0.1	

2-1 歩車道境界ブロック(柵部) 数量表

						54.0		箇所当り
項 目	規 格	数 量 区 分			単 位	数 量		備 考
						全 体	100箇所当り	
基面整正					m2	-	-	
基礎碎石					m2	-	-	
歩車道境界ブロック	管理柵用				個	54.0	100.0	
均しコンクリート	18-8-40BB				m3	0.7	1.3	
型枠					m2	4.3	8.0	
敷モルタル	1:3BB				m3	0.1	0.3	
目地モルタル	1:3BB				m3	0.03	0.1	

2-2. 鋪 装 工

2-2-1. 舗装工数量集計表

種 別	細 別			単位	対象延長 及び箇所	単位数量	数 量	摘 要
不陸整正 ・ 路盤工	車道部 t = 0.220 m	標準部		m ²	1268.000	※ 8.086	10,253.0	※1m当り
		非常駐車帯		〃	2	45.000	90.0	※1箇所当り
		計		〃			10,343.0	
	すりつけ版	t= 0.150	m ²	1	※ 42.500	42.5	※1箇所当り	
	監査廊左側	t= 0.100	m ²	1268.000	※ 0.598	758.3	※1m当り	
	監査廊右側	t= 0.100	〃	1268.000	※ 0.598	758.3	〃	
	計		〃			1,516.6		
合 計			m ²			11,902.1		
安定処理	車道部	一軸圧縮強度2.0MPa、		m3			2,276.3	
	すりつけ版	一軸圧縮強度2.0MPa、		m3			6.4	
舗装工	連続鉄筋	t= 0.200	m ²	1	※ 10181.328	10,181.3	※1箇所当り	
	緩衝版	t= 0.200	〃	1	※ 161.720	161.7	〃	
	計		〃			10,343.0		
	すりつけ版	t= 0.150～0.200	m ²	1	※ 42.500	42.5	※1箇所当り	
	監査廊左側	t= 0.070	m ²	1268.000	※ 0.613	777.3	※1m当り	
	監査廊右側	t= 0.070	〃	1268.000	※ 0.613	777.3	〃	
	計		〃			1,554.6		
合 計			m ²			11,940.1		
鉄筋 (SD345)	連続鉄筋 コンクリート 版	D16	本線	kg	1	※ 108,720	108,720	※1箇所当り
			駐車帯	〃	2	※ 476	952	〃
			計	〃			109672	
		D13	本線	〃	1	※ 18,400	18,400	※1箇所当り
			駐車帯	〃	2	※ 88	176	〃
			計	〃			18,576	
		計		〃			128,248	W = 128.2t
	緩 衝 版	D16		kg	20.000	※ 1618	1618	※20m当り
		D13		〃	20.000	※ 276	276	〃
		計		〃			1894	W = 1.9t
	すりつけ版	D13	起点側	kg	1	※ 378	378	※1箇所当り
			終点側	〃	0	※ 0	0	〃
			計	〃			378	W = 0.4t
縦突合せ目地	連続鉄筋 コンクリート版 (本線)	延 長		m	1248.000		1248.0	
		ネジ付きタイバー		本	1248.000	※ 100	1248	※100m当り
		チェアー		個	1248.000	※ 100	1248	〃
		クロスバー		kg	1248.000	※ 398.0	4967.0	〃
		注入目地材		kg	1248.000	※ 44.0	549.1	〃

種 別	細 別		単位	対象延長 及び箇所	単位数量	数 量	摘 要
縦突合せ目地	連続鉄筋 コンクリート版 (駐車帯)	延 長	m	50.000		50.0	
		ネジ付きタイバー	本	50.000	※ 22	44	※25m当り
		チェアー	個	50.000	※ 22	44	〃
		クロスバー	kg	50.000	※ 91.6	183.2	〃
		注入目地材	kg	50.000	※ 11.0	22.0	〃
縦突合せ目地	連続鉄筋 コンクリート版 (緩衝版)	延 長	m	20.000		20.0	
		ネジ付きタイバー	本	20.000	※ 5	20	※5m当り
		チェアー	個	20.000	※ 5	20	〃
		クロスバー	kg	20.000	※ 19.1	76.4	〃
		注入目地材	kg	20.000	※ 2.2	8.8	〃
縦突合せ目地	連続鉄筋 コンクリート版 (すりつ け版)	延 長	m	5.000		5.0	
		ネジ付きタイバー	本	5.000	※ 5	5	※5m当り
		チェアー	個	5.000	※ 5	5	〃
		クロスバー	kg	5.000	※ 19.1	19.1	〃
		注入目地材	kg	5.000	※ 2.2	2.2	〃
路肩目地	車道部	延 長	m	2537.932		2,537.9	
		目地板	m ²	2537.932	※ 1.6	406.1	※10m当り
		注入目地材	kg	2537.932	※ 4.400	1,116.7	〃
	すりつけ 版	延 長	m	10.000		10.0	
		目地板	m ²	10.000	※ 1.6	1.6	※10m当り
		注入目地材	kg	10.000	※ 4.400	4.4	〃
	合 計	延 長	m			2,547.9	
		目地板	m ²			407.7	
		注入目地材	kg			1,121.1	
膨張目地	緩衝版	延 長	m	4	8.086	32.3	
		ダウエルバー	本	4	※ 24	96	※1箇所当り
		チェアー	個	4	※ 48	192	〃
		クロスバー	kg	4	※ 62.8	251.2	〃
		キャップ	個	4	※ 24	96	〃
		注入目地材	kg	4	※ 8.895	35.6	〃
		目地板	m ²	4	※ 1.294	5.2	〃
横突合せ目地	すり付け 版	延 長	m	1	8.086	8.1	
		ネジ付きタイバー	本	1	※ 24	24	※1箇所当り
		チェアー	個	1	※ 48	48	〃
		クロスバー	kg	1	※ 62.0	62.0	〃
		注入目地材	kg	1	※ 3.558	3.6	〃
収縮目地	監視員左	延長	m	310.791		310.8	
	監視員右		m	310.791		310.8	
	監視員左	瀝青質系 挿入物	m ²	507	※ 0.021	10.6	※1箇所当り
	監視員右		m ²	507	※ 0.021	10.6	〃
		合 計	m ²			21.2	

[illegible]

・舗装工延長 $L = 1268.000 \text{ m}$

・舗装工延長 $L = 1268.000 \text{ m}$

2-2-3. 工種別延長および箇所数

1) 作業土工・不陸整正・路盤工

・ 車道部	L =	=	1268.000	m
・ 同上駐車帯	N =	=	2	箇所
・ すりつけ版 (起点側)	N =	=	1	箇所
・ すりつけ版 (終点側)	N =	=		箇所
・ すりつけ版 (合 計)	N =	=	1	箇所
・ 監視員通路 (左側)	L =	=	1268.000	m
・ 監視員通路 (右側)	L =	=	1268.000	m

2) 舗装工

・ 連続鉄筋コンクリート版	L =	=	1248.000	m
・ 同上駐車帯	N =	=	2	箇所
・ 緩衝版	L =	=	20.000	m
・ すりつけ版 (起点側)	N =	=	1	箇所
・ すりつけ版 (終点側)	N =	=	0	箇所
・ すりつけ版 (合 計)	N =	=	1	箇所
・ 監視員通路 (左側)	L =	=	1268.000	m
・ 監視員通路 (右側)	L =	=	1268.000	m

3) 目地延長

a. 縦突合せ目地

・ 連続鉄筋コンクリート版	L =	=	1248.000	m
・ 同上駐車帯	L = 25.000 m ×	2 箇所	=	50.000 m
・ 緩衝版	L = 5.000 m ×	4 箇所	=	20.000 m
・ すりつけ版 (起点側)	L =	=	5.000	m
・ すりつけ版 (終点側)	L =	=		m
・ すりつけ版 (合 計)	L =	=	5.000	m

b. 路肩目地

		(両側)		
・ 車道部	$L = (1268.000 + (25.966 - 25.000)) \times 2$	=	2537.932	m
・ すりつけ版 (起点側)	L = 5.000 m ×	2 箇所	=	10.000 m
・ すりつけ版 (終点側)	L = 5.000 m ×	箇所	=	0.000 m
・ すりつけ版合計		=	10.000	m

c. 膨張目地

・ 車 道 部 (W= 8.086 m)	L = 8.086 m ×	4 箇所	=	32.344 m
----------------------	---------------	------	---	----------

d. 横突合せ目地

・ すりつけ版起 (W= 8.086 m)	L = 8.086 m ×	1 箇所	=	8.086 m
・ すりつけ版終 (W= 8.086 m)	L = 8.086 m ×	0 箇所	=	0.000 m
・ すりつけ版合計		=	8.086	m

e. 収縮目地

・ 監視員通路左側 (W= 0.613 m)	L = 0.613 m ×	507 箇所	=	310.791
	$A = 0.613 \times 0.035 =$	0.021 m ² /箇所		
・ 監視員通路右側 (W= 0.613 m)	L = 0.613 m ×	507 箇所	=	310.791 m
	$A = 0.613 \times 0.035 =$	0.021 m ² /箇所		
				621.582 m

2-2-4. 舗装工単位数量

1) 不陸整正・路盤面積

・車道部 (t = 0.220 m) ※平均厚

$$W = 4.043 \times 2 = 8.086 \text{ m}$$

・駐車帯 $A = 2.250 \times (5.000 / 2 \times 2 + 15.000) = 45.000 \text{ m}^2/\text{箇所}$

全体体積

インバート無

インバート有

$$A = \{ 1.782 \times 925.000 + 1.782 \times 291.000 + 1.782 \times 1.000 + (1.782 + 2.201) / 2 \times 10.000 + 2.201 \times 15.000 + 1.782 \times 1.000 + (1.782 + 2.201) / 2 \times 10.000 + 2.201 \times 15.000 \} = 2276.336 \text{ m}^3$$

$$\text{拡幅端部} = 0.500 \times 2 \times 1 = 1.000 \text{ m}$$

$$\text{拡幅擦付部} = 5.000 \times 2 \times 1 = 10.000 \text{ m}$$

$$\text{拡幅部} = 15.000 \times 1 = 15.000 \text{ m}$$

$$\text{※平均厚 } t = 2276.336 / (8.086 \times 1268.000 + 45.000 \times 2) = 0.220 \text{ m}$$

$$\text{安定処理} = 2276.336 = 2276.336 \text{ m}^3$$

・すりつけ版 (t = 0.150 m)

$$\text{起点側} = 8.500 \times 5.000 = 42.500 \text{ m}^2/\text{箇所}$$

$$\text{終点側} = 0.000 \text{ m}^2/\text{箇所}$$

$$\text{安定処理} = 42.500 \times 0.150 = 6.375 \text{ m}^3$$

・監視員通路左側 (t = 0.100 m)

$$A = \{ 0.591 \times 925.000 + 0.577 \times 291.000 + 2.835 \times 1.000 + (2.835 + 0.579) / 2 \times 10.000 + 0.579 \times 15.000 + 0.591 \times 26.000 \} / 1268.000 = 0.598 \text{ m}^2/\text{m}$$

・監視員通路右側 (t = 0.100 m)

$$A = \{ 0.591 \times 925.000 + 0.577 \times 291.000 + 2.835 \times 1.000 + (2.835 + 0.579) / 2 \times 10.000 + 0.579 \times 15.000 + 0.591 \times 26.000 \} / 1268.000 = 0.598 \text{ m}^2/\text{m}$$

2) 舖裝面積

- ・連続鉄筋コンクリート版 (t = 0.200 m)

$$A = 8.086 \times 1248.000 + 45.000 \times 2 = 10181.328 \text{ m}^2/\text{箇所}$$
- ・緩衝版 (t = 0.200 m)

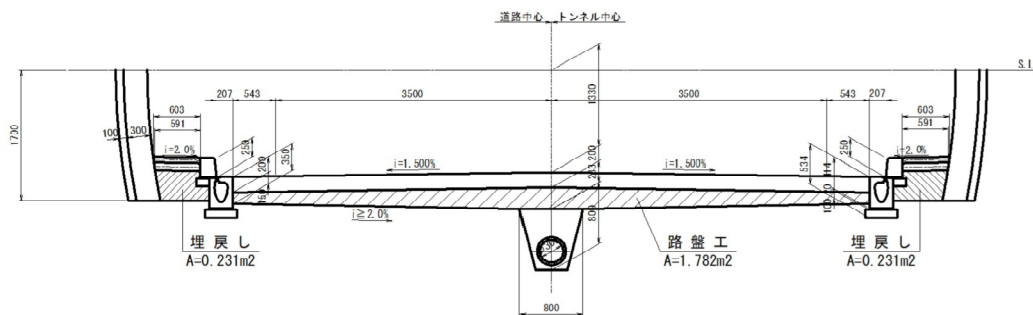
$$A = 8.086 \times 20.000 = 161.720 \text{ m}^2/\text{箇所}$$
- ・すりつけ版 (t = 0.150~0.200 m)

$$\begin{aligned} \text{起点側} &= 8.500 \times 5.000 = 42.500 \text{ m}^2/\text{箇所} \\ \text{終点側} &= 0.000 \text{ m}^2/\text{箇所} \end{aligned}$$
- ・監視員通路左側 (t = 0.070 m)

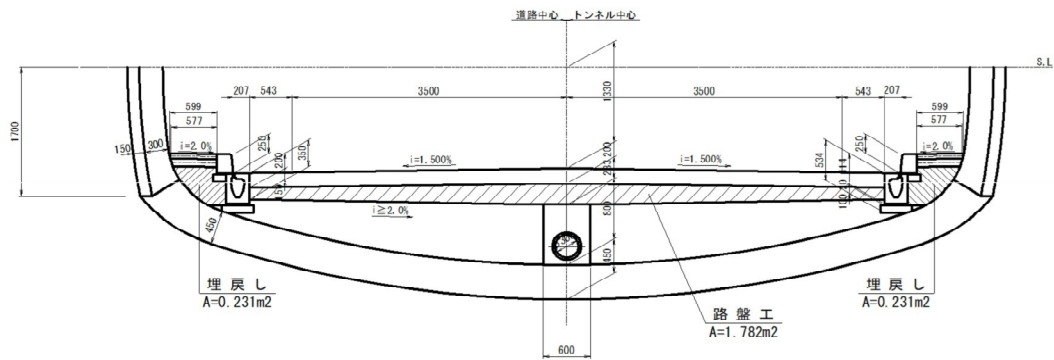
$$\begin{aligned} A &= \{ 0.603 \times 925.000 + 0.599 \times 291.000 + 2.847 \times 1.000 \\ &\quad + (2.847 + 0.591) / 2 \times 10.000 + 0.591 \times 15.000 \\ &\quad + 0.603 \times 26.000 \} / 1268.000 = 0.613 \text{ m}^2/\text{m} \end{aligned}$$
- ・監視員通路右側 (t = 0.070 m)

$$\begin{aligned} A &= \{ 0.603 \times 925.000 + 0.599 \times 291.000 + 2.847 \times 1.000 \\ &\quad + (2.847 + 0.591) / 2 \times 10.000 + 0.591 \times 15.000 \\ &\quad + 0.603 \times 26.000 \} / 1268.000 = 0.613 \text{ m}^2/\text{m} \end{aligned}$$

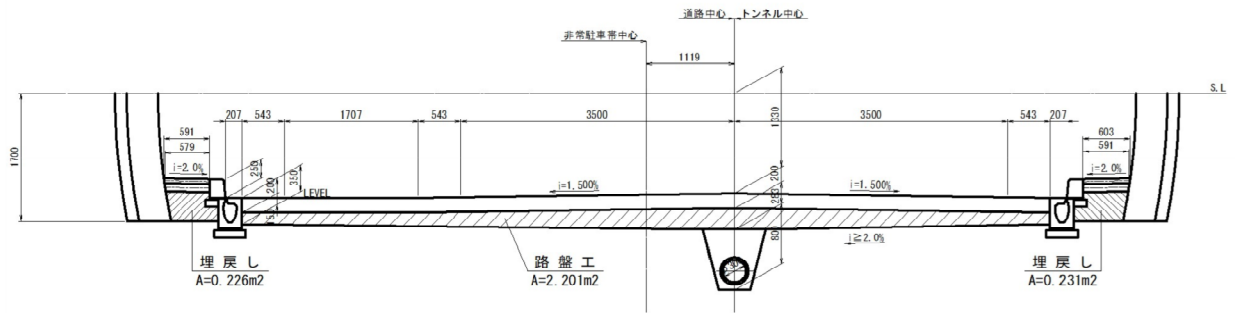
標準部インバート無



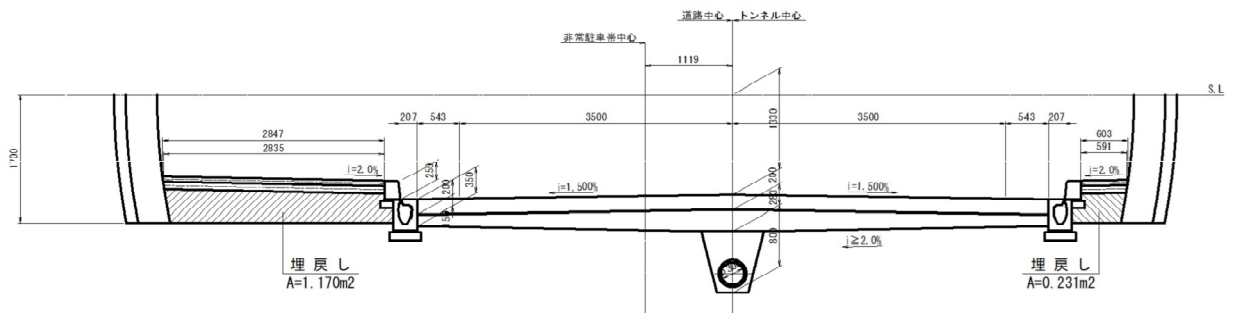
標準部インバート有



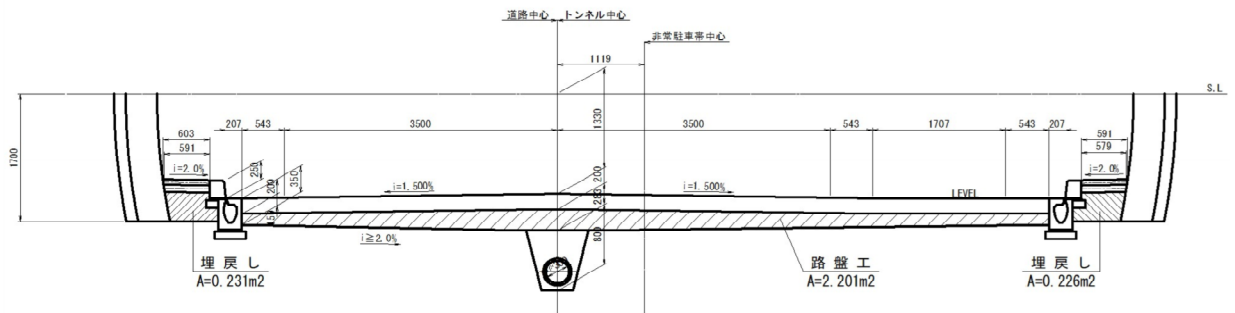
左拡幅部インバート無



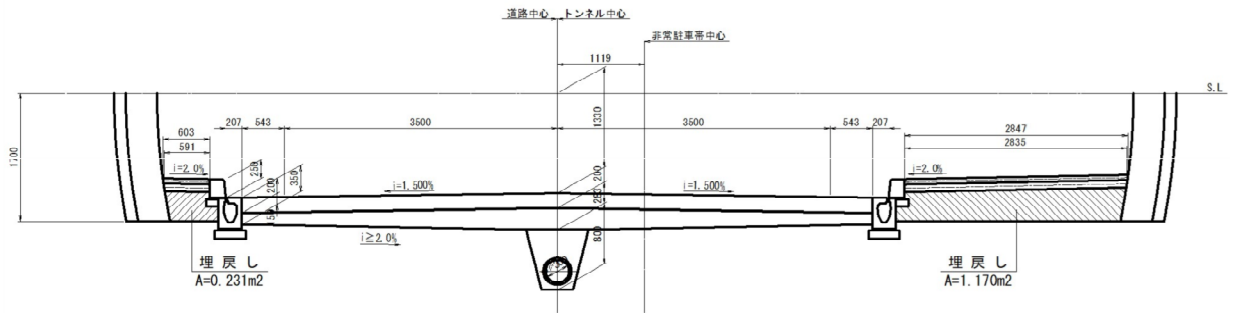
左拡幅端部インバート無



右拡幅部インバート無



右拡幅端部インバート無



3) 鉄筋

・連続鉄筋コンクリート版

$$D16 = 112,398$$

$$= 108,720 \text{ kg/箇所}$$

$$D13 = 18,340$$

$$= \underline{18,400 \text{ kg/箇所}}$$

$$127,120 \text{ kg/箇所}$$

・連続鉄筋コンクリート版拡幅部

$$D16 = 476$$

$$= 476 \text{ kg/箇所}$$

$$D13 = 88$$

$$= \underline{88 \text{ kg/箇所}}$$

$$564 \text{ kg/箇所}$$

・緩衝版

$$D16 = 1,678$$

$$= 1,618 \text{ kg/箇所}$$

$$D13 = 276$$

$$= \underline{276 \text{ kg/箇所}}$$

$$1894 \text{ kg/箇所}$$

・すりつけ版

$$\text{起点側} = 378$$

$$= 378 \text{ kg/箇所}$$

$$\text{終点側} =$$

$$= 0 \text{ kg/箇所}$$

4) プライムコート・路盤紙

a. プライムコート ※1.5L(kg)/m²

$$\text{・車道部} \quad W = (10181.328 + 161.720) \times 1.5$$

$$= 15514.6 \text{ kg/箇所}$$

b. 路盤紙

・監視員通路左側 (t = 0.100 m)

$$A =$$

$$= 0.613 \text{ m}^2/\text{m}$$

・監視員通路右側 (t = 0.100 m)

$$A =$$

$$= 0.613 \text{ m}^2/\text{m}$$

5) 連続スパーサー (50m/100m²当り)

・連続鉄筋コンクリート版

$$L = 10181.328 \text{ m}^2 / 100.0 \text{ m}^2 \times 50.0 \text{ m}$$

$$= 5090.7 \text{ m/箇所}$$

6) 作業土工・埋戻し

・監視員通路左側

$$V = \{ 0.231 \times 925.000 + 0.231 \times 291.000 + 1.170 \times 1.000 \\ + (1.170 + 0.226) / 2 \times 10.000 + 0.226 \times 15.000 \\ + 0.231 \times 26.000 \} / 1268.000$$

$$= 0.235 \text{ m}^3/\text{m}$$

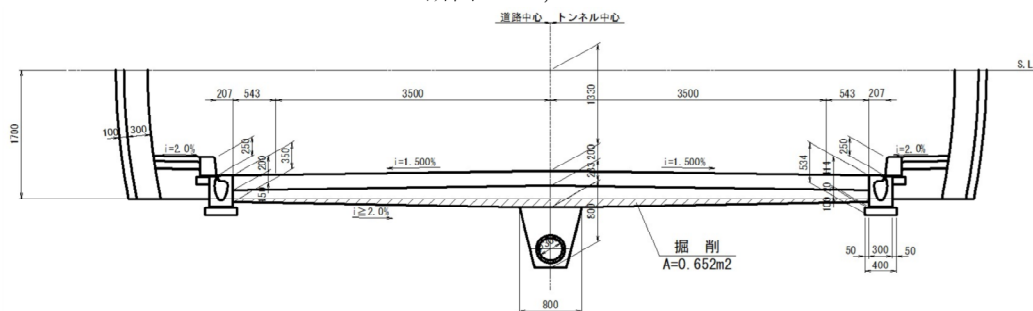
・監視員通路右側

$$V = \{ 0.231 \times 925.000 + 0.231 \times 291.000 + 1.170 \times 1.000 \\ + (1.170 + 0.226) / 2 \times 10.000 + 0.226 \times 15.000 \\ + 0.231 \times 26.000 \} / 1268.000$$

$$= 0.235 \text{ m}^3/\text{m}$$

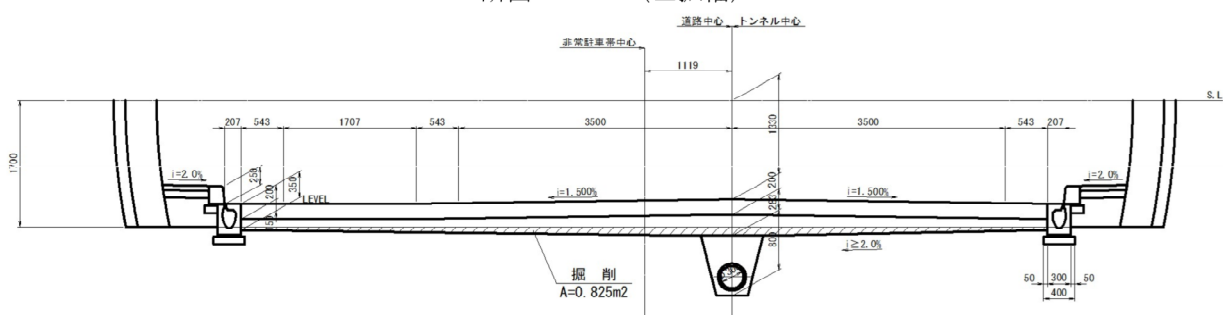
7) 路盤掘削

断面 C I, C II-b



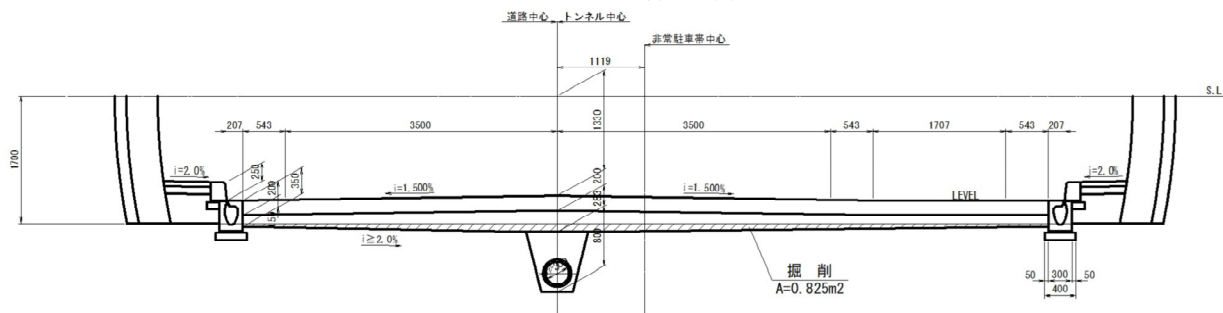
$$\text{掘削} = 0.652 \text{ m}^3/\text{m}$$

断面 C II-L (左拡幅)



$$\text{掘削} = 0.825 \text{ m}^3/\text{m}$$

断面 C II-L (右拡幅)



$$\text{掘削} = 0.825 \text{ m}^3/\text{m}$$

・ 拡幅部平均

$$V = \{ 0.652 \times 1.050 \times 2 + (0.652 + 0.825) / 2 \times 5.000 \times 2 + 0.825 \times 15.000 \} / 27.100 = 0.780 \text{ m}^3/\text{m}$$

2-3. 路 側 排 水 工

2-3-1. 路側排水工								
(その1)								
工 種	種 別	細 別	単位	対象延長 および箇所	単位当り数量	数 量	摘 要	
作業土工 床 堀	側溝部(左)	中硬岩	m ³	961.166	※ 0.128	123.0	※1m当り	
		インバート部	m ³	286.200	※ 0.068	19.5	〃	
		計				142.5		
	側溝部(右)	中硬岩	m ³	961.166	※ 0.128	123.0	※1m当り	
		インバート部	m ³	286.200	※ 0.068	19.5	〃	
		計				142.5		
	集水桝部(左)	中硬岩	m ³	21	※ 0.188	3.9	※1箇所当り	
		インバート部	m ³	6	※ 0.081	0.5	〃	
		計				4.4		
	集水桝部(右)	中硬岩	m ³	21	※ 0.188	3.9	※1箇所当り	
		インバート部	m ³	6	※ 0.081	0.5	〃	
		計				4.4		
	合 計	中硬岩	m ³				253.8	
		埋戻し部	m ³				40.0	
		計	m ³				293.8	
作業土工 埋戻し	側溝部(左)	標準部	m ³	961.166	※ 0.051	49.0	※1m当り	
		インバート部	m ³	286.200	※ 0.029	8.3	〃	
		計	m ³				57.3	
	側溝部(右)	インバート無	m ³	961.166	※ 0.051	49.0	※1m当り	
		インバート部	m ³	286.200	※ 0.029	8.3	〃	
		計	m ³				57.3	
	集水桝部(左)	インバート無	m ³	21	※ 0.083	1.7	※1箇所当り	
		インバート部	m ³	6	※ 0.045	0.3	〃	
		計	m ³				2.0	
	集水桝部(右)	インバート無	m ³	21	※ 0.083	1.7	※1箇所当り	
		インバート部	m ³	6	※ 0.045	0.3	〃	
		計	m ³				2.0	
	合 計		m ³				118.6	
	残土処理	発生土 V= 293.8 m ³ 使用土 V= 118.6 m ³ 残土処分 293.8 - 118.6 / 0.9 = 162.0 m ³						

[illegible]

2-3-2. 路側排水工延長

調整値はすりつけ増分

・路側付帯工延 $L = 1268.000 \text{ m}$

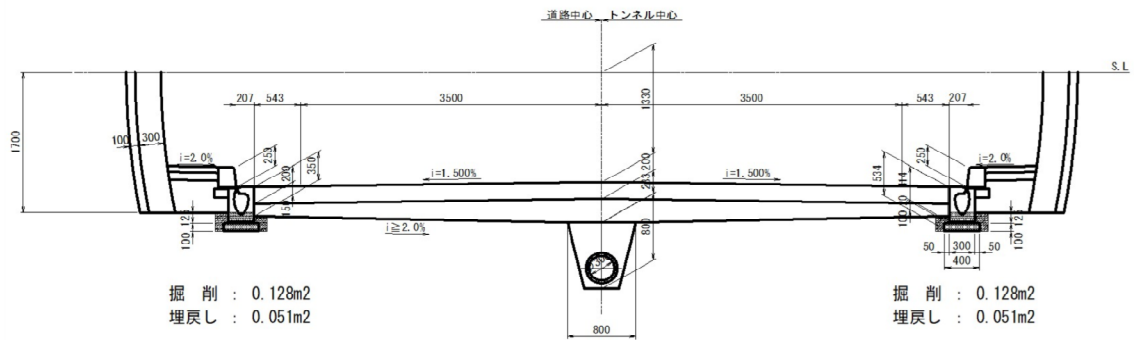
※集水柵幅= 0.800 m

[illegible]

2-3-3. 路側排水工 単位数量

1) 路側排水土工

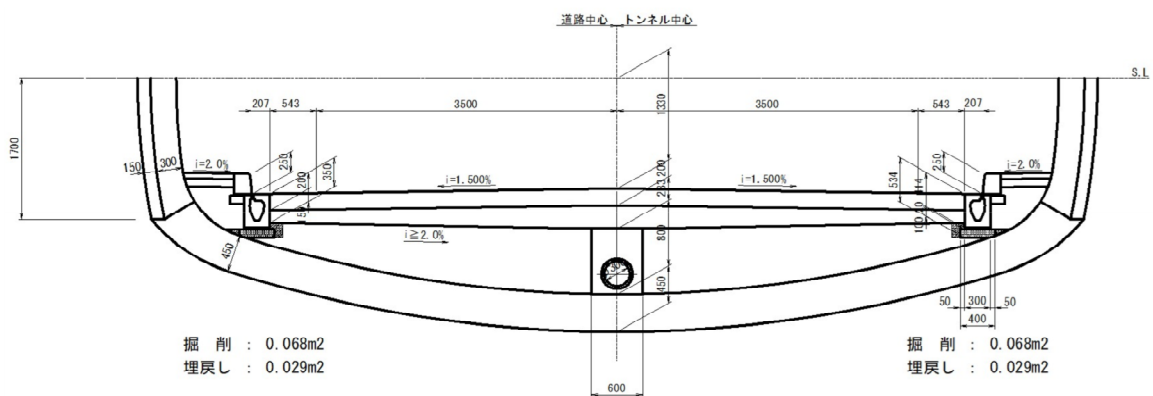
インバート 無



掘削 = 0.128 m³/m
埋戻し = 0.051 m³/m

掘削 = 0.128 m³/m
埋戻し = 0.051 m³/m

インバート 有

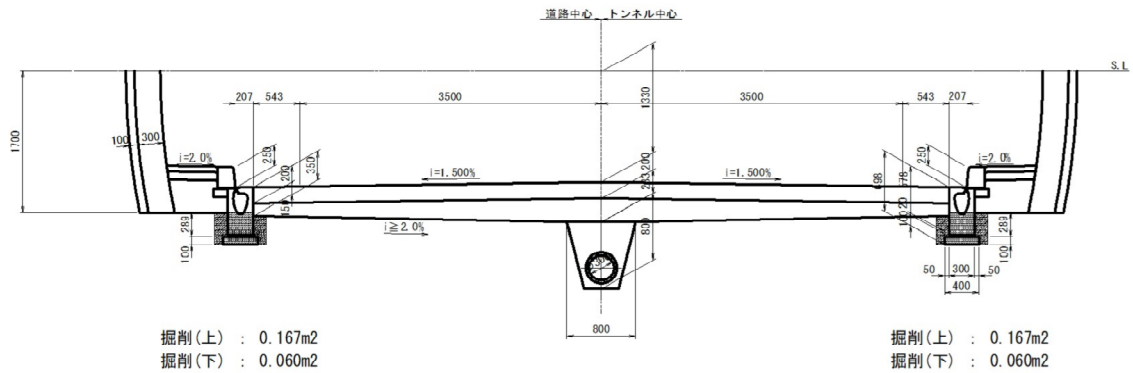


掘削 = 0.068 m³/m
埋戻し = 0.029 m³/m

掘削 = 0.068 m³/m
埋戻し = 0.029 m³/m

2) 集水枡土工

インバート 無

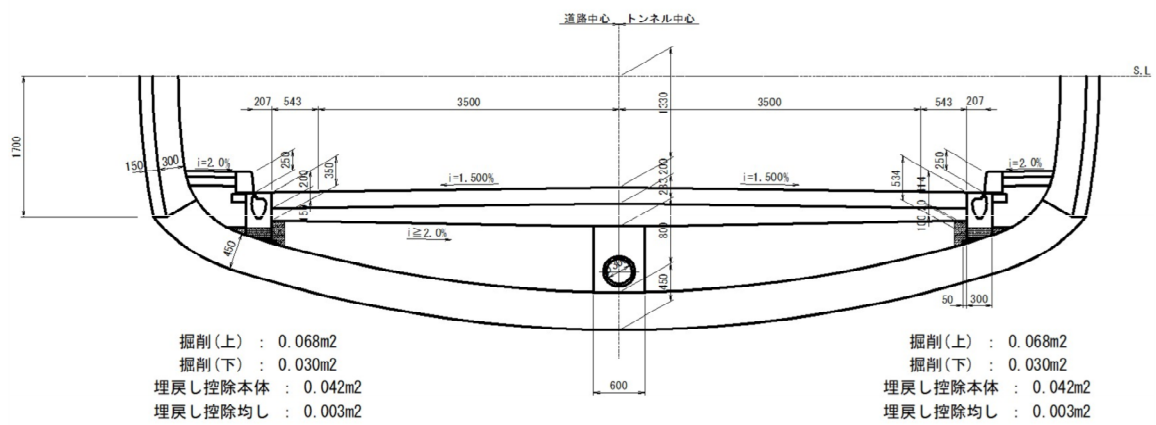


$$\begin{aligned}
 \text{掘削} &= 0.167 \times \text{※1} + 0.060 \times \text{※2} \\
 &= 0.188 \text{ m}^3/\text{箇所} \\
 \text{埋戻し} &= 0.188 - 0.300 \times 0.289 \times \text{※3} \\
 &\quad - 0.400 \times 0.100 \times \text{※4} \times \text{※5} \\
 &= 0.083 \text{ m}^3/\text{箇所}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{掘削} &= 0.167 \times 0.800 + 0.060 \times 0.900 \\
 &= 0.188 \text{ m}^3/\text{箇所} \\
 \text{埋戻し} &= 0.188 - 0.300 \times 0.289 \times 0.800 \\
 &\quad - 0.400 \times 0.100 \times 0.900 \\
 &= 0.083 \text{ m}^3/\text{箇所}
 \end{aligned}$$

- ※1 : 枡延長
- ※2 : 均し延長
- ※3 : 枡幅
- ※4 : 均し幅
- ※5 : 均し厚

インバート有



※1

$$\begin{aligned} \text{掘削} &= 0.068 \times 0.800 + 0.030 \times 0.900 \\ &= 0.081 \text{ m}^3/\text{箇所} \end{aligned}$$

埋戻し

$$\begin{aligned} &= 0.081 - 0.042 \times 0.800 \\ &\quad - 0.003 \times 0.900 \\ &= 0.045 \text{ m}^3/\text{箇所} \end{aligned}$$

※2

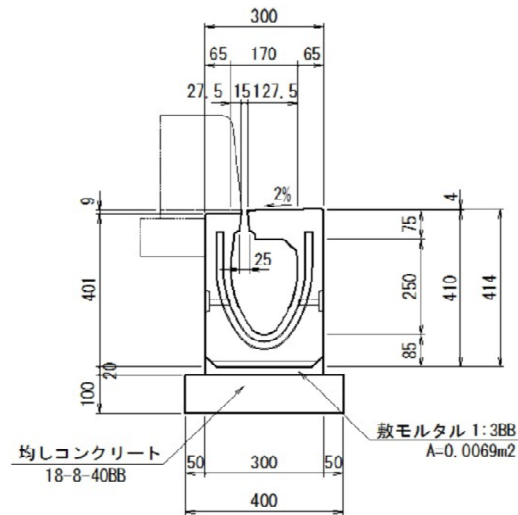
$$\begin{aligned} \text{掘削} &= 0.068 \times 0.800 + 0.030 \times 0.900 \\ &= 0.081 \text{ m}^3/\text{箇所} \end{aligned}$$

埋戻し

$$\begin{aligned} &= 0.081 - 0.042 \times 0.800 \\ &\quad - 0.003 \times 0.900 \\ &= 0.045 \text{ m}^3/\text{箇所} \end{aligned}$$

※1 : 桷延長
※2 : 均し延長

3) 薄型水路 (10.0m当り)



i) 薄型水路 (L=2000)

$$N = 10.000 / 2.000 = 5 \text{ 個}/10\text{m}$$

ii) 均しコンクリート (18-8-40BB)

$$V = 0.400 \times 0.100 \times 10.000 = 0.400 \text{ m}^3/10\text{m}$$

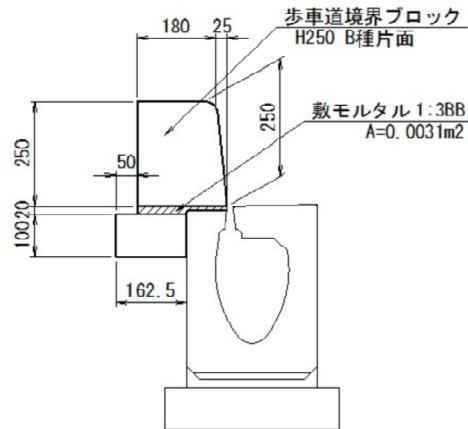
iii) 均しコンクリート型枠

$$A = 0.100 \times 2 \times 10.000 = 2.000 \text{ m}^2/10\text{m}$$

iv) 敷モルタル (1:3BB)

$$V = 0.0069 \times 10.000 = 0.069 \text{ m}^3/10\text{m}$$

4) 歩車道境界ブロック (10.0m当り)



i) 歩車道境界ブロック (L=600)

$$N = 10.000 / 0.600 = 16.667 \text{ 個/10m}$$

ii) 均しコンクリート (18-8-40BB)

$$V = 0.1625 \times 0.100 \times 10.000 = 0.163 \text{ m}^3/10\text{m}$$

iii) 均しコンクリート型枠

$$A = 0.100 \times 10.000 = 1.000 \text{ m}^2/10\text{m}$$

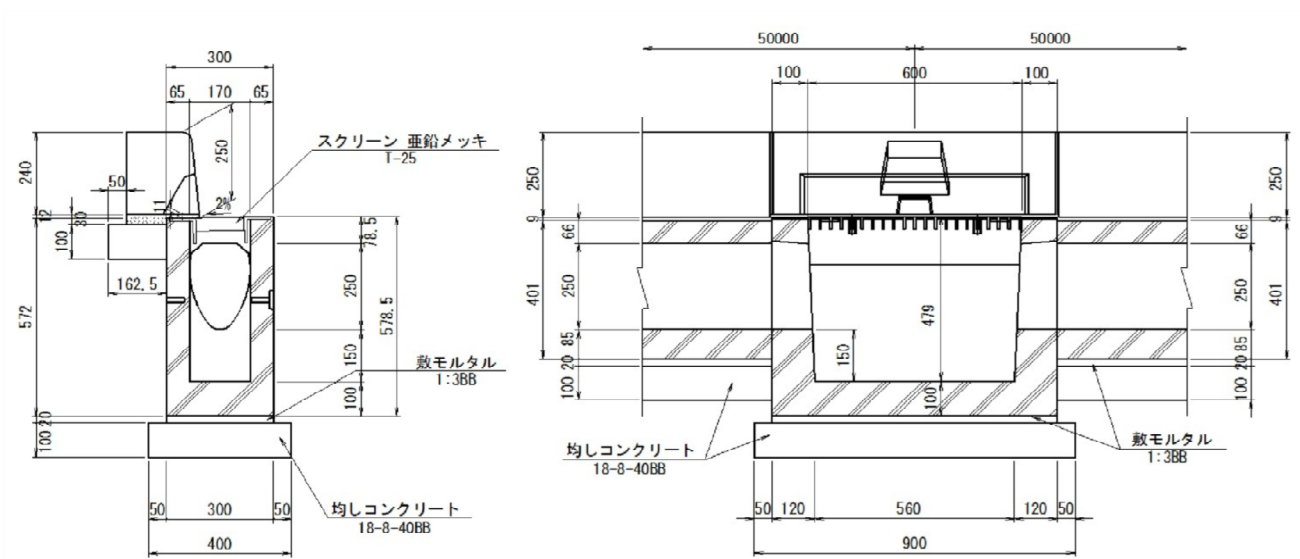
iv) 敷モルタル (1:3BB)

$$V = 0.0031 \times 10.000 = 0.031 \text{ m}^3/10\text{m}$$

v) 目地モルタル (1:3BB)

$$V = (0.180 + 0.205) / 2 \times 0.250 \times 0.010 \times 16.667 = 0.008 \text{ m}^3/10\text{m}$$

5) 集水桝（10箇所当り）



i) 管理桝（L = 800）

$$N = 10 \text{ 個/10箇所}$$

ii) 均しコンクリート（18-8-40BB）

$$V = 0.400 \times 0.900 \times 0.100 \times 10 = 0.360 \text{ m}^3/\text{10箇所}$$

iii) 均しコンクリート型枠

$$A = (0.400 + 0.900) \times 2 \times 0.100 \times 10 = 2.600 \text{ m}^2/\text{10箇所}$$

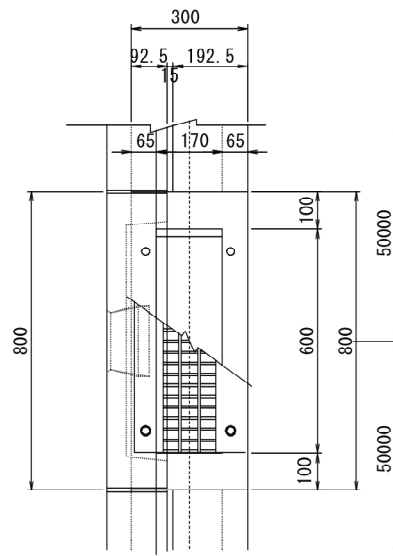
iv) 敷モルタル（1:3BB）

$$V = 0.300 \times 0.800 \times 0.020 \times 10 = 0.048 \text{ m}^3/\text{10箇所}$$

v) グレーチング

$$N = 10 \text{ 個/10箇所}$$

6) 柵用境界ブロック (10箇所当り)



i) 歩車道境界ブロック (管理柵用)

$$N = 10 \text{ 個/10箇所}$$

ii) 基礎コンクリート (18-8-40BB)

$$V = 0.163 \times 0.800 \times 0.100 \times 10 = 0.130 \text{ m}^3/\text{10箇所}$$

iii) 基礎コンクリート型枠

$$A = 0.100 \times 0.800 \times 10 = 0.800 \text{ m}^2/\text{10箇所}$$

iv) 敷モルタル (1:3BB)

$$V = (0.081 \times 0.030 + 0.0145 \times 0.011) \times 10 = 0.026 \text{ m}^3/\text{10箇所}$$

v) 目地モルタル (1:3BB)

$$V = (0.180 + 0.205) / 2 \times 0.250 \times 0.010 \times 10 = 0.005 \text{ m}^3/\text{10箇所}$$