

数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	名 称	規 格	単 位	数 量				摘 要
						本 線				
土工部舗装					式	1				
	舗装工				式	1				
		本線舗装工			式	1				
			表 層 工	再生密粒度As(20) t=5cm	m ²	2,530				
			基 層 工	再生粗粒度As(20) t=5cm	m ²	2,530				
			上層路盤工	粒度調整碎石(M-30) t=10cm	m ²	2,530				
			下層路盤工	再生クラッシャーラン(RC-40) t=30cm	m ²	2,530				
		側道舗装工			式	1				
			表 層 工	再生密粒度As(13) t=4cm	m ²	1,780				
			上層路盤工	粒度調整碎石(M-30) t=10cm	m ²	450				
			下層路盤工	再生クラッシャーラン(RC-40) t=12cm	m ²	460				
		耐水処理	(側道舗装部)		式	1				
			表 層 工	再生密粒度As(13) t=4cm	m ²	108				

数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	名 称	規 格	単 位	数 量				摘 要
						本 線				
		転落防止柵工			式	1				
			転落防止柵工A	P-3E	m	45				
		フェンス工			式	1				
			フェンス工	H=1.20m	m	131				
		積荷転落防止柵工			式	1.0				
			左側積荷転落防止柵工①	L=15m	式	1.0				
			左側積荷転落防止柵工④	L=9m	式	1.0				
			右側積荷転落防止柵工①	L=15m	式	1.0				
			右側積荷転落防止柵工④	L=9m	式	1.0				
	道路付属施設工				式	1				
		区画線工			式	1				
			実 線	白・幅15cm	m	325				

数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	名 称	規 格	単 位	数 量				摘 要
						本 線				
河川部舗装工					式	1				
	舗装工				式	1				
		アスファルト舗装工			式	1				
			表層工	付着性改善改質As密粒度 アスコン (13) t=40mm	m ²	884				
			基層工	付着性改善改質As粗粒度 アスコン (20) t=40mm	m ²	884				
		調整コンクリート工			式	1				
			調整コンクリート工	18-8-25BB	m ³	22				
	歩道工				式	1				
		アスファルト舗装工			式	1				
			表層工	再生密粒度As(13) t=30mm	m ²	468				
		調整コンクリート工			式	1				
			調整コンクリート工	18-8-25BB	m ³	50				

数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	名 称	規 格	単 位	数 量				摘 要
						本 線				
		塗膜系防水工			式	1				
			橋面防水工	塗膜系防水	m ²	634				
		縦横断排水管工			式	1				
			スプリングメッシュ	φ 18	m	545				
		端部目地処理工			式	1				
			成形目地材		m	562				
JR部舗装工					式	1				
	舗装工				式	1				
		アスファルト舗装工			式	1				
			表層工	密粒度As (13) t=40mm	m ²	189				車道部
			基層工	再生粗粒度As (20) t=40mm	m ²	189				車道部
			表層工	再生密粒度As (13) t=30mm	m ²	124				歩道部

数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	名 称	規 格	単 位	数 量				摘 要
						本 線				
			視覚障がい者用 誘導ブロック工	300角 t=30mm	m ²	16				
		均しコンクリート工			式	1				
			均しコンクリート工	18-8-25BB	m ³	7				車道部
			均しコンクリート工	18-8-25BB	m ³	2.5				歩道部
	伸縮装置工				式	1				
		伸縮装置			式	1				
		伸縮装置	プロフジョイントNII型-20用		m	11.8				
			プロフジョイントNII型-35用		m	11.8				
			橋梁用伸縮継手装置設置工		m	23.6				
		シール材			式	1				
			シール材	シリコン材	リットル					
		後打ちコンクリート工			式	1				
			後打ちコンクリート工		m ³	2.5				

数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	名 称	規 格	単 位	数 量				摘 要
						本 線				
	橋面防水工				式	1				
		シート系防水工			式	1				
			橋面防水工	シート系防水	m ²	189				
		塗膜系防水工			式	1				
			橋面防水工	塗膜系防水	m ²	124				
		縦横断排水管工			式	1				
			スプリングメッシュ	φ 18	m	61				
		端部目地処理工			式	1				
			端部目地処理工	端部目地処理材	m	185				
		成形目地工			式	1				
			成形目地工	成形目地材	m	68				

数 量 集 計 表

工 種	種 別	規 格 ・ 寸 法	単 位	数 量	摘 要
舗 装 工			式	1.0	
	本 線 舗 装 工		式	1.0	
	表 層 工	再生密粒度As (20) t=5cm	m ²	2,525	
	基 層 工	再生粗粒度As (20) t=5cm	m ²	2,525	
	上 層 路 盤 工	粒度調整碎石 (M-30) t=10cm	m ²	2,525	
	下 層 路 盤 工	再生クラッシャーラン (RC-40) t=30cm	m ²	2,525	
	側 道 舗 装 工		式	1.0	
	表 層 工	再生密粒度As (13) t=4cm	m ²	1,777	
	上 層 路 盤 工	粒度調整碎石 (M-30) t=10cm	m ²	450	
	下 層 路 盤 工	再生クラッシャーラン (RC-40) t=12cm	m ²	460	
	耐 水 処 理	(側道舗装部)	式	1.0	
	表 層 工	再生密粒度As (13) t=4cm	m ²	108	
	路 盤 工	再生クラッシャーラン (RC-40) t=10cm	m ²	108	
	歩 道 舗 装 工		式	1.0	
	表 層 工	透水性アスファルト t=3cm	m ²	1,452	
	路 盤 工	再生クラッシャーラン (RC-40) t=10cm	m ²	1,462	
	フィルター層敷設工	t=5cm	m ²	1,462	
	舗 装 修 繕 工		式	1.0	
	舗 装 切 断 工	t=40mm	m	47	
	舗装版直接掘削工		m ²	1504	

本線舗装工計算書

表層工						表層工					
測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要	測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要
	(m)	(m)	(m)	(m ²)			(m)	(m)	(m)	(m ²)	
NO.0 +7.500	12.500	9.000	9.000	112.5		NO.8	20.000	6.000	6.000	120.0	
NO.1	20.000	9.000	9.000	180.0		NO.9	20.000	6.000	6.000	120.0	
NO.2	17.500	9.000	9.000	157.5		NO.10	7.500	6.000	6.000	45.0	
+17.500	2.500	9.000	8.893	22.2		+7.500	12.500	6.000	6.000	75.0	
NO.3	20.000	8.786	7.929	158.6		No.11	20.000	6.000	6.000	120.0	
NO.4	12.500	7.072	6.536	81.7		NO.12	5.000	6.000	6.000	30.0	
+12.500	7.500	6.000	6.000	45.0		+5.000	14.300	6.000	6.000	85.8	
NO.5	5.000	6.000	6.000	30.0		+19.300	6.000	6.000			
+5.000	15.000	6.000	6.000	90.0		Br					
NO.6	2.700	6.000	6.000	16.2							
+2.700	0.000	6.000	3.000	0.0							
同所	28.800	0.000	0.000	0.0							
NO.7 +11.500	0.000	0.000	3.000	0.0							
同所	8.500	6.000	6.000	51.0							
NO.8		6.000				小計	251.800			1,540.5	

本線舗装工計算書

(計算書第 号)

表層工						表層工					
測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要	測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要
	(m)	(m)	(m)	(m ²)			(m)	(m)	(m)	(m ²)	
Br											
NO. 20+13.100	6.900	6.000	6.000	41.4							
NO. 21	20.000	6.000	6.000	120.0							
NO. 22	20.000	6.000	6.000	120.0							
NO. 23	20.000	6.000	6.000	120.0							
NO. 24	6.000	6.000	6.000	36.0							
+6.000	14.000	6.000	6.840	95.8							
NO. 25	11.000	7.680	8.340	91.7							
+11.000	9.000	9.000	9.000	81.0							
NO. 26	9.324	9.000	9.000	83.9							
SP. 1	10.676	9.000	9.000	96.1							
NO. 27	11.000	9.000	9.000	99.0							
+11.000		9.000									
小計	137.900			984.9		合計	389.700			2,525.4	

本線舗装工計算書

基層工						基層工					
測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要	測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要
	(m)	(m)	(m)	(m ²)			(m)	(m)	(m)	(m ²)	
NO.0 +7.500	12.500	9.000	9.000	112.5		NO.8	20.000	6.000	6.000	120.0	
NO.1	20.000	9.000	9.000	180.0		NO.9	20.000	6.000	6.000	120.0	
NO.2	17.500	9.000	9.000	157.5		NO.10	7.500	6.000	6.000	45.0	
+17.500	2.500	9.000	8.893	22.2		+7.500	12.500	6.000	6.000	75.0	
NO.3	20.000	8.786	7.929	158.6		No.11	20.000	6.000	6.000	120.0	
NO.4	12.500	7.072	6.536	81.7		NO.12	5.000	6.000	6.000	30.0	
+12.500	7.500	6.000	6.000	45.0		+5.000	14.300	6.000	6.000	85.8	
NO.5	5.000	6.000	6.000	30.0		+19.300	6.000	6.000	6.000	6.000	
+5.000	15.000	6.000	6.000	90.0		Br					
NO.6	2.700	6.000	6.000	16.2							
+2.700	0.000	6.000	3.000	0.0							
同所	28.800	0.000	0.000	0.0							
NO.7 +11.500	0.000	0.000	3.000	0.0							
同所	8.500	6.000	6.000	51.0							
NO.8		6.000				小計	251.800			1,540.5	

本線舗装工計算書

(計算書第 号)

基層工						基層工					
測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要	測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要
	(m)	(m)	(m)	(m ²)			(m)	(m)	(m)	(m ²)	
Br											
NO. 20+13.100	6.900	6.000	6.000	41.4							
NO. 21	20.000	6.000	6.000	120.0							
NO. 22	20.000	6.000	6.000	120.0							
NO. 23	20.000	6.000	6.000	120.0							
NO. 24	6.000	6.000	6.000	36.0							
+6.000	14.000	6.000	6.840	95.8							
NO. 25	11.000	7.680	8.340	91.7							
+11.000	9.000	9.000	9.000	81.0							
NO. 26	9.324	9.000	9.000	83.9							
SP. 1	10.676	9.000	9.000	96.1							
NO. 27	11.000	9.000	9.000	99.0							
+11.000		9.000									
小計	137.900			984.9		合計	389.700			2,525.4	

本線舗装工計算書

上層路盤工						上層路盤工					
測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要	測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要
	(m)	(m)	(m)	(m ²)			(m)	(m)	(m)	(m ²)	
NO.0 +7.500	12.500	9.000	9.000	112.5		NO.8	20.000	6.000	6.000	120.0	
NO.1	20.000	9.000	9.000	180.0		NO.9	20.000	6.000	6.000	120.0	
NO.2	17.500	9.000	9.000	157.5		NO.10	7.500	6.000	6.000	45.0	
+17.500	2.500	9.000	8.893	22.2		+7.500	12.500	6.000	6.000	75.0	
NO.3	20.000	8.786	7.929	158.6		No.11	20.000	6.000	6.000	120.0	
NO.4	12.500	7.072	6.536	81.7		NO.12	5.000	6.000	6.000	30.0	
+12.500	7.500	6.000	6.000	45.0		+5.000	14.300	6.000	6.000	85.8	
NO.5	5.000	6.000	6.000	30.0		+19.300	6.000	6.000	6.000		
+5.000	15.000	6.000	6.000	90.0		Br					
NO.6	2.700	6.000	6.000	16.2							
+2.700	0.000	6.000	3.000	0.0							
同所	28.800	0.000	0.000	0.0							
NO.7 +11.500	0.000	0.000	3.000	0.0							
同所	8.500	6.000	6.000	51.0							
NO.8		6.000				小計	251.800			1,540.5	

本線舗装工計算書

(計算書第 号)

上層路盤工						上層路盤工					
測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要	測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要
	(m)	(m)	(m)	(m ²)			(m)	(m)	(m)	(m ²)	
Br											
NO. 20+13.100	6.900	6.000	6.000	41.4							
NO. 21	20.000	6.000	6.000	120.0							
NO. 22	20.000	6.000	6.000	120.0							
NO. 23	20.000	6.000	6.000	120.0							
NO. 24	6.000	6.000	6.000	36.0							
+6.000	14.000	6.000	6.840	95.8							
NO. 25	11.000	7.680	8.340	91.7							
+11.000	9.000	9.000	9.000	81.0							
NO. 26	9.324	9.000	9.000	83.9							
SP. 1	10.676	9.000	9.000	96.1							
NO. 27	11.000	9.000	9.000	99.0							
+11.000		9.000									
小計	137.900			984.9		合計	389.700			2,525.4	

本線舗装工計算書

下層路盤工						下層路盤工					
測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要	測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要
	(m)	(m)	(m)	(m ²)			(m)	(m)	(m)	(m ²)	
NO.0 +7.500	12.500	9.000	9.000	112.5		NO.8	20.000	6.000	6.000	120.0	
NO.1	20.000	9.000	9.000	180.0		NO.9	20.000	6.000	6.000	120.0	
NO.2	17.500	9.000	9.000	157.5		NO.10	7.500	6.000	6.000	45.0	
+17.500	2.500	9.000	8.893	22.2		+7.500	12.500	6.000	6.000	75.0	
NO.3	20.000	8.786	7.929	158.6		No.11	20.000	6.000	6.000	120.0	
NO.4	12.500	7.072	6.536	81.7		NO.12	5.000	6.000	6.000	30.0	
+12.500	7.500	6.000	6.000	45.0		+5.000	14.300	6.000	6.000	85.8	
NO.5	5.000	6.000	6.000	30.0		+19.300	6.000	6.000			
+5.000	15.000	6.000	6.000	90.0		Br					
NO.6	2.700	6.000	6.000	16.2							
+2.700	0.000	6.000	3.000	0.0							
同所	28.800	0.000	0.000	0.0							
NO.7 +11.500	0.000	0.000	3.000	0.0							
同所	8.500	6.000	6.000	51.0							
NO.8		6.000				小計	251.800			1,540.5	

本線舗装工計算書

下層路盤工						下層路盤工					
測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要	測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要
	(m)	(m)	(m)	(m ²)			(m)	(m)	(m)	(m ²)	
Br											
NO. 20+13.100	6.900	6.000	6.000	41.4							
NO. 21	20.000	6.000	6.000	120.0							
NO. 22	20.000	6.000	6.000	120.0							
NO. 23	20.000	6.000	6.000	120.0							
NO. 24	6.000	6.000	6.000	36.0							
+6.000	14.000	6.000	6.840	95.8							
NO. 25	11.000	7.680	8.340	91.7							
+11.000	9.000	9.000	9.000	81.0							
NO. 26	9.324	9.000	9.000	83.9							
SP. 1	10.676	9.000	9.000	96.1							
NO. 27	11.000	9.000	9.000	99.0							
+11.000		9.000									
小計	137.900			984.9		合計	389.700			2,525.4	

計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
側道舗装工	<p>側道C BP(NO. 0+3.00)～EP(NO. 7+6.30) L=143.30m</p> <p>w= 3.54 m L= 113.54 m</p> <p>w= 3.50～4.00 m L= 10.00 m</p> <p>w= 4.00 m L= 10.02 m</p> <p>w= 4.00～4.50 m L= 6.47 m</p> <p>w= 4.75 m L= 3.27 m</p> <p>側道D NO. -4-1.26～NO. 10+2.83 L=284.09m</p> <p>w= 3.50 m L= 93.14 m</p> <p>w= 3.75 m L= 190.95 m</p>		

計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量																															
表 層 工	(再生密粒度As(13) t=4cm)																																	
	側道C	<table style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th style="width: 15%;">w1</th> <th style="width: 15%;">w2</th> <th style="width: 15%;">W</th> <th style="width: 15%;">L</th> <th style="width: 15%;">A</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td style="text-align: center;">-</td> <td style="text-align: center;">-</td> <td style="text-align: center;">3.54</td> <td style="text-align: center;">113.54</td> <td style="text-align: center;">401.932</td> </tr> <tr> <td style="text-align: center;">3.50</td> <td style="text-align: center;">4.00</td> <td style="text-align: center;">3.75</td> <td style="text-align: center;">10.00</td> <td style="text-align: center;">37.500</td> </tr> <tr> <td style="text-align: center;">-</td> <td style="text-align: center;">-</td> <td style="text-align: center;">4.00</td> <td style="text-align: center;">10.02</td> <td style="text-align: center;">40.080</td> </tr> <tr> <td style="text-align: center;">4.00</td> <td style="text-align: center;">4.50</td> <td style="text-align: center;">4.25</td> <td style="text-align: center;">6.47</td> <td style="text-align: center;">27.498</td> </tr> <tr> <td style="text-align: center;">-</td> <td style="text-align: center;">-</td> <td style="text-align: center;">4.75</td> <td style="text-align: center;">3.27</td> <td style="text-align: center;">15.533</td> </tr> </tbody> </table>	w1	w2	W	L	A	-	-	3.54	113.54	401.932	3.50	4.00	3.75	10.00	37.500	-	-	4.00	10.02	40.080	4.00	4.50	4.25	6.47	27.498	-	-	4.75	3.27	15.533		
	w1	w2	W	L	A																													
	-	-	3.54	113.54	401.932																													
	3.50	4.00	3.75	10.00	37.500																													
	-	-	4.00	10.02	40.080																													
	4.00	4.50	4.25	6.47	27.498																													
	-	-	4.75	3.27	15.533																													
	側道D	<table style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th style="width: 15%;">w1</th> <th style="width: 15%;">w2</th> <th style="width: 15%;">W</th> <th style="width: 15%;">L</th> <th style="width: 15%;">A</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td style="text-align: center;">-</td> <td style="text-align: center;">-</td> <td style="text-align: center;">3.50</td> <td style="text-align: center;">93.14</td> <td style="text-align: center;">325.990</td> </tr> <tr> <td style="text-align: center;">-</td> <td style="text-align: center;">-</td> <td style="text-align: center;">3.75</td> <td style="text-align: center;">190.95</td> <td style="text-align: center;">716.063</td> </tr> </tbody> </table>	w1	w2	W	L	A	-	-	3.50	93.14	325.990	-	-	3.75	190.95	716.063																	
	w1	w2	W	L	A																													
	-	-	3.50	93.14	325.990																													
	-	-	3.75	190.95	716.063																													
	6号函渠	6号函渠工計算書参照		67.420																														
		※W=(w1+w2)×1/2																																
		※A=W×L																																
	面積計算書より																																	
	CA1 =	=	20.290																															
	CA2 =	=	35.540																															
	DA1 =	=	15.450																															
	SA1 =	=	41.670																															
	面積計算書歩道舗装控除分より																																	
	a1 =	=	15.900																															
	a2 =	=	15.900																															
	合計		1776.764																															
		m ²	1,776.8																															

計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量																
上層路盤工	(粒度調整碎石(M-30) t=10cm)																		
	<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th style="width: 15%;">側道C</th> <th style="width: 10%;">w1</th> <th style="width: 10%;">w2</th> <th style="width: 15%;">W</th> <th style="width: 15%;">L</th> <th style="width: 15%;">A</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td style="text-align: center;">-</td> <td style="text-align: center;">-</td> <td style="text-align: center;">3.60</td> <td style="text-align: center;">70.00</td> <td style="text-align: center;">252.000</td> <td></td> </tr> </tbody> </table>	側道C	w1	w2	W	L	A	-	-	3.60	70.00	252.000							
	側道C	w1	w2	W	L	A													
	-	-	3.60	70.00	252.000														
	6号函渠	6号函渠工計算書参照		67.420															
		※W=(w1+w2)×1/2																	
		※A=W×L																	
		面積計算書より																	
		<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tbody> <tr> <td style="width: 30%;">CA1</td> <td style="width: 10%;">=</td> <td style="width: 30%;"></td> <td style="width: 10%;">=</td> <td style="width: 20%; text-align: right;">20.790</td> </tr> <tr> <td>CA2</td> <td>=</td> <td></td> <td>=</td> <td style="text-align: right;">35.700</td> </tr> <tr> <td>SA1</td> <td>=</td> <td></td> <td>=</td> <td style="text-align: right;">41.900</td> </tr> </tbody> </table>	CA1	=		=	20.790	CA2	=		=	35.700	SA1	=		=	41.900		
	CA1	=		=	20.790														
CA2	=		=	35.700															
SA1	=		=	41.900															
	面積計算書歩道舗装控除分より																		
	<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tbody> <tr> <td style="width: 30%;">a1</td> <td style="width: 10%;">=</td> <td style="width: 30%;"></td> <td style="width: 10%;">=</td> <td style="width: 20%; text-align: right;">15.900</td> </tr> <tr> <td>a2</td> <td>=</td> <td></td> <td>=</td> <td style="text-align: right;">15.900</td> </tr> </tbody> </table>	a1	=		=	15.900	a2	=		=	15.900								
a1	=		=	15.900															
a2	=		=	15.900															
	合計		449.610																
		m ²	449.6																

計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量																
下層路盤工	(再生クラッシャーラン(RC-40) t=12cm)																		
	<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th style="width: 10%;">側道C</th> <th style="width: 10%;">w1</th> <th style="width: 10%;">w2</th> <th style="width: 10%;">W</th> <th style="width: 10%;">L</th> <th style="width: 10%;">A</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td style="text-align: center;">-</td> <td style="text-align: center;">-</td> <td style="text-align: center;">3.70</td> <td style="text-align: center;">70.00</td> <td style="text-align: center;">259.000</td> <td></td> </tr> </tbody> </table>	側道C	w1	w2	W	L	A	-	-	3.70	70.00	259.000							
	側道C	w1	w2	W	L	A													
	-	-	3.70	70.00	259.000														
	6号函渠	6号函渠工計算書参照		67.420															
		※W=(w1+w2)×1/2																	
		※A=W×L																	
		面積計算書より																	
		<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tbody> <tr> <td style="width: 30%;">CA1</td> <td style="width: 10%;">=</td> <td style="width: 30%;"></td> <td style="width: 10%;">=</td> <td style="width: 10%; text-align: right;">21.280</td> </tr> <tr> <td>CA2</td> <td>=</td> <td></td> <td>=</td> <td style="text-align: right;">35.850</td> </tr> <tr> <td>SA1</td> <td>=</td> <td></td> <td>=</td> <td style="text-align: right;">42.120</td> </tr> </tbody> </table>	CA1	=		=	21.280	CA2	=		=	35.850	SA1	=		=	42.120		
	CA1	=		=	21.280														
CA2	=		=	35.850															
SA1	=		=	42.120															
	面積計算書歩道舗装控除分より																		
	<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tbody> <tr> <td style="width: 30%;">a1</td> <td style="width: 10%;">=</td> <td style="width: 30%;"></td> <td style="width: 10%;">=</td> <td style="width: 10%; text-align: right;">15.900</td> </tr> <tr> <td>a2</td> <td>=</td> <td></td> <td>=</td> <td style="text-align: right;">15.900</td> </tr> </tbody> </table>	a1	=		=	15.900	a2	=		=	15.900								
a1	=		=	15.900															
a2	=		=	15.900															
	合計		457.470																
		m ²	457.5																

計 算 書

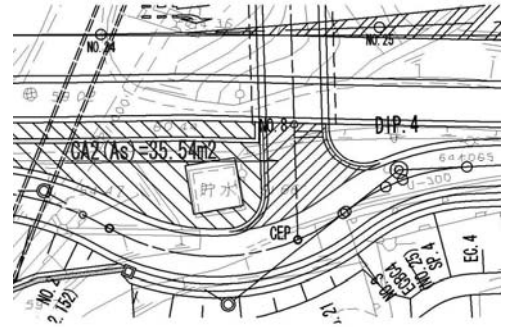
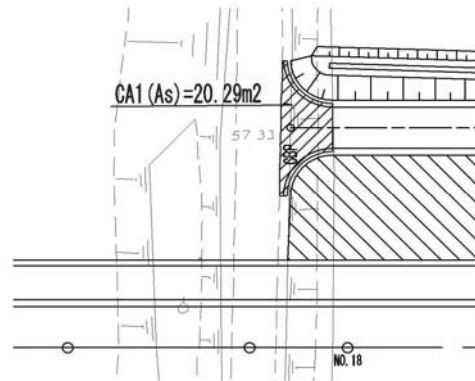
(当り)

側道舗装面積計算書

側道C
表層

CA1

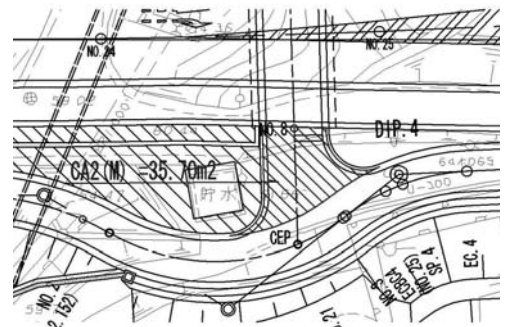
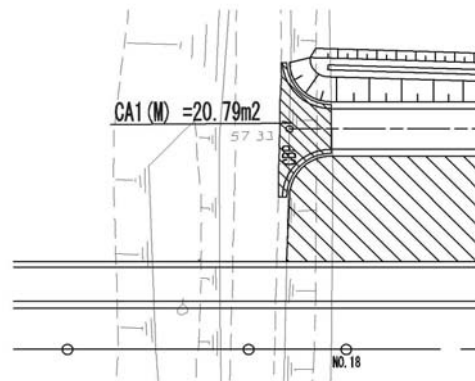
CA2



上層路盤

CA1

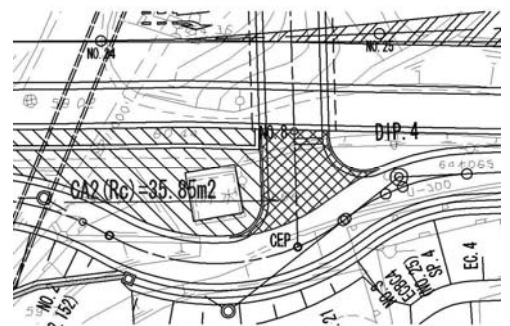
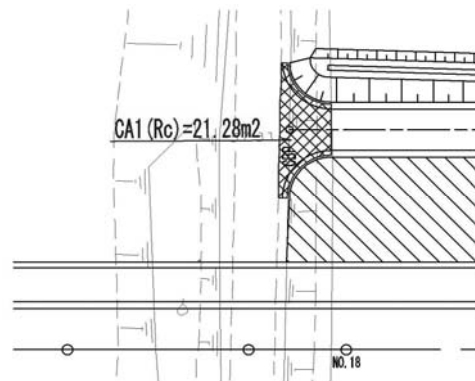
CA2



下層路盤

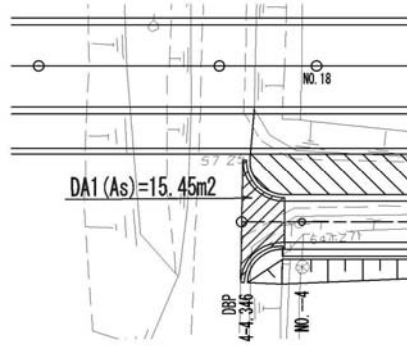
CA1

CA2



側道舗装面積計算書

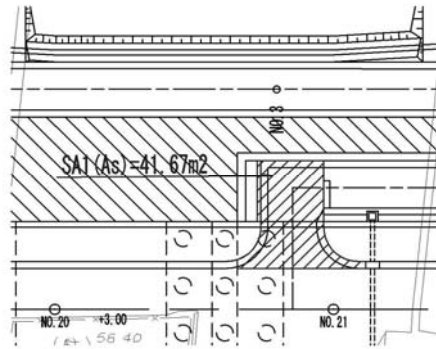
側道D
表層



側道舗装面積計算書

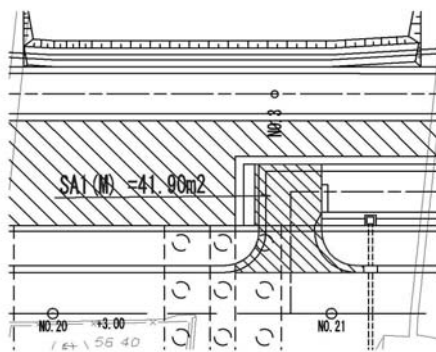
斜路
表層

SA1



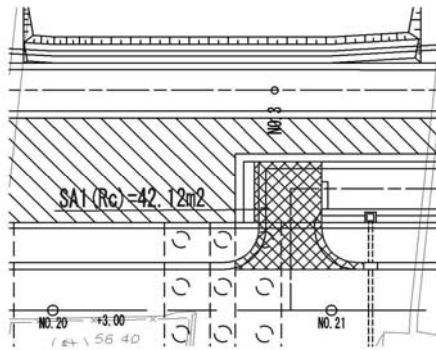
上層路盤

SA1



下層路盤

SA1



計 算 書				(当 り)		
名 称	計 算 式			単 位	数 量	
耐水処理 (側道部)	側道C BP(N0.0+0.0)~N0.6+16.14m L=163.09m					
	表層	w= 0.25	L= 138.37m			
	路盤	w= 0.25	L= 138.15m			
	側道D N0.-4-3.88~N0.10+2.83 L=286.71m					
	表層	w= 0.25	L= 293.66m			
	路盤	w= 0.25	L= 293.66m			
	表層工	(再生密粒度As(13) t=4cm)				
		A2= 0.25	× 138.37	=	34.593	
		A3= 0.25	× 293.66	=	73.415	
				Σ=	108.008	
				m ²	108.0	
路盤工	(再生クラッシャーラン(RC-40) t=10cm)					
	A2= 0.25	× 138.15	=	34.538		
	A3= 0.25	× 293.66	=	73.415		
			Σ=	107.953		
				m ²	108.0	

歩道舗装工計算書

(計算書第 号)

表層工						表層工					
測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要	測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要
	(m)	(m)	(m)	(m ²)			(m)	(m)	(m)	(m ²)	
NO.0 +7.500	12.500	3.360	3.360	42.0		NO.8	20.000	4.260	4.260	85.2	
NO.1	20.000	3.360	3.360	67.2		NO.9	20.000	4.260	4.260	85.2	
NO.2	20.000	3.360	3.360	67.2		NO.10	7.500	4.260	4.260	32.0	
NO.3	15.000	3.360	3.480	52.2		+7.500	12.500	4.260	4.260	53.3	
+15.000	5.000	3.600	3.609	18.0		No.11	20.000	4.260	4.260	85.2	
NO.4	12.500	3.617	3.939	49.2		NO.12	5.000	4.260	4.260	21.3	
+12.500	7.500	4.260	4.260	32.0		+5.000	15.000	4.260	4.260	63.9	
NO.5	5.000	4.260	4.260	21.3		+19.300	4.260				
+5.000	15.000	4.260	4.260	63.9		Br					
NO.6	2.700	4.260	4.260	11.5							
+2.700	0.000	4.260	2.130	0.0							
同所	28.800	0.000	0.000	0.0							
NO.7 +11.500	0.000	0.000	2.130	0.0							
同所	8.500	4.260	4.260	36.2							
NO.8		4.260				小計	252.500			886.8	

歩道舗装工計算書

(計算書第 号)

表層工						表層工					
測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要	測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要
	(m)	(m)	(m)	(m ²)			(m)	(m)	(m)	(m ²)	
Br		0.000				+9.100		2.125	2.125	8.4	
NO.20+13.100		2.125				+13.070	3.950	2.125			
	6.900		2.125	14.7							
NO.21		2.125									
	1.800		2.125	3.8							
+1.800		2.125									
	0.000		3.193	0.0							
+1.800		4.260									
	18.200		4.260	77.5			A1=			69.3	
NO.22		4.260					A2=			22.3	
	20.000		4.260	85.2			A3=			1.89	
NO.23		4.260					A4=			3.55	
	20.000		4.260	85.2			A5=			108.52	
NO.24		4.260					A6=			97.96	
	20.000		4.260	85.2			a1=(控除)			-26.9	
NO.25		4.260					a2=(控除)			-15.9	
	20.000		4.260	85.2			a3=(控除)			-15.9	
NO.26		4.260									
	9.324		4.260	39.7							
SP.1		4.260									
	10.676		4.260	45.5							
NO.27		4.260									
	9.120		4.260	38.9							
+9.100		4.260									
	0.000		3.193	0.0							
+9.100		2.125									
	3.950		1.063	4.2							
小計	139.970			565.1		合計	392.470			1,451.9	

歩道舗装工計算書

(計算書第 号)

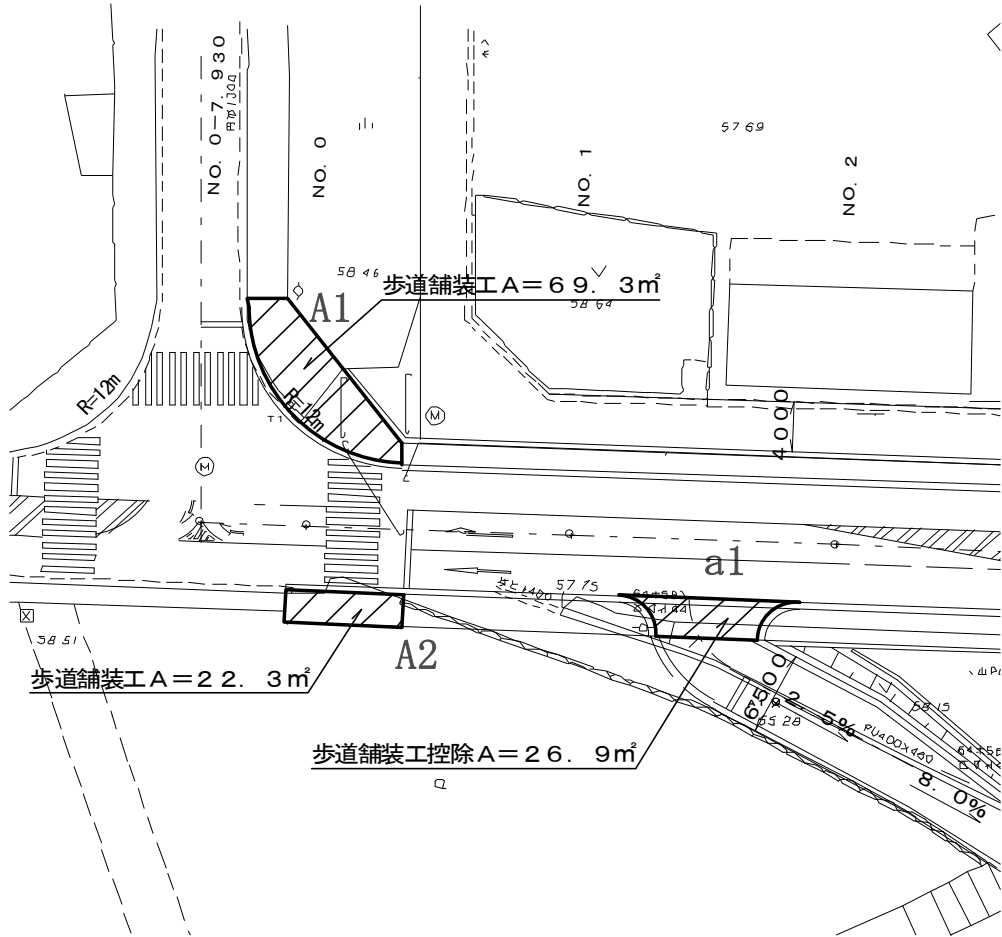
路盤工、フィルター層敷設工						路盤工、フィルター層敷設工					
測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要	測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要
	(m)	(m)	(m)	(m ²)			(m)	(m)	(m)	(m ²)	
NO.0 +7.500	12.500	3.360	3.360	42.0		NO.8	20.000	4.310	4.335	86.7	
NO.1	20.000	3.360	3.360	67.2		NO.9	20.000	4.360	4.360	87.2	
NO.2	20.000	3.360	3.360	67.2		NO.10	7.500	4.360	4.360	32.7	
NO.3	15.000	3.360	3.480	52.2		+7.500	12.500	4.360	4.360	54.5	
+15.000	5.000	3.600	3.609	18.0		No.11	20.000	4.360	4.360	87.2	
NO.4	12.500	3.617	3.939	49.2		NO.12	5.000	4.360	4.360	21.8	
+12.500	7.500	4.260	4.260	32.0		+5.000	15.000	4.360	4.360	65.4	
NO.5	5.000	4.260	4.260	21.3		+19.300		4.360			
+5.000	15.000	4.260	4.260	63.9							
NO.6	2.700	4.260	4.260	11.5							
+2.700	0.000	4.260	2.130	0.0							
同所	28.800	0.000	0.000	0.0							
NO.7 +11.500	0.000	0.000	2.155	0.0							
同所	8.500	4.310	4.310	36.6							
NO.8		4.310				小計	252.500			896.6	

歩道舗装工計算書

(計算書第 号)

路盤工、フィルター層敷設工						路盤工、フィルター層敷設工					
測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要	測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要
	(m)	(m)	(m)	(m ²)			(m)	(m)	(m)	(m ²)	
Br		0.000				+9.100					
NO.20+13.100		2.125				+13.070	3.950	2.125	2.125	8.4	
	6.900		2.125	14.7							
NO.21		2.125									
	1.800		2.125	3.8							
+1.800		2.125									
	0.000		3.193	0.0							
+1.800		4.260									
	18.200		4.260	77.5			A1=			69.3	
NO.22		4.260									
	20.000		4.260	85.2			A2=			22.3	
NO.23		4.260									
	20.000		4.260	85.2			A3=			1.89	
NO.24		4.260									
	20.000		4.260	85.2			A4=			3.55	
NO.25		4.260									
	20.000		4.260	85.2			A5=			109.61	
NO.26		4.260									
	9.324		4.260	39.7			A6=			99.08	
SP.1		4.260									
	10.676		4.260	45.5			A=(控除)			-26.9	
NO.27		4.260									
	9.120		4.260	38.9			A=(控除)			-15.9	
+9.100		4.260									
	0.000		3.193	0.0			A=(控除)			-15.9	
+9.100		2.125									
	3.950		1.063	4.2							
小計	139.970			565.1		合計				392.470	
										1,461.7	

歩道舗装面積計算書

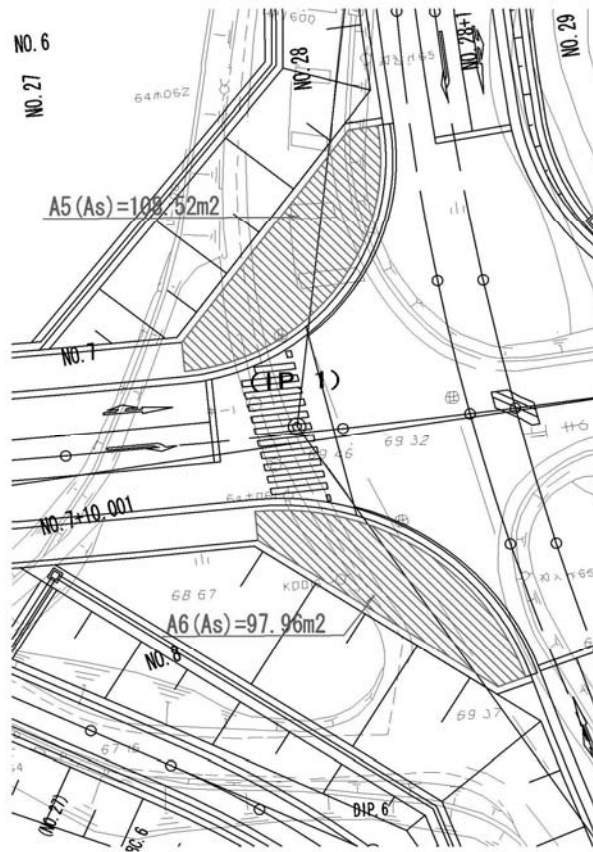
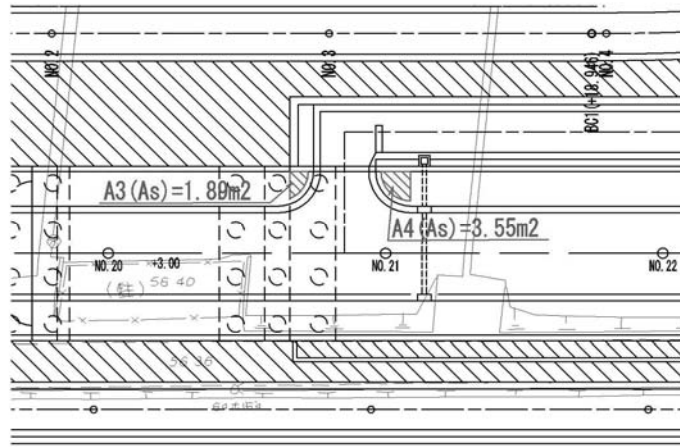


歩道舗装面積計算書



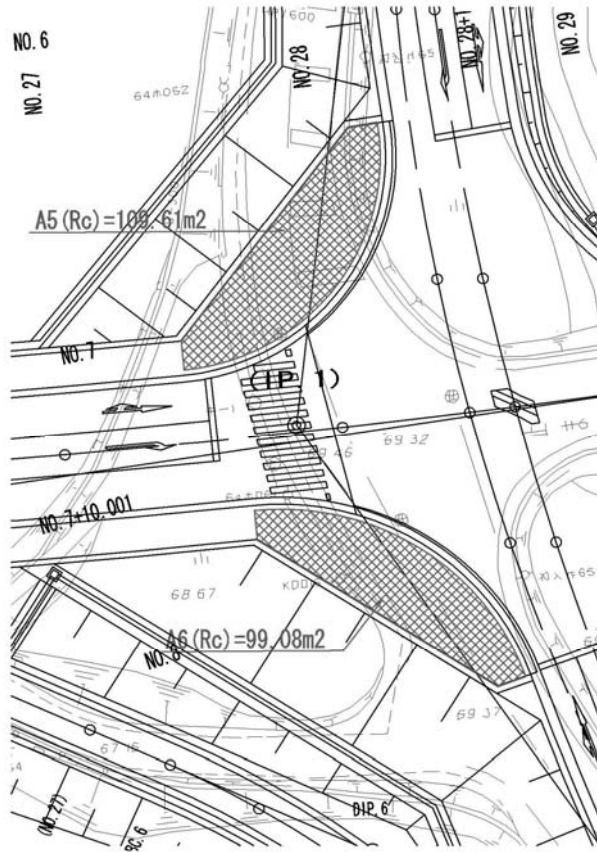
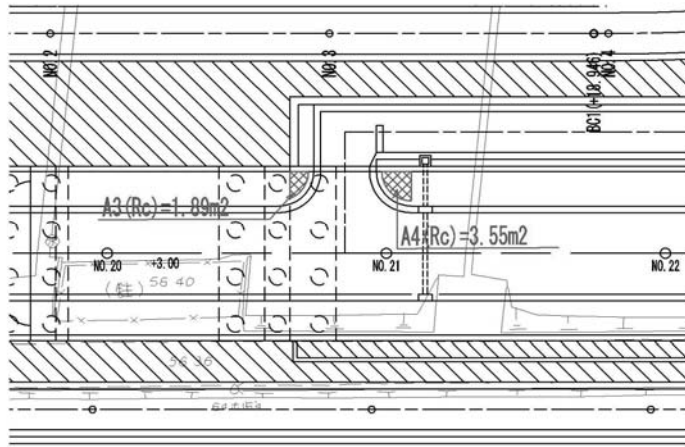
歩道舗装面積計算書

表 層



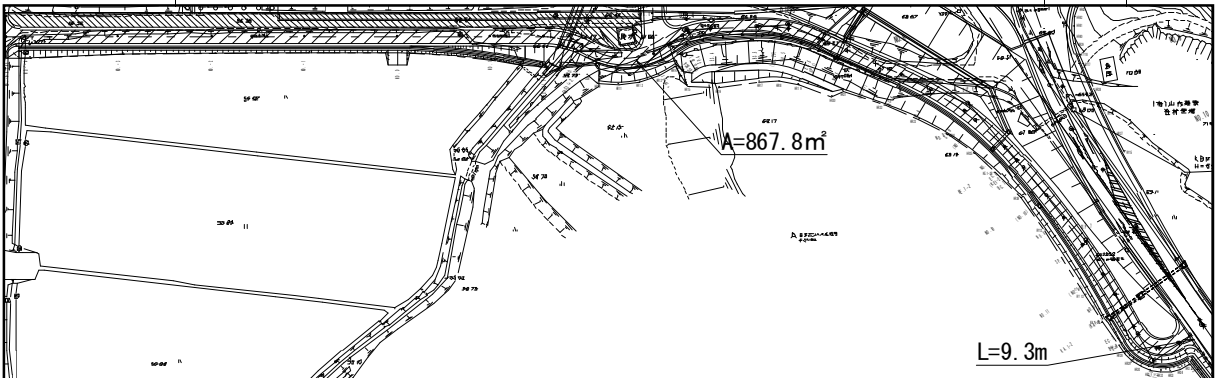
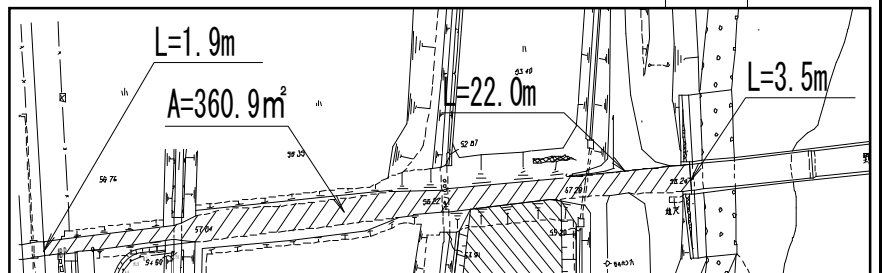
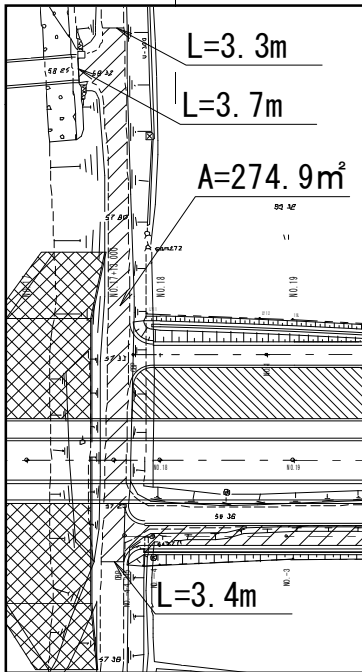
歩道舗装面積計算書

路 盤



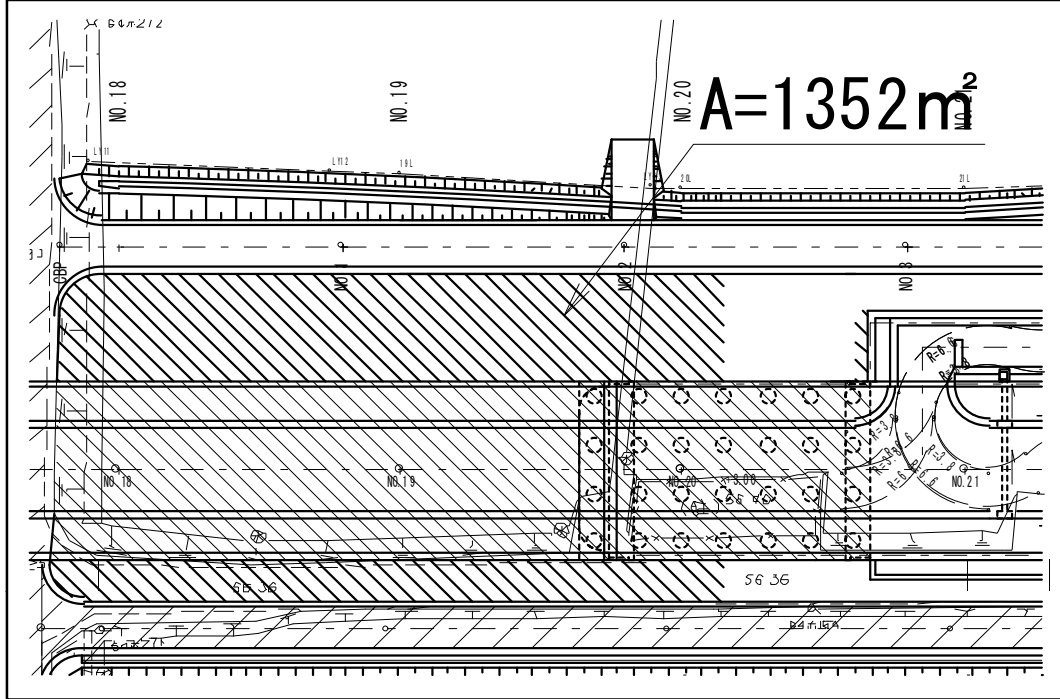
計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
舗装修繕工	舗装切断工 t=40mm 1.9+22.0+3.5+3.7+3.3+3.4+9.3 = 47.1	m	47
	舗装版直接掘削工 867.8 + 360.9 + 274.9 = 1503.6	m ²	1,504
	アスファルト舗装工 360.9 + 274.9 = 635.8	m ²	636
	As殻運搬工 1503.6 × 0.04 = 60.1	m ³	60
	As殻処理工 1503.6 × 0.04 = 60.1	m ³	60
	汚泥処分工 0.023 × 0.04 × 47.1 = 0.04	m ³	0.04



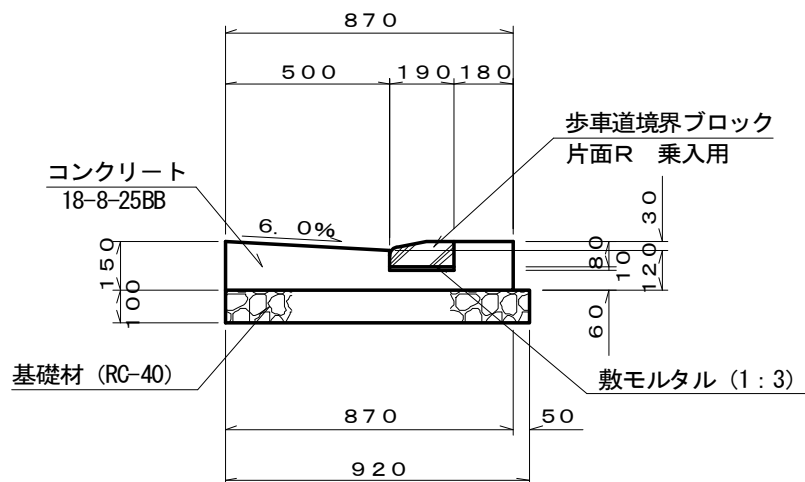
計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
土系舗装工	図面より = 1352	m ²	



街渠工(乗入用) 単位数計算書

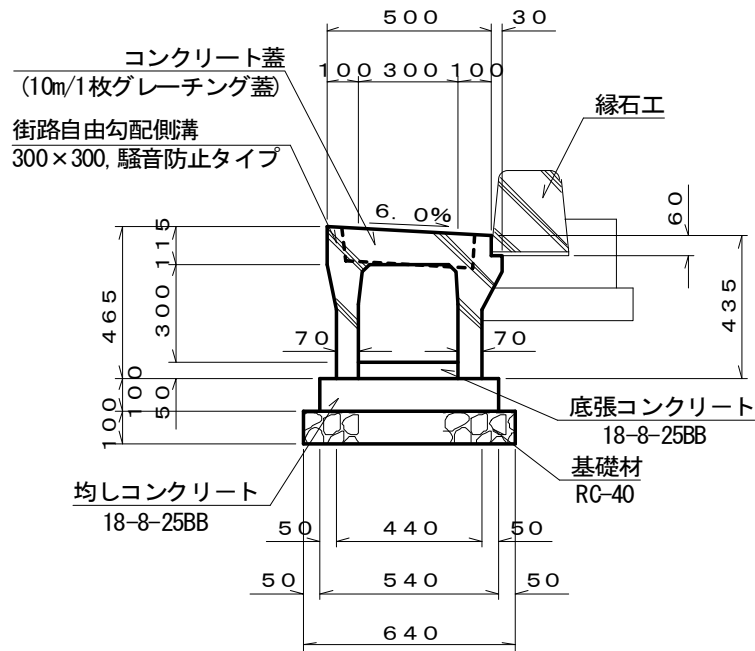
(10m当り)



名 称	計 算 式	単 位	数 量
歩車道境界ブロック (乗入用, 片面R)	$L=600$ $= 16.500$	個	16.5
敷モルタル (1:3)	$0.190 \times 0.010 \times 10.0$ $= 0.019$	m ³	0.02
コンクリート (18-8-25BB)	$\{1/2 \times (0.15+0.12) \times 0.50 + 0.19 \times 0.06 + 0.18 \times 0.15\} \times 10.0$ $= 1.059$	m ³	1.1
型 枠	$(0.15+0.15) \times 10.0$ $= 3.000$	m ²	3.0
基礎材 (RC-40, t=10cm)	0.920×10.0 $= 9.200$	m ²	9.2
床均し	0.920×10.0 $= 9.200$	m ²	9.2

街渠側溝工 (300×300) 単位数量計算書

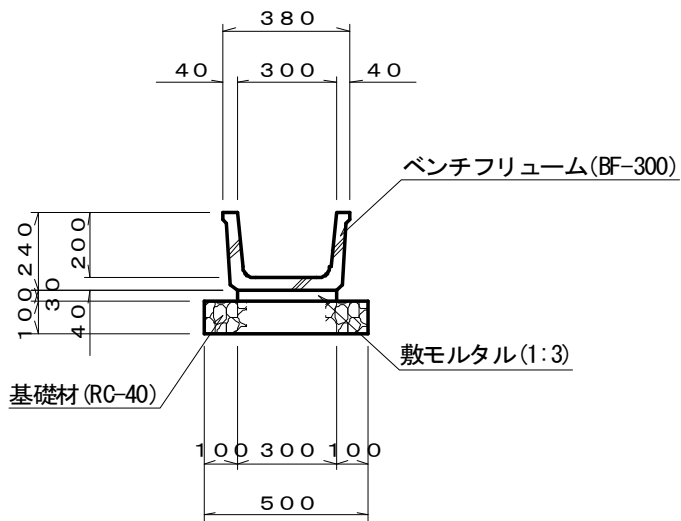
(10m当り)



名 称	計 算 式	単 位	数 量
街路自由勾配側溝 (300×300)	L=2000 騒音防止タイプ = 5.000	個	5.0
コンクリート蓋 (B300用, L=500)	5.0×2-1 = 9.000	枚	9.0
グレーチング蓋	1.000	枚	1.0
底張コンクリート (18-8-25BB)	0.30×0.05×10.0 = 0.150	m ³	0.2
均しコンクリート (18-8-25BB)	0.54×0.10×10.0 = 0.540	m ³	0.5
均し型枠	0.10×2×10.0 = 2.000	m ²	2.0
基礎材 (RC-40, t=15cm)	0.64×10.0 = 6.400	m ²	6.4
床均し	0.64×10.0 = 6.400	m ²	6.4

ベンチフリューム (BF-300) 単位数量計算書

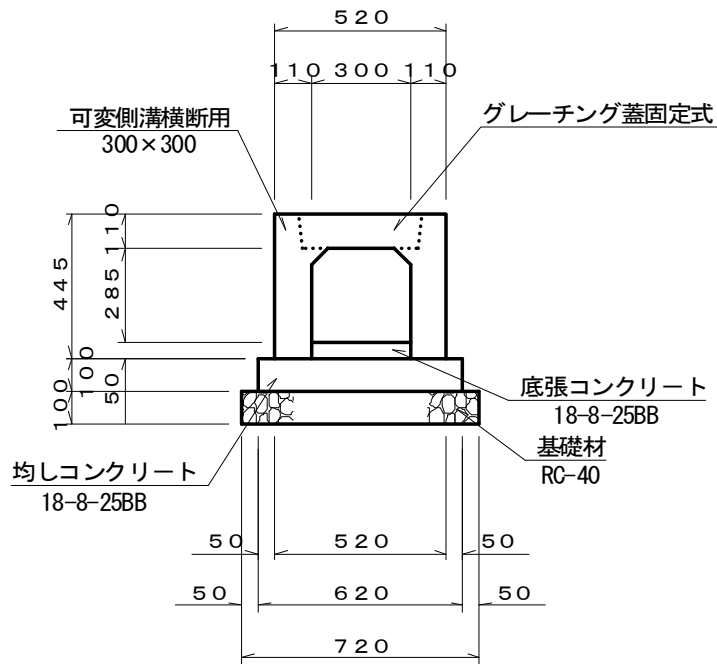
(10m当り)



名 称	計 算 式	単 位	数 量
ベンチフリューム (BF-300)	$L=2000$ $= 5.000$	個	5.0
敷モルタル (1:3)	$0.30 \times 0.03 \times 10.0$ $= 0.090$	m ³	0.09
基礎材 (RC-40, t=10cm)	0.50×10.0 $= 5.000$	m ²	5.0
床均し	0.50×10.0 $= 5.000$	m ²	5.0

横断側溝工A 単位数量計算書

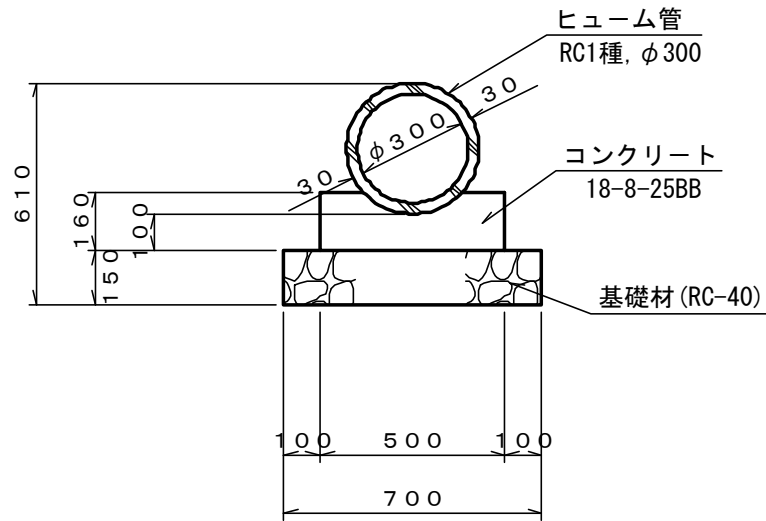
(10m当り)



名 称	計 算 式	単 位	数 量
可変側溝横断用 (300×300)	L=2000 = 5.000	個	5.0
底張コンクリート (18-8-25BB)	0.30×0.05×10.0 = 0.150	m ³	0.2
均しコンクリート (18-8-25BB)	0.62×0.10×10.0 = 0.620	m ³	0.6
均し型枠	0.10×2×10.0 = 2.000	m ²	2.0
基礎材 (RC-40, t=15cm)	0.72×10.0 = 7.200	m ²	7.2
床均し	0.72×10.0 = 7.200	m ²	7.2

管渠工 A (P1-RC1-D300) 単位数量計算書

(10m当り)

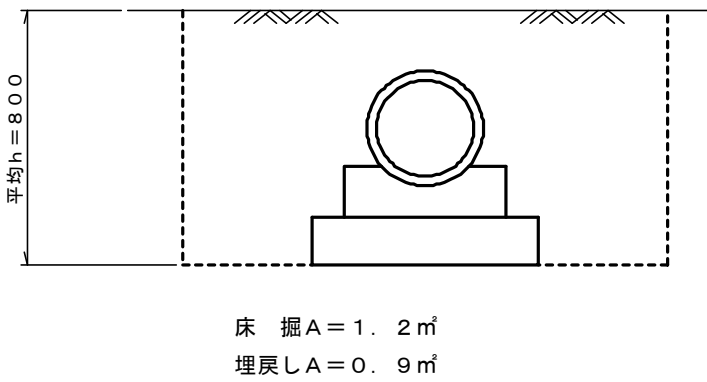


※土木構造物標準設計図集より

名 称	計 算 式	単 位	数 量
ヒューム管 (RC1種, φ300)	L=2000 = 5.000	本	5.0
コンクリート (18-8-25BB)	 = 0.688	m ³	0.7
型 枠	 = 3.200	m ²	3.2
基礎材 (RC-40, t=15cm)	 = 7.000	m ²	7.0

管渠工A (P1-RC1-D300) 単位数量計算書

(10m当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
土 工	 <p>平均h = 8.00</p> <p>床掘A = 1.2 m² 埋戻しA = 0.9 m²</p>		
床 掘	1.2 × 10.0 = 12.0	m ³	12
埋戻しD	0.9 × 10.0 = 9.0	m ³	9
残 土	(12.0 × 0.9 - 9.0) / 0.9 = 2.0	m ³	2
床 均 し	0.700 × 10.0 = 7.0	m ²	7

街渠柵工E 単位数量計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
街路自由勾配側溝 (300×600)	L=2000 (騒音防止タイプ) = 10.000	個	10.0
プレキャスト集水柵 (300用)	= 10.000	個	10.0
敷モルタル (1:3)	$(0.085 \times 1.20 \times 0.015 \times 2 + 0.50 \times 1.00 \times 0.02) \times 10.0$ = 0.131	m ³	0.1
底張コンクリート (18-8-25BB)	$(0.30 \times 0.05 \times 0.50 \times 2) \times 10.0$ = 0.150	m ³	0.2
均しコンクリート (18-8-25BB)	$(0.57 \times 0.10 \times 1.00 + 0.60 \times 0.10 \times 1.10) \times 10.0$ = 1.230	m ³	1.2
同上型枠	$\{0.50 \times 4 + 0.57 \times 2 + (0.60 + 1.10) \times 2\} \times 0.10 \times 10.0$ = 6.540	m ²	6.5
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$(0.67 \times 1.00 + 0.70 \times 1.20) \times 10.0$ = 15.100	m ²	15.1
隔壁コンクリート (18-8-25BB)	$(0.30 \times 0.60 \times 0.10 + 0.30 \times 0.30 \times 0.10) \times 10.0$ = 0.270	m ³	0.3
同上型枠	$(0.30 \times 0.60 \times 2 + 0.30 \times 0.30 \times 2) \times 10.0$ = 5.400	m ²	5.4
床均し	$(0.67 \times 1.00 + 0.70 \times 1.20) \times 10.0$ = 15.1	m ²	15

街渠柵工F 単位数計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
街路自由勾配側溝 (300×600)	L=2000 (騒音防止タイプ) = 10.000	個	10.0
プレキャスト集水柵 (300用)	= 10.000	個	10.0
敷モルタル (1:3)	$(0.085 \times 1.20 \times 0.015 \times 2 + 0.50 \times 1.00 \times 0.02) \times 10.0$ = 0.131	m ³	0.1
底張コンクリート (18-8-25BB)	$(0.30 \times 0.05 \times 0.50 \times 2) \times 10.0$ = 0.150	m ³	0.2
均しコンクリート (18-8-25BB)	$(0.57 \times 0.10 \times 1.00 + 0.60 \times 0.10 \times 1.10) \times 10.0$ = 1.230	m ³	1.2
同上型枠	$\{0.50 \times 4 + 0.57 \times 2 + (0.60 + 1.10) \times 2\} \times 0.10 \times 10.0$ = 6.540	m ²	6.5
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$(0.67 \times 1.00 + 0.70 \times 1.20) \times 10.0$ = 15.100	m ²	15.1
隔壁コンクリート (18-8-25BB)	$(0.30 \times 0.60 \times 0.10 + 0.30 \times 0.30 \times 0.10) \times 10.0$ = 0.270	m ³	0.3
同上型枠	$(0.30 \times 0.60 \times 2 + 0.30 \times 0.30 \times 2) \times 10.0$ = 5.400	m ²	5.4
床均し	$(0.67 \times 1.00 + 0.70 \times 1.20) \times 10.0$ = 15.1	m ²	15

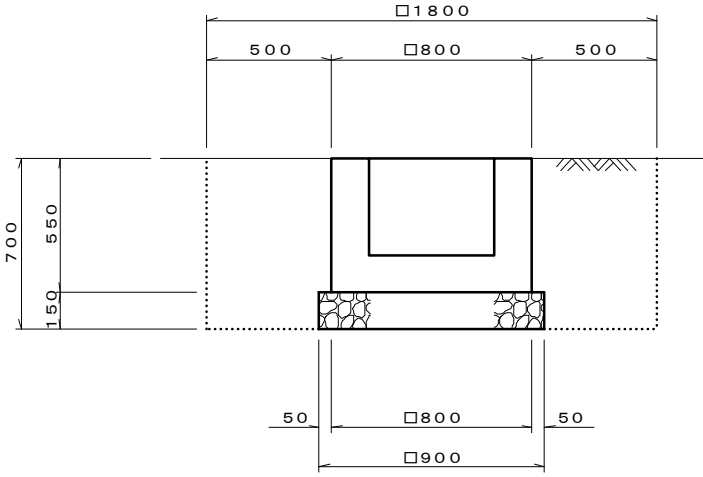
集水柵工26 単位数計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 0.80 \times 0.80 \times 0.55 \times 10.0 = 3.520$ (控除分) $V2 = 0.50 \times 0.50 \times 0.40 \times 10.0 = -1.000$ $V3 = 0.30 \times 0.20 \times 0.15 \times 2 \times 10.0 = -0.180$ $\Sigma = 2.340$	m ³	2.3
型 枠	$A1 = 0.80 \times 0.55 \times 4 \times 10.0 = 17.600$ $A2 = 0.50 \times 0.55 \times 4 \times 10.0 = 11.000$ $A3 = 0.20 \times 0.15 \times 2 \times 2 \times 10.0 = 1.200$ (控除分) $A4 = 0.30 \times 0.20 \times 2 \times 2 \times 10.0 = -2.400$ $\Sigma = 27.400$	m ²	27.4
縞鋼板蓋 (500×500用)	600×600 $t=3.2$ $= 10.000$	枚	10.0
基礎材 (RC-40, t=15cm)	$0.90 \times 0.90 \times 10.0 = 8.100$	m ²	8.1

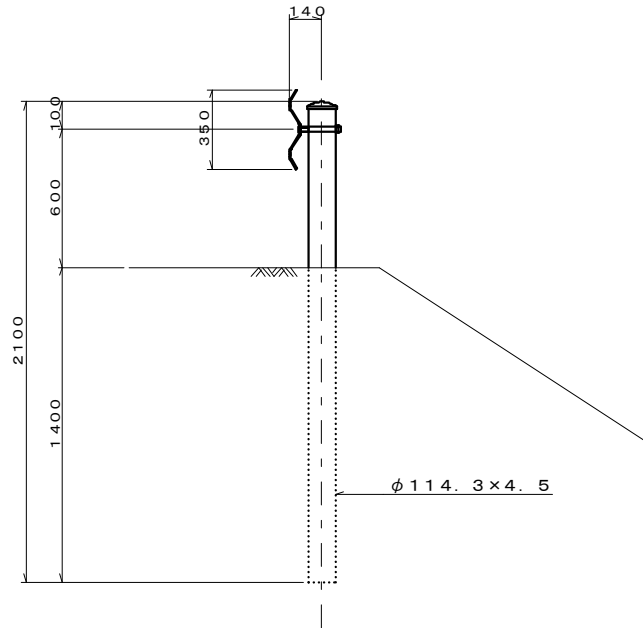
集水柵工26 単位数数量計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
土 工			
床 掘	$1.80 \times 1.80 \times 0.70 \times 10.0 = 22.7$	m ³	23
埋戻しD	$22.7 - (0.80 \times 0.80 \times 0.55 + 0.90 \times 0.90 \times 0.15) \times 10.0 = 18.0$	m ³	18
残 土	$(22.7 \times 0.9 - 18.0) / 0.9 = 2.7$	m ³	3
床 均 し	$0.90 \times 0.90 \times 10.0 = 8.1$	m ²	8

ガードレール工A (Gr-C-4E) 単位数量計算書

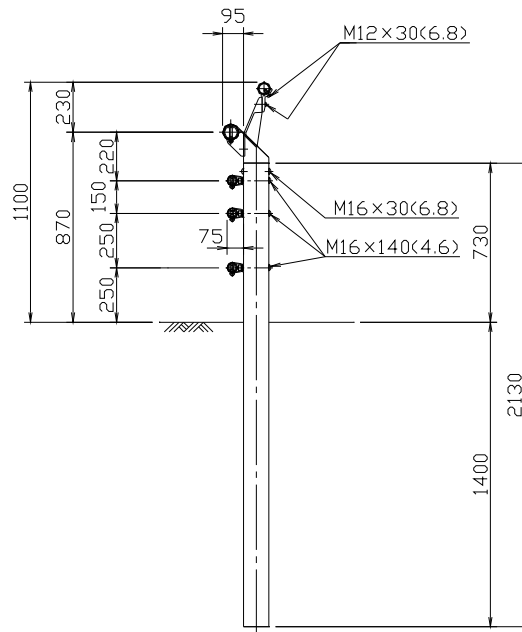
(10m当り)



名 称	計 算 式	単 位	数 量
ガードレール (Gr-C-4E)	= 10.000	m	10.0

ガードパイプ工A (Gp-C-3E) 単位数計算書

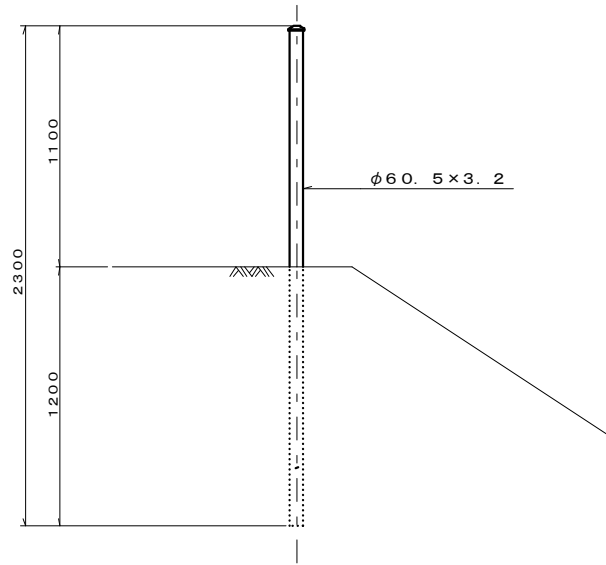
(10m当り)



名 称	計 算 式	単 位	数 量
ガードパイプ (Gp-C-3E)	= 10.000	m	10.0

転落防止柵工 A (P-3E) 単位数量計算書

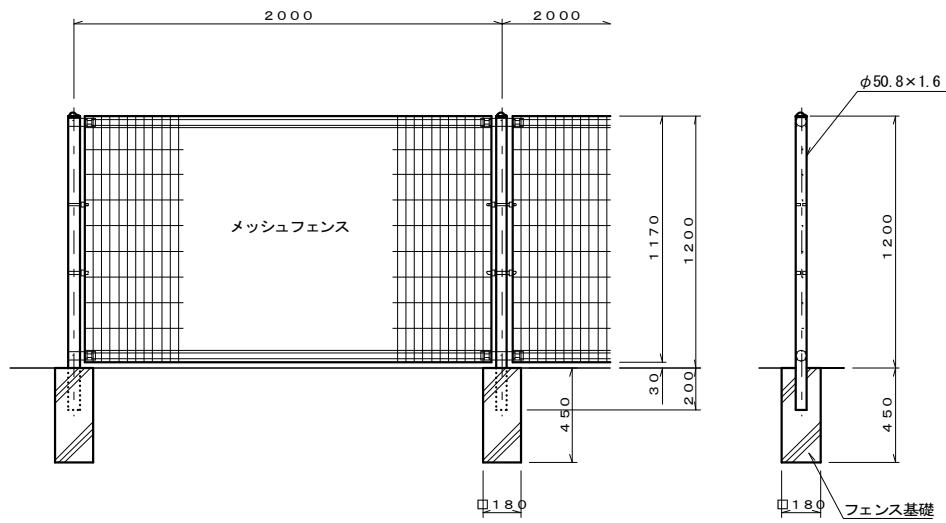
(10m 当り)



名 称	計 算 式	単 位	数 量
転落防止柵 (P-3E)	= 10.000	m	10.0

フェンス工(H=1.2m) 単位数量計算書

(10m当り)



名 称	計 算 式	単 位	数 量
フェンス (H=1.20m)	= 10.000	m	10.0

積荷転落防止柵数量計算書

左側積荷転落防止柵① 1式 (L=15.0m)

名称	形状・寸法	単重(Kg/ヶ)	個数	重量(Kg)	材質	備考
中間支柱	□200x200x12x3930	268.19	7	1877.3	STK 400	キャップ含む
端末支柱	□200x200x12x3930	268.19	2	536.4	STK 400	キャップ含む
支柱支持金具	1-PL16x500x880 2-PL16x180x880 12-PL12x120x165	113.90	9	1025.1	SS 400	
調整プレート	PL3, 2x160x930	3.74	9	33.7	SS 400	
胴縁(横上枠)	L130x130x12x1990	46.57	6	279.4	SS 400	
胴縁(横上枠)	L130x130x12x1495	34.98	2	70.0	SS 400	
胴縁(横下枠)	L75x75x6x1990	13.63	6	81.8	SS 400	
胴縁(横下枠)	L75x75x6x1495	10.24	2	20.5	SS 400	
胴縁(縦枠)	L130x130x12x2945	68.91	2	137.8	SS 400	
金網押え板(横枠)	FB44x6x1700	3.52	12	42.2	SS 400	
金網押え板(縦枠)	FB44x6x900	1.85	4	7.4	SS 400	
金網押え板(縦枠)	FB44x6x2895	5.99	2	12.0	SS 400	
丸 棒	φ6x1700	0.38	12	4.6	SWRM-6	
丸 棒	φ6x900	0.20	4	0.8	SWRM-6	
丸 棒	φ6x2895	0.64	2	1.3	SWRM-6	
ワイヤーロープ押え板	PL6x60x118	0.33	35	11.6	SS 400	
索端金具	φ25x500	3.50	10	35.0	SS 490	
ワイヤーロープ	3x7 G/0 φ18	1.1Kg/m	72.0m	79.2	JIS3525に準拠	
結合コイル	φ3, 2x50x300	0.06	100	6.0	SWMG-7	
金網	φ3, 2x40x40 (2, 910mx14, 96m)	3.70kg/m ²	43.5m ²	161.0	SWMG-7	水平ナックル加工
六角ボルト	M12x60	0.10	94	9.4	SUS304	ハードロックナット、2-平座金付
六角ボルト	M12x260	0.28	35	9.8	SUS304	ハードロックナット、2-平座金付
六角ボルト	M22x260	1.02	36	36.7	4.6	ハードロックナット、2-大平座金付
六角ボルト	M33x320	3.12	36	112.3	4.6	ハードロックナット、2-大平座金付

右側積荷転落防止柵④ 1式 (L=9.0m)

名称	形状・寸法	単重(Kg/ヶ)	個数	重量(Kg)	材質	備考
中間支柱	□200x200x12x3930	268.19	4	1072.8	STK 400	キャップ含む
端末支柱	□200x200x12x3930	268.19	2	536.4	STK 400	キャップ含む
支柱支持金具	1-PL16x500x880 2-PL16x180x880 12-PL12x120x165	113.90	6	683.4	SS 400	
調整プレート	PL3, 2x160x930	3.74	6	22.4	SS 400	
胴縁(横上枠)	L130x130x12x1990	46.57	6	279.4	SS 400	
胴縁(横上枠)	L130x130x12x1485	34.75	2	69.5	SS 400	
胴縁(横下枠)	L75x75x6x1990	13.63	6	81.8	SS 400	
胴縁(横下枠)	L75x75x6x1485	10.17	2	20.3	SS 400	
胴縁(縦枠)	L130x130x12x2945	68.91	2	137.8	SS 400	
金網押え板(横枠)	FB44x6x1700	3.52	12	42.2	SS 400	
金網押え板(縦枠)	FB44x6x900	1.85	4	7.4	SS 400	
金網押え板(縦枠)	FB44x6x2895	5.99	2	12.0	SS 400	
丸 棒	φ6x1700	0.38	12	4.6	SWRM-6	
丸 棒	φ6x900	0.20	4	0.8	SWRM-6	
丸 棒	φ6x2895	0.64	2	1.3	SWRM-6	
ワイヤーロープ押え板	PL6x60x118	0.33	20	6.6	SS 400	
索端金具	φ25x500	3.50	10	35.0	SS 490	
ワイヤーロープ	3x7 G/0 φ18	1.1Kg/m	41.9m	46.1	JIS3525に準拠	
結合コイル	φ3, 2x50x300	0.06	55	3.3	SWMG-7	
金網	φ3, 2x40x40 (2, 910mx8, 94m)	3.70kg/m ²	26.0m ²	96.2	SWMG-7	水平ナックル加工
六角ボルト	M12x60	0.10	64	6.4	SUS304	ハードロックナット、2-平座金付
六角ボルト	M12x260	0.28	20	5.6	SUS304	ハードロックナット、2-平座金付
六角ボルト	M22x260	1.02	24	24.5	4.6	ハードロックナット、2-大平座金付
六角ボルト	M33x320	3.12	24	74.9	4.6	ハードロックナット、2-大平座金付

左側積荷転落防止柵④ 1式 (L=9.0m)

名称	形状・寸法	単重(Kg/ヶ)	個数	重量(Kg)	材質	備考
中間支柱	□200x200x12x3930	268.19	4	1072.8	STK 400	キャップ含む
端末支柱	□200x200x12x3930	268.19	2	536.4	STK 400	キャップ含む
支柱支持金具	1-PL16x500x880 2-PL16x180x880 12-PL12x120x165	113.90	6	683.4	SS 400	
調整プレート	PL3, 2x160x930	3.74	6	22.4	SS 400	
胴縁(横上枠)	L130x130x12x1990	46.57	6	279.4	SS 400	
胴縁(横上枠)	L130x130x12x1485	34.98	2	69.5	SS 400	
胴縁(横下枠)	L75x75x6x1990	13.63	6	81.8	SS 400	
胴縁(横下枠)	L75x75x6x1485	10.17	2	20.3	SS 400	
胴縁(縦枠)	L130x130x12x2945	68.91	2	137.8	SS 400	
金網押え板(横枠)	FB44x6x1700	3.52	12	42.2	SS 400	
金網押え板(縦枠)	FB44x6x900	1.85	4	7.4	SS 400	
金網押え板(縦枠)	FB44x6x2895	5.99	2	12.0	SS 400	
丸 棒	φ6x1700	0.38	12	4.6	SWRM-6	
丸 棒	φ6x900	0.20	4	0.8	SWRM-6	
丸 棒	φ6x2895	0.64	2	1.3	SWRM-6	
ワイヤーロープ押え板	PL6x60x118	0.33	20	6.6	SS 400	
索端金具	φ25x500	3.50	10	35.0	SS 490	
ワイヤーロープ	3x7 G/0 φ18	1.1Kg/m	41.9m	46.1	JIS3525に準拠	
結合コイル	φ3, 2x50x300	0.06	55	3.3	SWMG-7	
金網	φ3, 2x40x40 (2, 910mx8, 94m)	3.70kg/m ²	26.0m ²	96.2	SWMG-7	水平ナックル加工
六角ボルト	M12x60	0.10	64	6.4	SUS304	ハードロックナット、2-平座金付
六角ボルト	M12x260	0.28	20	5.6	SUS304	ハードロックナット、2-平座金付
六角ボルト	M22x260	1.02	24	24.5	4.6	ハードロックナット、2-大平座金付
六角ボルト	M33x320	3.12	24	74.9	4.6	ハードロックナット、2-大平座金付

右側積荷転落防止柵① 1式 (L=15.0m)

名称	形状・寸法	単重(Kg/ヶ)	個数	重量(Kg)	材質	備考
中間支柱	□200x200x12x3930	268.19	7	1877.3	STK 400	キャップ含む
端末支柱	□200x200x12x3930	268.19	2	536.4	STK 400	キャップ含む
支柱支持金具	1-PL16x500x880 2-PL16x180x880 12-PL12x120x165	113.90	9	1025.1	SS 400	
調整プレート	PL3, 2x160x930	3.74	9	33.7	SS 400	
胴縁(横上枠)	L130x130x12x1990	46.57	6	279.4	SS 400	
胴縁(横上枠)	L130x130x12x1495	34.98	2	70.0	SS 400	
胴縁(横下枠)	L75x75x6x1990	13.63	6	81.8	SS 400	
胴縁(横下枠)	L75x75x6x1495	10.24	2	20.5	SS 400	
胴縁(縦枠)	L130x130x12x2945	68.91	2	137.8	SS 400	
金網押え板(横枠)	FB44x6x1700	3.52	12	42.2	SS 400	
金網押え板(縦枠)	FB44x6x900	1.85	4	7.4	SS 400	
金網押え板(縦枠)	FB44x6x2895	5.99	2	12.0	SS 400	
丸 棒	φ6x1700	0.38	12	4.6	SWRM-6	
丸 棒	φ6x900	0.20	4	0.8	SWRM-6	
丸 棒	φ6x2895	0.64	2	1.3	SWRM-6	
ワイヤーロープ押え板	PL6x60x118	0.33	35	11.6	SS 400	
索端金具	φ25x500	3.50	10	35.0	SS 490	
ワイヤーロープ	3x7 G/0 φ18	1.1Kg/m	72.0m	79.2	JIS3525に準拠	
結合コイル	φ3, 2x50x300	0.06	100	6.0	SWMG-7	
金網	φ3, 2x40x40 (2, 910mx14, 96m)	3.70kg/m ²	43.5m ²	161.0	SWMG-7	水平ナックル加工
六角ボルト	M12x60	0.10	94	9.4	SUS304	ハードロックナット、2-平座金付
六角ボルト	M12x260	0.28	35	9.8	SUS304	ハードロックナット、2-平座金付
六角ボルト	M22x260	1.02	36	36.7	4.6	ハードロックナット、2-大平座金付
六角ボルト	M33x320	3.12	36	112.3	4.6	ハードロックナット、2-大平座金付

区画線工 延長調書

名 称	測 点		数 量	摘 要		
	左・右	自			至	
実 線						
(白・幅15cm)		供用区間				
車道境界線	右	NO. 0-6.30	～	NO. 0+1.50	7.8	本線
	左	NO. 29+14.00	～	NO. 31+4.00	30.0	〃
	左	NO. 31+4.00	～	NO. 32+19.50	35.5	〃
		NO. 4+19.40	～	NO. 6+9.40	30.0	県道
		NO. 8+11.60	～	NO. 10+1.60	30.0	〃
		供用区間車道境界線 小計		133.3	m	
		未供用区間				
	左	NO. 0+7.50	～	NO. 1+17.50	30.0	本線
	右	NO. 0+7.50	～	NO. 1+17.50	30.0	〃
	左	NO. 24+6.00	～	NO. 26+1.00	35.5	〃
	左	NO. 26+1.00	～	NO. 27+11.00	30.0	〃
	右	NO. 24+6.00	～	NO. 27+11.00	65.1	〃
		未供用区間車道境界線 小計		190.6	m	
	車道外側線		供用区間			
		NO. 1+10.8	～	NO. 6+9.40	98.6	県道
		NO. 8+11.60	～	NO. 13+4.40	92.8	〃
		供用区間車道外側線 小計		191.4	m	
		未供用区間				
右		NO. 1+13.80	～	NO. 2+18.10	28.8	本線
右		NO. 1+13.80	～	NO. 2+2.50	10.0	〃
右		NO. 1+5.40	～	NO. 2+16.50	38.2	〃
左		NO. 0-0.50	～	NO. 6+18.02	145.4	側道C
右		NO. 0-0.50	～	NO. 6+16.94	140.1	〃
左		NO. 7+1.64	～	NO. 8+0.52	19.8	〃

区画線工 延長調書

名 称	測 点		数 量	摘 要	
	左・右	自 至			
車道外側線		未供用区間			
	右	NO. 7+3. 73 ~ NO. 8+5. 02	23. 1	側道C	
	左	NO. -4-4. 26 ~ NO. 2+15. 41	141. 8	側道D	
	左	NO. 3+1. 97 ~ NO. 10+2. 82	146. 2	〃	
	右	NO. -4-4. 43 ~ NO. 10+2. 83	291. 3	〃	
	左	NO. 0+7. 06 ~ NO. 2+19. 27	51. 8	側道E	
	右	NO. 0+2. 56 ~ NO. 2+19. 27	57. 8	〃	
	左	NO. 20+15. 30 ~ NO. 24+6. 87	75. 9	斜路	
	右	NO. 20+18. 80 ~ NO. 24+8. 74	70. 5	〃	
		未供用区間車道外側線 小計		1, 240. 7	m
自転車横断線		未供用区間			
	左	NO. 27+19. 00	13. 0	m本 線	
		供用区間実線(白・幅15cm)合 計		324. 7	m
		未供用区間実線(白・幅15cm)合 計		1, 444. 3	m
実 線 (白・幅45 c m)		供用区間			
停止線	左	NO. 0-22. 00	3. 0	本 線	
	左	NO. 0-6. 40	3. 0	〃	
	左	NO. 29+14. 0	6. 0	〃	
		NO. 6+9. 00	6. 0	県道	
		NO. 8+8. 00	6. 0	〃	
		供用区間停止線 小計		24. 0	m

区画線工 延長調書

名 称	測 点		数 量	摘 要	
	左・右	自 至			
横断歩道線		未供用区間			
	左	NO. 27+10.55	6.0	本線	
	右	NO. 0+7.50	6.0	〃	
	右	NO. 1+13.00	2.8	〃	
	左	NO. 8+19.02	2.0	側道C	
	右	NO. 20+19.75	2.0	側道E	
	右	NO. 21	2.0	斜路	
	左	NO. 24+6.87	2.0	〃	
			未供用区間停止線 小計	22.8	m
			供用区間		
			NO. 0-19.80 ~ NO. 0-15.80		本線
			$A1=1/2 \times (9.7+12.1) \times 4.0=43.60\text{m}^2$		
			$A2=43.60 \times 0.45/0.90=21.80\text{m}^2$		
			$L=21.80 \div 0.45=48.4\text{m}$	48.4	m
		左	NO. 0-14.00 ~ NO. 0-2.50		本線
			$A1=1/2 \times (7.3+11.5) \times 4.0=37.60\text{m}^2$		
			$A2=37.60 \times 0.45/0.90=18.80\text{m}^2$		
			$L=18.80 \div 0.45=41.8\text{m}$	41.8	m
			供用区間横断歩道線 小計	90.2	

区画線工 延長調書

名 称	測 点		数 量	摘 要
	左・右	自 至		
破線 (白・幅15cm)		未供用区間		
	左	NO. 0+1.50 ~ NO. 0+5.50		本 線
		$A1=1/2 \times (9.1+10.3) \times 4.0=38.80\text{m}^2$		
		$A2=38.80 \times 0.45/0.90=19.40\text{m}^2$		
		$L=19.40 \div 0.45=43.1\text{m}$	43.1	m
	左	NO. 27+13.00 ~ NO. 27+17.00		本 線
		$A1=1/2 \times (9.5+11.6) \times 4.0=42.20\text{m}^2$		
		$A2=42.20 \times 0.45/0.90=21.10\text{m}^2$		
		$L=21.10 \div 0.45=46.9\text{m}$	46.9	m
		未供用区間横断歩道線 小計	90.0	m
		供用区間実線(白・幅45cm)合 計	114.2	m
	未供用区間実線(白・幅45cm)合 計	112.8	m	
	供用区間			
車道中央線	NO. 1+9.50	35.0	県 道	
	NO. 11+14.50	35.0	〃	
	供用区間車道中央線 小計	70.0		
車道境界線	供用区間			
左	NO. 0-4.00 ~ NO. 0+1.50	5.5	本 線	
	NO. 6+14.50 ~ NO. 7+6.70	12.2	県 道	
	NO. 6+14.50 ~ NO. 7+1.30	6.8	〃	
	NO. 7+14.00 ~ NO. 8+3.00	9.0	〃	
	NO. 7+12.50 ~ NO. 8+3.00	10.5	〃	
	供用区間車道境界線 小計	44.0		

区画線工 延長調書

名 称	測 点		数 量	摘 要
	左・右	自 至		
車道中央線		未供用区間		
	左	NO. 4+12.50 ~ NO. 24+6.00	393.5	m本線
車道境界線		未供用区間車道中央線 小計	393.5	m
		供用区間		
	右	NO. 1+17.50 ~ NO. 2+17.50	20.0	本線
		未供用区間車道中央線 小計	20.0	m
		供用区間破線(白・幅15cm)合計	114.0	m
		未供用区間破線(白・幅15cm)合計	413.5	m
ゼブラ (白・幅45cm)		供用区間		
	NO. 0-62.20 ~ NO. 0-19.80		本線	
	$A1=1/2 \times 42.4 \times 3.0=63.60\text{m}^2$			
	$A2=63.60 \times 0.45/1.45=19.74\text{m}^2$			
	$L=19.74 \div 0.45=43.9\text{m}$	43.9	m	
	NO. 0-15.80 ~ NO. 0-11.80		本線	
	$A1=1/2 \times 4.0 \times 3.0=6.00\text{m}^2$			
	$A2=6.00 \times 0.45/1.45=1.86\text{m}^2$			
	$L=1.86 \div 0.45=4.1\text{m}$	4.1	m	
	NO. 31+4.00 ~ NO. 33+0.20		本線	
	$A1=1/2 \times 25.0 \times 3.0+1/2 \times 10.0 \times 3.0=52.5\text{m}^2$			
	$L=52.5/1.45\text{m}$	36.2	m	

区画線工 延長調書

名 称	測 点		数 量	摘 要	
	左・右	自 至			
ゼブラ (白・幅45cm)		供用区間			
		NO. 3+3.70 ~ NO. 5+1.60	37.9	県道	
		NO. 7+8.40 ~ NO. 7+12.70	4.3	〃	
		NO. 9+13.00 ~ NO. 11+10.90	37.9	〃	
		供用区間ゼブラ(白・幅45cm)合計	164.3	m	
		未供用区間			
		NO. 1+17.50 ~ NO. 4+12.50		本線	
		$A1=1/2 \times 55.0 \times 3.0=82.50\text{m}^2$			
		$A2=82.50 \times 0.45/1.45=25.60\text{m}^2$			
		$L=25.60 \div 0.45=56.9\text{m}$	56.9	m	
		NO. 24+6.00 ~ NO. 26+1.00		本線	
		$A1=1/2 \times 25.0 \times 3.0+1/2 \times 10.0 \times 3.0=52.5\text{m}^2$			
		$L=52.5/1.45\text{m}$	36.2	m	
		未供用区間ゼブラ(白・幅45cm)合計	93.1	m	
	矢印・記号 (白・幅15cm)		供用区間		
		右折方法 (交差点内通行標 示)	NO. 0-8.50	2.5	本線
			NO. 0-5.50	2.5	〃
		直進	NO. 3+1.50	6.3	県道
			NO. 4+1.60	6.3	〃
		NO. 10+11.00	6.3	〃	

区画線工 延長調書

名 称	測 点		数 量	摘 要
	左・右	自 至		
直進左折	右	NO. 29+17.50	21.2	本 線
		NO. 5+1.50	9.2	県 道
		NO. 6+1.50	9.2	〃
		NO. 8+11.00	9.2	〃
		NO. 9+11.00	9.2	〃
右折	右	NO. 29+17.50	15.8	本 線
		NO. 3+1.50	6.7	県 道
		NO. 4+1.50	6.7	〃
		NO. 5+1.50	6.7	〃
		NO. 6+1.50	6.7	〃
		NO. 8+10.60	6.7	〃
		NO. 9+10.60	6.7	〃
		NO. 10+10.60	6.7	〃
	予告直進	右	NO. 31+17.00	12.6
予告右折	右	NO. 31+17.00	13.4	本 線
		供用区間矢印・記号 合 計	170.6	m
		未供用区間		
直進左折	右	NO. 26+3.00 ~ NO. 27+8.00	21.2	本 線
右 折	右	NO. 0+13.00	7.9	本 線
	左	NO. 26+3.00 ~ NO. 27+8.00	15.8	〃

区画線消去工 延長調書

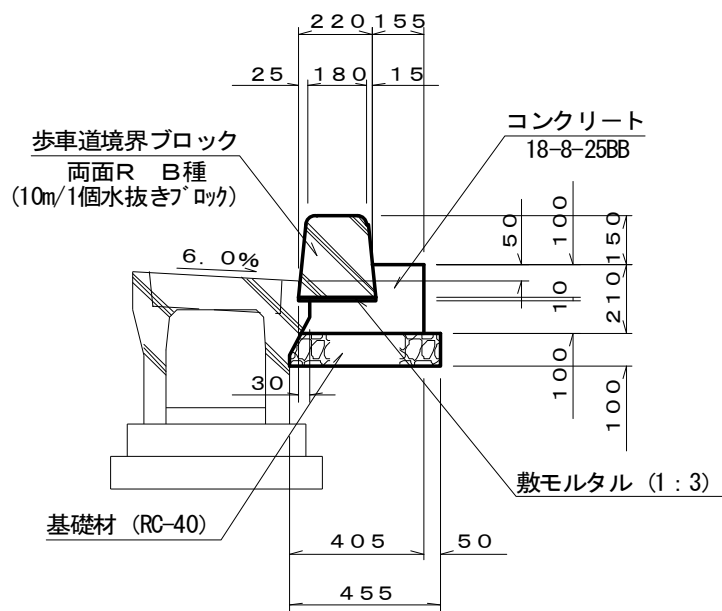
名 称	測 点		数 量	摘 要
	左・右	自 至		
ゼブラ (白・幅45cm)				
ゼブラ		NO. 3-4.50 ~ NO. 5+4.50		県道
		$A1=1/2 \times 40.0 \times 2.75=55.000\text{m}^2$		
		$A2=55.00 \times 0.45/1.45=17.07\text{m}^2$		
		$L=17.07 \div 0.45=37.9\text{m}$	37.9	m
		NO. 7+8.40 ~ NO. 7+10.90		県道
		$A1=2.5 \times 2.5=6.25\text{m}^2$		
		$A2=6.25 \times 0.45/1.45=1.94\text{m}^2$		
		$L=1.94 \div 0.45=4.3\text{m}$	4.3	m
		NO. 9+13.00 ~ NO. 11+13.00		県道
		$A1=1/2 \times 44.0 \times 2.75=55.00\text{m}^2$		
		$A2=55.00 \times 0.45/1.45=17.07\text{m}^2$		
		$L=17.07 \div 0.45=37.9\text{m}$	37.9	m
		合 計	80.1	m
矢印・記号 (白・幅15cm)				
直 進	左	NO. 4+4.00	6.3	m 県道
	右	NO. 10+13.50	6.3	"
		NO. 7+7.00	2.5	"

区画線消去工 延長調書

名 称	測 点		数 量	摘 要
	左・右	自 至		
	左	NO. 10+13.50	2.5	m 県道
右 折	右	NO. 10+13.50	2.5	〃
		NO. 10+13.50	2.5	〃
		合 計	22.6	m
	左	NO. 4+4.00	6.7	m 県道
		NO. 5+10.00	6.7	〃
		NO. 6+9.00	6.7	〃
		NO. 8+8.50	6.7	〃
		NO. 9+7.50	6.7	〃
	右	NO. 10+13.50	6.7	〃
		小 計	40.2	m
	直進・左折	左	NO. 5+10.00	9.2
左		NO. 6+9.00	9.2	〃
右		NO. 8+8.50	9.2	〃
右		NO. 9+7.50	9.2	〃
		小 計	36.8	m
		合 計	114.7	m
		区画線消去工 合計	445.9	

縁石工A 単位数量計算書

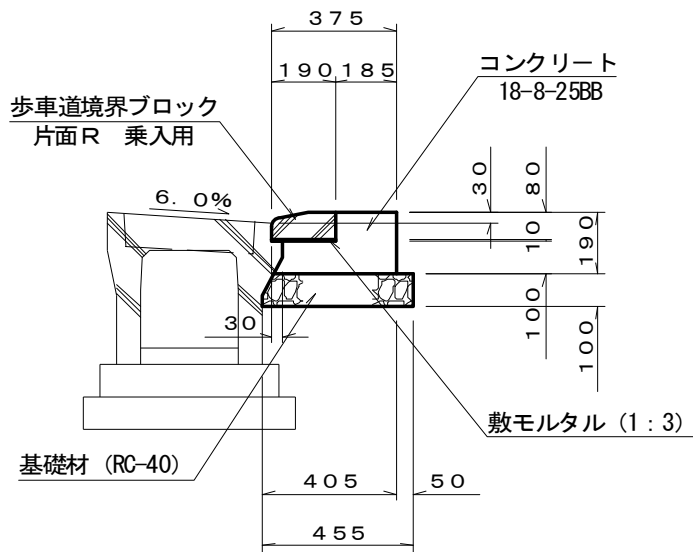
(10m当り)



名 称	計 算 式	単 位	数 量
歩車道境界ブロック (B種, 両面R)	L=600 = 16.000	個	16.0
水抜きブロック (B種, 両面R)	L=600 = 1.000	個	1.0
敷モルタル (1:3)	$0.230 \times 0.010 \times 10.0$ = 0.023	m ³	0.02
コンクリート (18-8-25BB)	$(0.22 \times 0.10 + 0.155 \times 0.21) \times 10.0$ = 0.546	m ³	0.5
型 枠	0.21×10.0 = 2.100	m ²	2.1
基礎材 (RC-40, t=10cm)	0.455×10.0 = 4.550	m ²	4.6
床均し	0.455×10.0 = 4.550	m ²	4.6

縁石工B 単位数量計算書

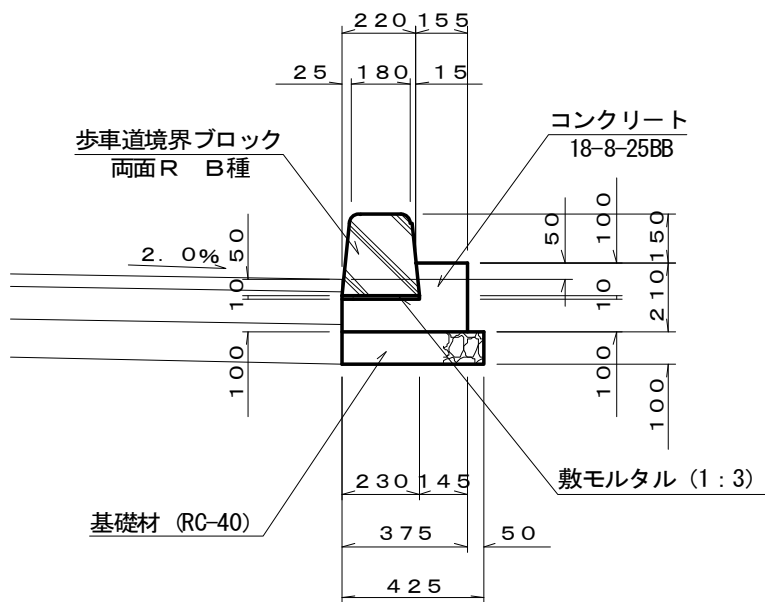
(10m当り)



名 称	計 算 式	単 位	数 量
歩車道境界ブロック (乗入用, 片面R)	L=600 = 16.500	個	16.5
敷モルタル (1:3)	0.190×0.010×10.0 = 0.019	m ³	0.02
コンクリート (18-8-25BB)	(0.19×0.10+0.185×0.19)×10.0 = 0.542	m ³	0.5
型 枠	0.19×10.0 = 1.900	m ²	1.9
基礎材 (RC-40, t=10cm)	0.455×10.0 = 4.550	m ²	4.6
床均し	0.455×10.0 = 4.550	m ²	4.6

縁石工C 単位数計算書

(10m当り)



名 称	計 算 式	単位	数 量
歩車道境界ブロック (B種, 両面R)	$L=600$ $= 16.500$	個	16.5
敷モルタル (1:3)	$0.230 \times 0.010 \times 10.0$ $= 0.023$	m ³	0.02
コンクリート (18-8-25BB)	$(0.22 \times 0.10 + 0.155 \times 0.21) \times 10.0$ $= 0.546$	m ³	0.5
型 枠	$(0.21 + 0.10) \times 10.0$ $= 3.100$	m ²	3.1
基礎材 (RC-40, t=10cm)	0.425×10.0 $= 4.250$	m ²	4.3
床均し	0.425×10.0 $= 4.250$	m ²	4.3

材 料 表

名 称	規 格	数量	単位	備 考
LED照明器具	LWD2-G073AW同等品以上	4	台	電源装置×4台含む
ジョイントボックス	J2-1L	4	ヶ	
直線テーパーポール	H=10.2m	4	本	溶融亜鉛メッキ
アンカーボルト	4-M24×700L	4	組	ネジ部溶融亜鉛メッキ
引込柱	80A-125A H=6m	1	本	溶融亜鉛メッキ
引込バンド		1	ヶ	溶融亜鉛メッキ
分電盤（共架式）	1φ2W 200V 15A×1回路	1	面	亜鉛溶射後指定色塗装
自動点滅器	200V-6A	1	ヶ	ニップル式
基礎材料（照明柱用）	φ500×1600	4	基	
基礎材料（引込柱用）	φ500×1300	1	基	
接地材料	D種 リード端子付	5	ヶ所	
V V R ケーブル	VVR5.5 [□] -2C	6	m	引込線
V C T ケーブル	VCT2 [□] -3C	3	m	点滅器線
E M - C E ケーブル	EM-CE5.5 [□] -2C	99.5	m	幹線
E M - I E 電線	EM-IE3.5 [□]	10	m	アース線
ケーブル分岐材	92-JB1	1	ヶ	
波付硬質ポリエチレン管	FEP30	95	m	
ハンドホール	750×750×1300	6	組	中耐鉄蓋付
ケーブル埋設シート	2倍折り	88	m	

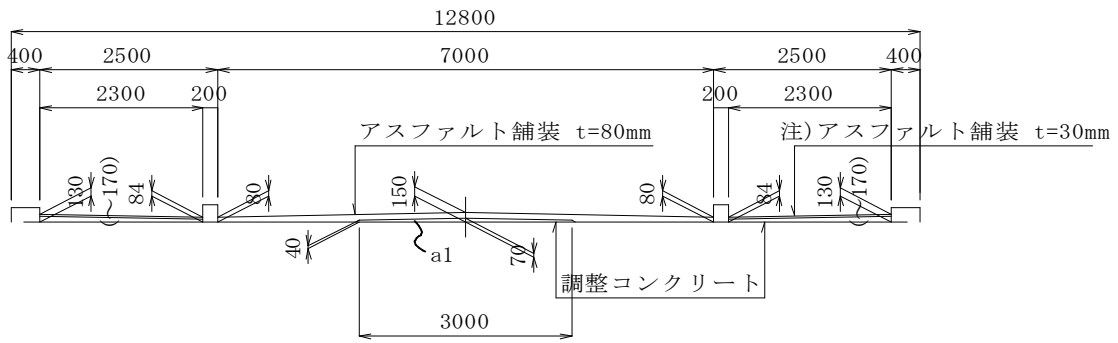
交差点2

河川部舗装工

数量集計表

品 名		種 別	単 位	数 量	摘 要
舗 装 工	アスファルト舗装工	表層 付着性改善改質As 密粒度アスコン (13) t=40mm	m ²	883.9	
		基層 付着性改善改質As 粗粒度アスコン (20) t=40mm	m ²	883.9	
	調整コンクリート工	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m ³	22.2	
歩 道 工	アスファルト舗装工	t=30mm	m ²	467.5	
	調整コンクリート工	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m ³	49.8	
	タイル張工	100角 t=13	m ²	27.6	歩道ライン部
		〃	m ²	42.0	歩道バルコニー部
	洗い出しコンクリート工		m ²	17.2	〃
	視覚障がい者用タイル張工	300角 t=13+5	m	266.2	
橋 面 防 水 工	シート系防水工		m ²	883.9	
	塗膜系防水工		m ²	634.2	
	縦横断排水管工 (ステンレス製)	スプリングメッシュ: $\phi 18$	m	533.5	縦断排水管
		〃	m	11.3	横断排水管
		合 計	m	544.8	合 計
端部目地処理工		m	562.2		

舗装工



※()内はバルコニー部の舗装厚を示す。
注)一部区間は、アスファルト舗装に替わり、タイル等を用いる。

1. アスファルト舗装工

表層 付着性改善改質As 密粒度アスコン (13) t = 40mm

$$\begin{aligned}
 A &= 7.000 \times (134.100 - 0.500 \times 2) \\
 &- 0.200 \times 238.988 \\
 &= 883.902 \text{ m}^2 \quad \text{鋼製排水溝}
 \end{aligned}$$

基層 付着性改善改質As 粗粒度アスコン (20) t = 40mm

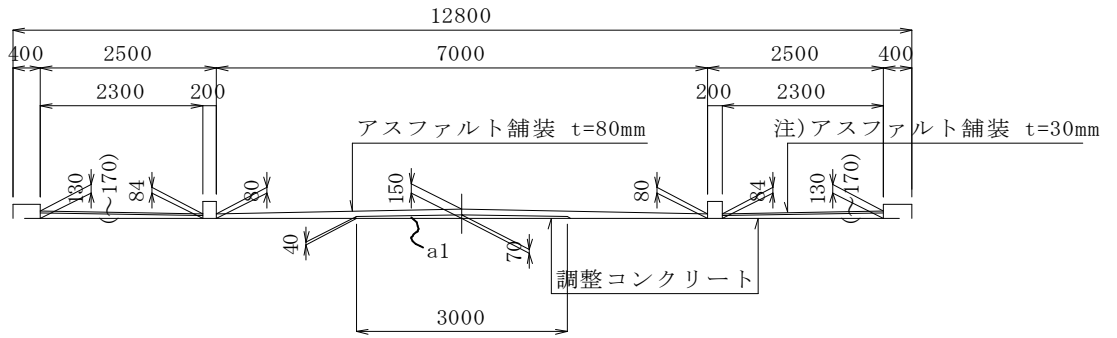
$$\begin{aligned}
 A &= 7.000 \times (134.100 - 0.500 \times 2) \\
 &- 0.200 \times 238.988 \\
 &= 883.902 \text{ m}^2 \quad \text{鋼製排水溝}
 \end{aligned}$$

2. 調整コンクリート工 ($\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$)

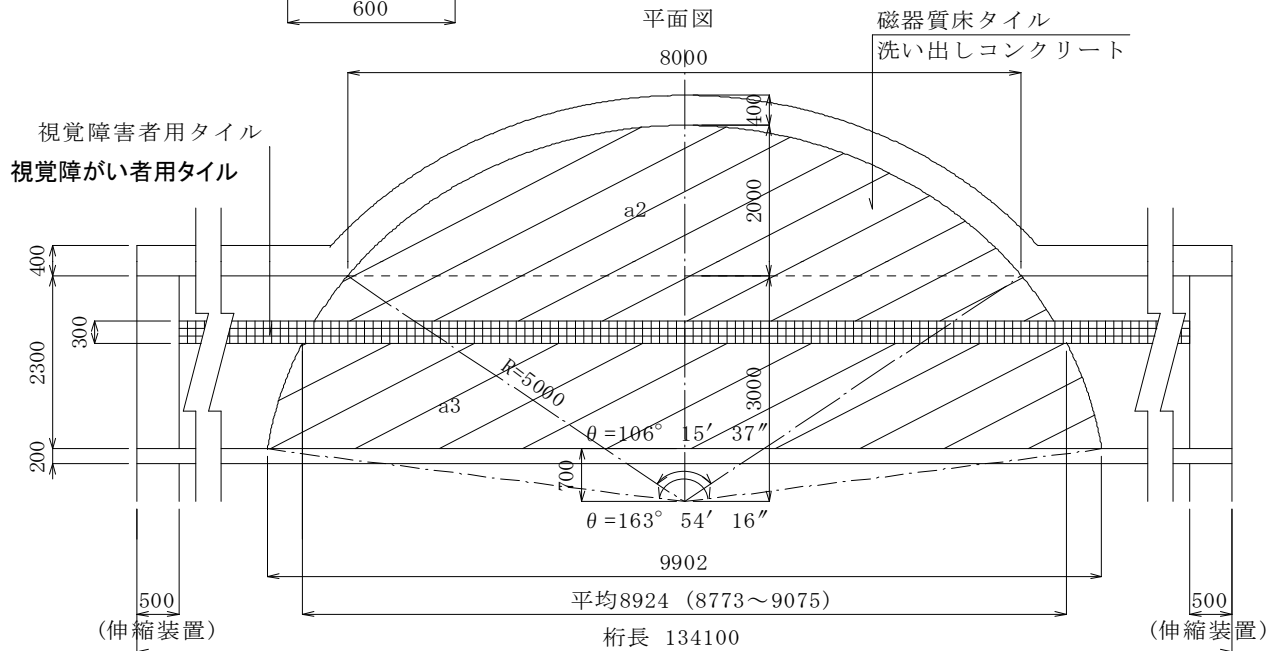
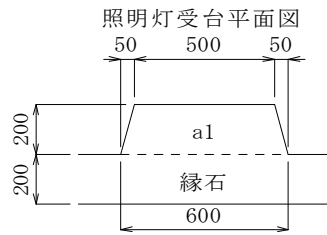
断面積

$$\begin{aligned}
 a1 &= 1/2 \times (0.040 + 0.070) \times 3.000 \\
 &+ 1/2 \times 0.040 \times 0.040 \times 2 \\
 &= 0.1666 \text{ m}^2 \\
 V &= 0.1666 \times (134.100 - 0.500 \times 2) \\
 &= 22.174 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

歩道工



※()内はバルコニー部の舗装厚を示す。
注)一部区間は、アスファルト舗装に替わり、タイル等を用いる。



平面積

$$\begin{aligned}
 a1 &= \frac{1}{2} \times (0.500 + 0.600) \times 0.200 \\
 &= 0.1100 \text{ m}^2 \\
 a2 &= \frac{\pi}{360} \times 5.000^2 \times 106.2603 - \frac{1}{2} \times 8.000 \times 3.000 \\
 &= 11.1824 \text{ m}^2 \\
 a3 &= \frac{\pi}{360} \times 5.000^2 \times 163.9044 - \frac{1}{2} \times 9.902 \times 0.700 - 11.1824 \\
 &= 18.4331 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

1. アスファルト舗装工(t=30mm)

$$\begin{aligned}
 A1 &= 2.300 \times (134.100 - 0.500) \times 2 \\
 &- 0.1100 \times 2 \\
 &= 305.910 \text{ m}^2 \\
 A2 &= 11.182 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

・視覚障がい者用タイル部

$$\begin{aligned}
 L &= 134.100 - 0.500 \times 2 \\
 &= 133.100 \text{ m}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 A3 &= 0.300 \times 133.100 \\
 &= 39.930 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

・ライン部(磁器質床タイル部)

$$\begin{aligned}
 A4 &= 0.500 \times (2.300 - 0.300) \times 14 \\
 &- 0.500 \times 0.200 \times 2 \\
 &= 13.800 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

・バルコニー部(磁器質床タイル+洗い出しコンクリート部)

$$\begin{aligned}
 A5 &= 11.1824 + 18.4331 \\
 &= 29.616 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

合計

$$\begin{aligned}
 \Sigma A &= (305.910 + 11.182 - 39.930 - 13.800 - 29.616) \times 2 \\
 &= 467.492 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

2. 調整コンクリート工($\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$)

平均舗装厚

$$\begin{aligned}
 \text{標準部} & \quad t = 1/2 \times (0.084 + 0.130) = 0.107 \text{ m} \\
 \text{バルコニー部} & \quad t = 1/2 \times (0.130 + 0.170) = 0.150 \text{ m}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 V1 &= (0.107 - 0.030) \times 305.910 \\
 &= 23.555 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 V2 &= (0.150 - 0.030) \times 11.182 \\
 &= 1.342 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \Sigma V &= (23.555 + 1.342) \times 2 \\
 &= 49.794 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

3. タイル張工及び洗い出しコンクリート工

		寸法	単位	片側当り	合計
歩道/ライン部	タイル張工	100角 t=13mm	m ²	13.8	27.6
歩道/バルコニー部	タイル張工	100角 t=13mm	m ²	21.0	42.0
	洗い出しコンクリート工		m ²	8.6	17.2
歩道・バルコニー部	視覚障がい者用タイル張工	300角 t=13+5	m	133.1	266.2

4-11. 防水工

1. シート系防水工

$$A = 883.902 \text{ m}^2 \quad (\text{舗装工より})$$

2. 塗膜系防水工

$$\begin{aligned} A &= (305.910 + 11.182) \times 2 \\ &= 634.184 \text{ m}^2 \quad (\text{歩道工より}) \end{aligned}$$

3. 縦横断排水管工(スプリングメッシュ:φ18(ステンレス製))

・縦断排水管

$$\begin{aligned} L1 &= (133.000 + 133.750) \times 2 \\ &= 533.500 \text{ m} \end{aligned}$$

・横断排水管

$$\begin{aligned} L2 &= 6.900 + 2.200 \times 2 \\ &= 11.300 \text{ m} \end{aligned}$$

・合計

$$\Sigma L = 544.800 \text{ m}$$

4. 端部目地処理工

$$\begin{aligned} L &= (135.373 + 134.100 + 134.100) \times 2 \\ &\quad - 0.500 \times 6 \times 2 - 238.988 \\ &= 562.158 \text{ m} \quad \text{鋼製排水溝} \end{aligned}$$

(1) アスファルト舗装工

1 車道部

$$t = 40 \text{ mm} \quad \text{表層 密粒度As (13)} \\ 7.000 \times 27.019 = 189.133 \text{ m}^2$$

$$t = 40 \text{ mm} \quad \text{基層 再生粗粒度As (20)} \\ 7.000 \times 27.019 = 189.133 \text{ m}^2$$

2 歩道部 $t = 30 \text{ mm}$

$$2.300 \times 27.019 \times 2 = 124.287 \text{ m}^3$$

(2) 均しコンクリート工

1 車道部

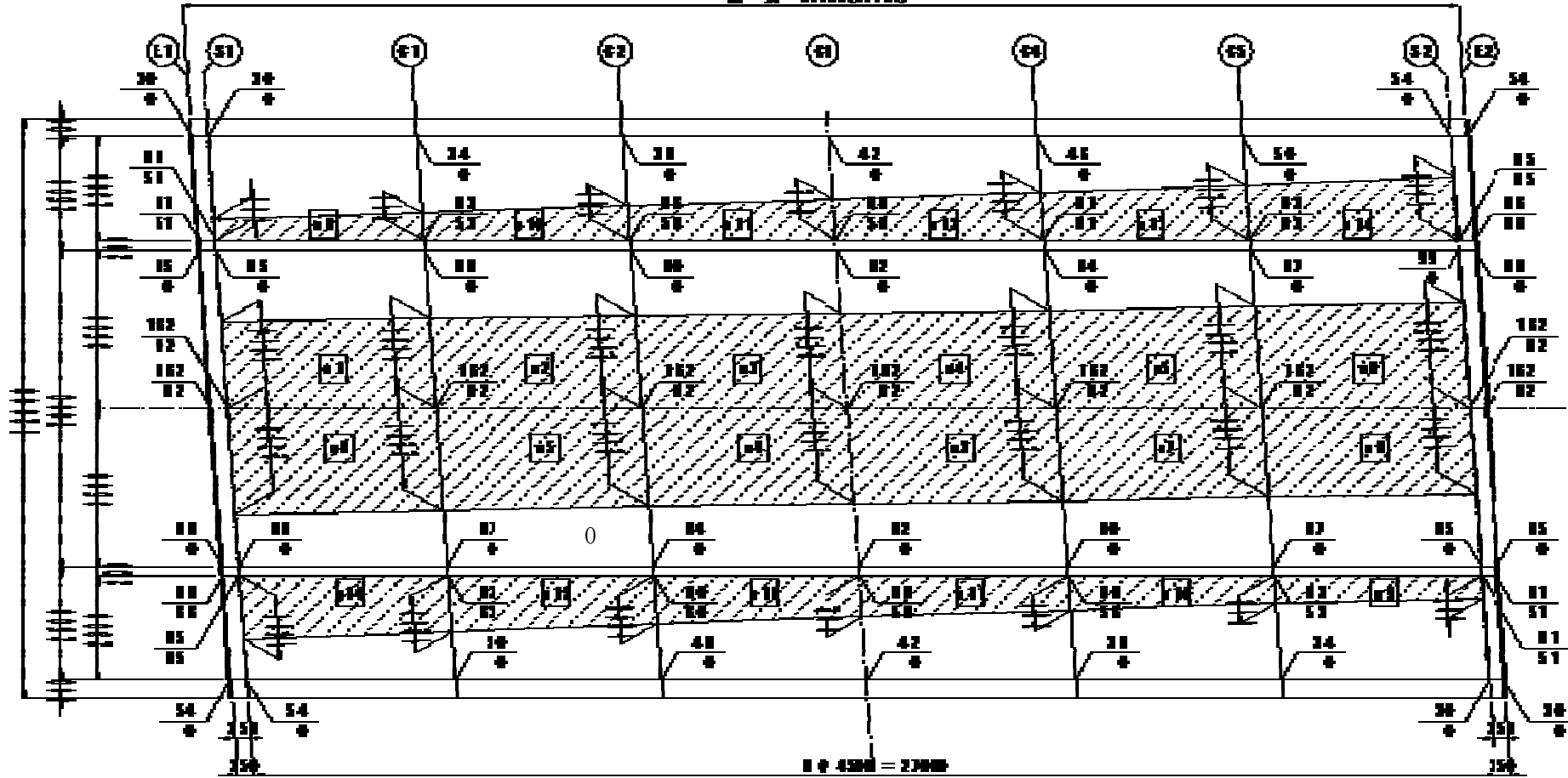
* 面積 ; CAD測定値


	面積(m2)	平均厚(m)	n	体積(m3)
a1	8.7632	0.061	1	0.535
a2	9.0634	0.061	1	0.553
a3	9.3192	0.061	2	1.137
a4	9.5886	0.061	2	1.170
a5	9.9522	0.061	2	1.214
a6	10.3363	0.061	2	1.261
a7	9.0050	0.061	1	0.549
a8	8.7049	0.061	1	0.531
合計	74.7328			6.950

2 歩道部

	面積(m2)	平均厚(m)	n	体積(m3)
a9	2.4887	0.046	2	0.229
a10	3.0997	0.047	2	0.291
a11	3.7506	0.049	2	0.368
a12	4.4397	0.050	1	0.222
a13	5.1826	0.051	1	0.264
a14	5.9221	0.052	2	0.616
a15	5.1197	0.051	1	0.261
a16	4.3768	0.050	1	0.219
合計	34.3799			2.470

断面 2)200(2)20



- 注) 1 上段、全筋筋束
 下段、均しコンクリート床
- 2 床面部の最小筋径は、8.0mmとし
 歩道部の最小筋径は、9.0mmとする。
- 3  着色部は、均しコンクリートを示し
 最小厚は、4.0mmとする。

§7 伸縮装置工

1. 伸縮装置 (CR + SS400)

A1 ブロフジョイントNⅡ型-20用 (車道用) L = 7.080 m

ブロフジョイントNⅡ型-20用 (歩道用) L = 4.720 m

A2 ブロフジョイントNⅡ型-35用 (車道用) L = 7.080 m

ブロフジョイントNⅡ型-35用 (歩道用) L = 4.720 m

2. シール材 (シリコン系)

A1 50 mm × 25 mm L = 4202 mm

V =

A2 50 mm × 25 mm L = 4202 mm

V =

3. 後打コンクリート工

A1 $V = 11.800 \times 0.500 \times (0.110 + 0.110) / 2$
 $+ 11.800 \times 0.350 \times (0.080 + 0.212) / 2$
 $= 1.252 \text{ m}^3$

A2 $V = 11.800 \times 0.500 \times (0.110 + 0.110) / 2$
 $+ 11.800 \times 0.350 \times (0.080 + 0.212) / 2$
 $= 1.252 \text{ m}^3$

§ 10 橋面防水工

- (1) 防水層 (シート系)

$$\text{車道 } A = 7.000 \times 27.019 = 189.133 \text{ m}^2$$

- (2) 防水層 (塗膜系)

$$\text{歩道 } A = 2.300 \times 27.019 \times 2 = 124.287 \text{ m}^2$$

- (3) 縦断排水管 (スプリグメッシュ同等品以上)

$$\text{図面参照 } (\phi 18) \quad L = 60.935 \text{ m}$$

- (4) 端部目地処理材 (シルバーメッシュ同等品以上)

$$\text{車道部 延長 } L_s = 67.912 \text{ m}$$

$$\text{歩道部 延長 } L_s = 116.980 \text{ m}$$

- (5) 成型目地材 (セロシールSS同等品以上)

$$\text{車道部 延長 } : L_s = 67.912 \text{ m}$$