

令和2年度 受(Ⅲ)舗第5号

みやぎ県北高速幹線道路(Ⅲ) 舗装(2-2工区) 工事

数量計算書

実施

(参考資料)

宮城県道路公社

1 設計計上数量

設計計上数量

工事区分	工種	規格	数量区分	単位	数量	計上数量	備考
道路改良							
盛土工	路肩盛土	施工幅員:2.5m未満		m ³	203.2	200	
	土材料	流用土	パツクホリ積込 運搬距離L=0.3km	m ³	203.2	200	
防草工	防草工 第1種	300×500×1000		m	458.8	459	
	防草工 第2種	500×500×1000		m	721.2	721	
舗装工							
舗装準備工	不陸整正	補足材:無し		m ²	5,401.0	5,400	
アスファルト舗装工	下層路盤	RC-40 仕上り厚:710mm		m ²	4,734.6	4,730	
	路側路盤材	RC-40		m ³	243.4	240	
	下層路盤	RC-40 仕上り厚:150mm		m ²	37.8	38	
	上層路盤	再生AS安定処理 仕上り厚:80mm		m ²	4,683.9	4,680	
	表層	密粒度AS混合物タイプ改質改質II型(13) 舗装厚:40mm 平均幅員:3.0m超		m ²	5,310.9	5,310	
	表層	密粒度AS混合物タイプ改質改質II型(20) 舗装厚:50mm 平均幅員:3.0m超		m ²	7,702.7	7,700	
排水構造物工							
作業土工	床掘	土質:土砂		m ³	4.2	4	
	埋戻し	土質:土砂		m ³	3.2	3	
	土砂等運搬	土質:土砂(岩塊・玉石混じり土含む)	運搬距離L=0.3km	m ³	1.0	1	
側溝工	プレキャストU型側溝	PU1-B300-H300 種類:道路用鉄筋コンクリート側溝300,1種	L=2000, 蓋:無	m	458.0	458	
	プレキャストU型側溝	BF II-B300-H200 種類:ベンチリュム300,2型	L=2000	m	15.4	15	
集水樹・マンホール工	現場打集水樹	B400-L500-H500 コンクリート規格:18-8-40-60%	蓋:グレーチング 蓋,T-25	箇所	2.0	2	0.26m ³ /基
縁石工							
縁石工	アスカフ	再生細粒度AS(13) 断面積A=162.5cm ²		m ³	697.7	700	
踏掛板工							
踏掛板工	踏掛板 2号橋 A1橋台側	24-12-25(20) 鉄筋材料規格・径:SD345 D16~25		m ³	16.4	16	0.14t/m ³
防護柵工							
路側防護柵工	ガードケープル	ガードケープル規格:Gr-B-6E		m	1,574.6	1,575	
	ガードケープル 端末支柱基礎			基	8	8	
標識工							
大型標識工	標識基礎	片持式の基礎 6.0m ³ 以上		基	2	2	
	片持標識柱	F型柱		基	2	2	
	標識板	2.0m ² 以上		枚	2	2	
区画線工							
区画線工	溶解式区画線	手動 実線 黄 15cm 1.0mm		m	1,573.7	1,574	
	溶解式区画線	手動 実線 白 15cm 1.0mm		m	3,147.1	3,147	
道路付属施設工							
道路付属物工	視線誘導標	片面 φ100mm以上 支柱φ34 防護柵取付		本	54	54	
	距離標 キロ表示	パネル式(金具固定)		枚	2	2	
	距離標 100m表示	パネル式(金具固定)		枚	30	30	
仮設工							
交通管理工	交通誘導警備員			式	1	1	

2 数量総括表

数量総括表

工事区分	工種	規格	数量区分	単位	数量	1号橋	2号橋	NO.106+15.0 ~148+8.0	備考
道路改良									
盛土工	路肩盛土	施工幅員:2.5m未満		m ³	203.2			203.2	
	土材料	流用土	バックホ積込 運搬距離L=0.3km	m ³	203.2			203.2	
防草工	防草工 第1種	300×500×1000		m	458.8			458.8	
	防草工 第2種	500×500×1000		m	721.2			721.2	
舗装工									
舗装準備工	不陸整正	補足材:無し		m ²	5,401.0			5,401.0	
アスファルト舗装工	下層路盤	RC-40 仕上り厚:710mm		m ²	4,734.6			4,734.6	
	路側路盤材	RC-40		m ³	243.4			243.4	
	下層路盤	RC-40 仕上り厚:150mm		m ²	37.8		37.8		
	上層路盤	再生AS安定処理 仕上り厚:80mm		m ²	4,683.9			4,683.9	
	表層	密粒度AS混合物F 7-改質改質II型(13) 舗装厚:40mm 平均幅員:3.0m超		m ²	5,310.9	5,310.9			
	表層	密粒度AS混合物F 7-改質改質II型(20) 舗装厚:50mm 平均幅員:3.0m超		m ²	7,702.7	42.8	41.0	7,618.8	
排水構造物工									
作業土工	床掘	土質:土砂		m ³	4.2			4.2	
	埋戻し	土質:土砂		m ³	3.2			3.2	
	土砂等運搬	土質:土砂(岩塊・玉石混じり土含む)	運搬距離L=0.3km	m ³	1.0			1.0	
側溝工	プレキャストU型側溝	PU1-B300-H300 種類:道路用鉄筋コンクリート側溝300,1種	L=2000,蓋:無	m	458.0			458.0	
	プレキャストU型側溝	BF II-B300-H200 種類:ベンチリュウ-4300,2型	L=2000	m	15.4			15.4	
集水枘・マンホール工	現場打集水枘	B400-L500-H500 コンクリート規格:18-8-40-60%	蓋:グリーンク'蓋,T-25	箇所	2.0			2.0	0.26m ³ /基
緑石工									
緑石工	アスホーフ	再生細粒度AS(13) 断面積A=162.5cm ²		m ³	697.7			697.7	
踏掛板工									
踏掛板工	踏掛板	24-12-25(20) 鉄筋材料規格・径:SD345 D16~25		m ³	16.4		16.4		0.14t/m ³
防護柵工									
路側防護柵工	ガードケージ	ガードケージ規格:Gr-B-6E		m	1,574.6			1,574.6	
	ガードケージ 端末支柱基礎			基	8			8	
標識工									
大型標識工	標識基礎	片持式の基礎 6.0m ³ 以上		基	2			2	
	片持標識柱	F型柱		基	2			2	
	標識板	2.0m ² 以上		枚	2			2	
区画線工									
区画線工	溶融式区画線	手動 実線 黄 15cm 1.0mm		m	1,573.7	736.7		837.0	
	溶融式区画線	手動 実線 白 15cm 1.0mm		m	3,147.1	1,473.1		1,674.0	
道路付属施設工									
道路付属物工	視線誘導標	片面 φ100mm以上 支柱φ34 防護柵取付		本	54			54	
	距離標	パネル式(金具固定)		枚	2			2	
	キロ表示			枚	2			2	
	距離標 100m表示	パネル式(金具固定)		枚	30			30	
仮設工									
交通管理工	交通誘導警備員			式	1				

3

【1号橋】

《 A 1 ~ P 5 》 ①

1 橋面舗装工

① 表層工 (密粒度 A s (13)改質 II 型 t =40mm)

A1~P5径間桁長 (道路センター)	272.575	m
A1橋台側 伸縮装置後打ち分減長 (道路センター)	- 0.500	m
P5橋脚側 伸縮装置後打ち分減長 (道路センター)	- 0.518	m
舗装延長 (道路センター)	271.557	m

	道路CL (m)	舗装幅 (m)	舗装面積 (㎡)
A1側伸縮後打ち端 ~ 左側鋼製排水起点	1.100	7.250	7.98
左側鋼製排水起点 ~ 鋼製排水終点	272.136	7.150	1,945.77
左側鋼製終点 ~ P5側伸縮後打ち端	0.357	7.250	2.59
舗装面積 計			<u>1,956.34</u>

② 区画線工

車道中央線 溶融式 実線 黄 W = 15 c m

舗装延長

271.557

271.6 m

車道外側線 溶融式 実線 白 W = 15 c m

舗装延長

271.557

× 2

× 2

543.1 m

《 P5～P9 》①

1 橋面舗装工

① 表層工 (密粒度 A s (13)改質 II 型 t =40mm)

P5～P9径間桁長 (道路センター)	259.600	m
P5橋脚側 伸縮装置後打ち分減長 (道路センター)	- 0.518	m
P9橋脚側 伸縮装置後打ち分減長 (道路センター)	- 0.518	m
舗装延長 (道路センター)	258.564	m

	道路CL (m)	舗装幅 (m)	舗装面積 (㎡)
P5側伸縮後打ち端 ～ 左側鋼製排水起点	0.282	7.250	2.04
左側鋼製排水起点 ～ 右側鋼製排水起点	11.273	7.150	80.60
右側鋼製排水起点 ～ 鋼製排水終点	248.674	7.150	1,778.02
P9側伸縮後打ち端 ～ P5側伸縮後打ち端	0.407	7.250	2.95
舗装面積 計			1,863.62

② 区画線工

車道中央線 溶融式 実線 黄 W = 15 c m

舗装延長

258.564 258.6 m

車道外側線 溶融式 実線 白 W = 15 c m

舗装延長 × 2

258.564 × 2 517.1 m

《 P9～A2 》 ①

1 橋面舗装工

① 表層工 (密粒度 A s (13)改質 II 型 t =40mm)

P9～A2径間桁長 (道路センター)	207.475	m
P9橋脚側 伸縮装置後打ち分減長 (道路センター)	- 0.518	m
A2橋台側 伸縮装置後打ち分減長 (道路センター)	- 0.500	m
舗装延長 (道路センター)		206.457 m

	道路CL (m)	舗装幅 (m)	舗装面積 (㎡)
P9側伸縮後打ち端 ～ 鋼製排水終点	0.282	7.250	2.04
鋼製排水起点 ～ 鋼製排水終点	206.236	7.150	1,474.59
鋼製排水終点 ～ A2側伸縮後打ち端	1.975	7.250	14.32
舗装面積 計			<u>1,490.95</u>

② 区画線工

車道中央線 溶融式 実線 黄 W = 15 c m

舗装延長

206.457 206.5 m

車道外側線 溶融式 実線 白 W = 15 c m

舗装延長 × 2

206.457 × 2 412.9 m

1号橋 A2橋台

種 別	略 図 及 び 算 式	数 量
15. 踏掛版		
(1) コンクリート	($\sigma_{ck}=24 \text{ N/mm}^2$) $6.000 \times 7.140 \times 0.400$	$= 17.14 \text{ m}^3$
		$V = 17.14 \text{ m}^3$
(2) 型枠	($3.720 + 3.720$) $\times 0.400$ 7.140×0.400	$= 2.98 \text{ m}^2$ $= 2.86 \text{ m}^2$
		$A = 5.84 \text{ m}^2$
(3) 鉄筋工	(SD345) D16~D25 1683 kg D13 629 kg D10 8 kg <hr/> 合 計 2320 kg	
(4) ゴム沓	(200 \times 20) A = 0.200 \times 7.140	$= 1.43 \text{ m}^2$
(5) ガス管	(SGP40A \times 200) W = 3.89 $\frac{\text{kg}}{\text{m}}$ \times 0.200 \times 14	$= 11 \text{ kg}$
(6) アンカーキャップ	($\phi 60 \times 3.2$) W = 0.060 \times 0.060 \times 0.0032 \times 7850 \times 14	$= 1 \text{ kg}$
(7) 目地材	(樹脂発泡体 t=20mm) A = (0.380 + 0.300) \times 7.160 (樹脂発泡体 t=10mm) A = 2.280 \times 0.329 \times 2	$= 4.87 \text{ m}^2$ $= 1.50 \text{ m}^2$
		$\Sigma A = 6.37 \text{ m}^2$
(8) 充填防触材	($\pi/4 \times 0.0416^2 \times 0.200$ $- \pi/4 \times 0.022^2 \times 0.150$) $\times 14$	$= 0.003 \text{ m}^3$

種 別	略 図 及 び 算 式	数 量
(10) 注入目地材	幅 20mm × 深さ 40mm	L = 7.2 m
	幅 10mm × 深さ 40mm	L = 4.6 m
(11) 路盤工	t=15cm 5.520 × 7.140	= 39.41 m ²
(12) 表層工	t=5cm	A = 39.41 m ²
	6.000 × 7.140	= 42.84 m ²
		A = 42.84 m ²

4

【2号橋】

13. 踏掛版

踏掛版厚t = 400 mm

(1) 型 枠

$$A = (2.52 + 6.84 + 4.52) \times 0.40 = 5.6 \text{ m}^2$$

(2) コンクリート

$$V = 1/2 \times (6.84 + 6.84) \times 6.00 \times 0.40 = 16.4 \text{ m}^3$$

(3) 鉄 筋

配筋図より

(SD345)

種 別	単位	付 属 施 設		
		踏 掛 版		合 計
D10	kg	8		8
D13	〃	694		694
D16 ∪	D16	〃		
	D19	〃		
D25	D22	〃	453	453
	D25	〃	1 162	1 162
	計	〃	1 615	1 615
D29 ∪	D29	〃		
	D32	〃		
D32	計	〃		
合 計	〃		2 317	2 317

(4) アンカーキャップ (SS400 PL -φ60×3.2) N = 14

$$1/4 \times \pi \times 0.060^2 \times 7850 \times 0.0032 \times 14 = 1.0 \text{ kg}$$

(5) ガスパイプ SGP (40A)

配筋図より = 10.9 kg

(6) 充 填 材

$$1/4 \times \pi \times (0.040^2 \times 0.200 - 0.022^2 \times 0.150) \times 1530 \text{ kg/m}^3 \times 14 = 4.2 \text{ kg}$$

(7) 支 承 (ゴム)

$$A = 1/2 \times (6.84 + 6.84) \times 0.20 = 1.4 \text{ m}^2$$

(8) 目 地 材 (配筋図より)

・ t = 20mm

$$A = 2.06 + 2.74 = 4.8 \text{ m}^2$$

・ t = 10mm

$$A = 1.98 = 2.0 \text{ m}^2$$

(9) 空洞確認孔 (車道部) φ80

$$n = 12 \text{ 箇所}$$

(10) 路盤工 t=150mm

$$A = 6.84 \times 5.52 = 37.76 \text{ m}^2$$

(11) 表層工 t=50mm

$$A = 6.84 \times 6.00 = 41.04 \text{ m}^2$$

5

【NO, 106+15. 0～NO, 148+8. 0】

5-1 道 路 土 工

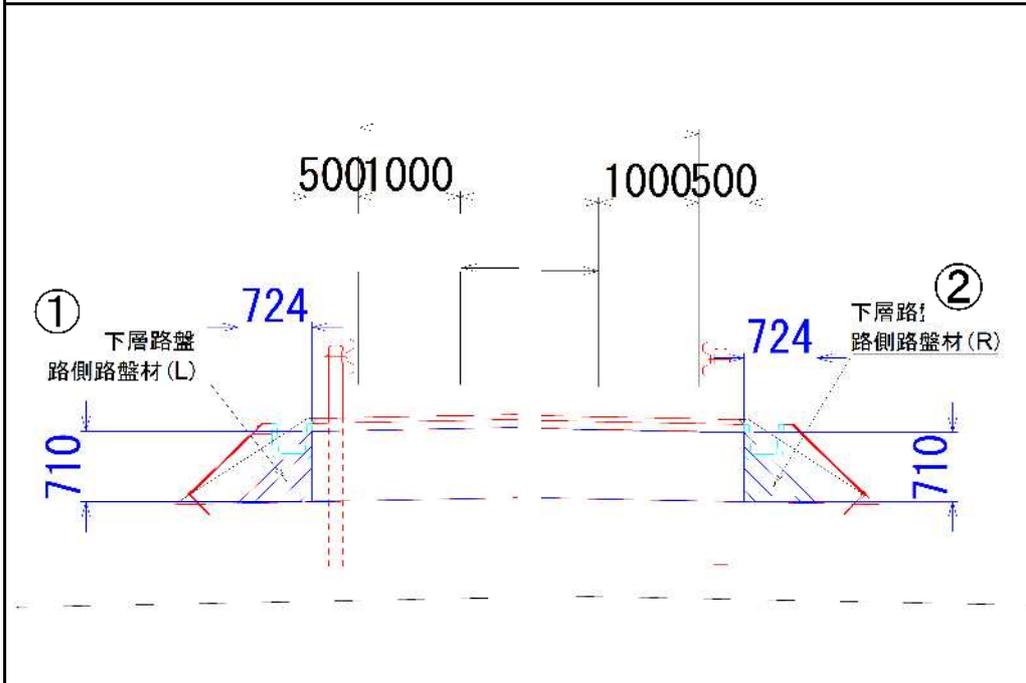
5-2 舖 装 工

舗装工数量計算書

アスファルト舗装工

測 NO	点 距離 m	上層路盤			下層路盤			面積 m ²	平均長 m	面積 m ²	摘要
		長さ m	平均長 m	面積 m ²	長さ m	平均長 m	面積 m ²				
131	+	3.000	9.20	9.20	156.4	9.30	9.30	158.1			
132	+	0.000	9.20	9.20	184.0	9.30	9.30	186.0			
133	+	0.000	9.20	9.20	184.0	9.30	9.30	186.0			
134	+	0.000	9.20	9.20	184.0	9.30	9.30	186.0			
135	+	0.000	9.20	9.20	184.0	9.30	9.30	186.0			
136	+	0.000	9.20	9.20	184.0	9.30	9.30	186.0			
136	+	12.000	9.20	9.20	110.4	9.30	9.30	111.6			
137	+	0.000	9.20	9.20	73.6	9.30	9.30	74.4			
138	+	0.000	9.20	9.20	184.0	9.30	9.30	186.0			
139	+	0.000	9.20	9.20	184.0	9.30	9.30	186.0			
139	+	11.300	9.20	9.20	104.0	9.30	9.30	105.1			
140	+	0.000	9.20	9.20	80.0	9.30	9.30	80.9			
141	+	0.000	9.20	9.20	184.0	9.30	9.30	186.0			
141	+	10.000	9.40	9.30	93.0	9.40	9.35	93.5			
141	+	10.000	9.40	9.40	0.0	9.40	9.40	0.0			
142	+	0.000	9.20	9.30	93.0	9.30	9.35	93.5			
143	+	0.000	9.20	9.20	184.0	9.30	9.30	186.0			
144	+	0.000	9.20	9.20	184.0	9.30	9.30	186.0			
144	+	18.000	9.20	9.20	165.6	9.30	9.30	167.4			
145	+	0.000	10.00	9.60	19.2	10.10	9.70	19.4			
145	+	8.000	13.20	11.60	92.8	13.30	11.70	93.6			
146	+	0.000	13.20	13.20	158.4	13.30	13.30	159.6			
146	+	3.000	13.20	13.20	39.6	13.30	13.30	39.9			
146	+	13.000	9.20	11.20	112.0	9.30	11.30	113.0			
146	+	14.160	9.20	9.20	11.0	9.30	9.30	11.2			
146	+	17.360	9.20	9.20	29.4	9.30	9.30	29.8			
146	+	17.360	0.0	8.95	0.0	8.95	9.13	0.0			
147	+	0.000	2.6	8.95	23.3	8.95	8.95	23.3			
148	+	0.000	20.0	8.95	179.0	8.95	8.95	179.0			
148	+	8.000	8.95	8.95	71.6	8.95	8.95	71.6			
小計											
合計											
										3,298.9	
										4,734.6	

下層路盤 路側路盤材



	①下層路盤路側路盤材(L)		
面積	$A=0.724 \times 0.710 \times 0.5=$		0.26 m ²
1m当たり	0.26×1.0		0.26 m ² /m
延長	NO.125~NO.148+8.0		468 m
路盤材	0.26 ×	468 =	121.68 m ³
	②下層路盤路側路盤材(R)		
面積	$A=0.724 \times 0.710 \times 0.5=$		0.26 m ²
1m当たり	0.26×1.0		0.26 m ² /m
延長	NO.125~NO.148+8.0		468 m
路盤材	0.26 ×	468 =	121.68 m ³
	下層路盤路側路盤材(L)+(R)		
	121.68 +	121.68 =	243.36 m ³

5-3 排水構造物工

排水構造物工

数量表

U型側溝 US1

	位置		左 右	B300-H300		
	起点 NO.	終点 NO.				
1	141 + 10.40	~ 147 + 19.20	左	128.80		
2	125 + 0.00	~ 136 + 18.20	右	238.20		
3	136 + 19.00	~ 141 + 10.00	//	91.00		
合 計			m	458.00		

排水構造物工

数量表

路面排水工

	位置		左 右	たて溝 BF2-B300-H200		
	起点 NO.	終点 NO.				
1	141 + 10.00	~ +	左	10.50		
2	136 + 18.60	~ +	右	4.90		
合 計			m	15.40		

集水樹 (2)

集水樹単位数量表

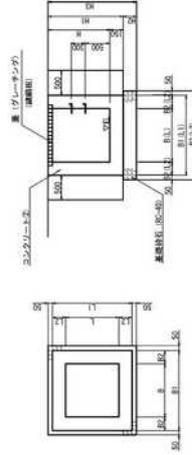
樹種別	集水樹寸法										足掛け金具		コンクリート型枠	基礎砕石	床掘	埋戻し残土	残土換算量	V+C (C=0.9)	蓋	樹	鉄筋	備考					
	外幅		壁厚		全高		基礎厚		床掘深		RC40-0 t=150, 200cm (B1+0.10) *(L+0.10)	m2											m3	m3	m3	m3	kg
	B	L	H	H1	H2	L1	L2	H1	H2	H3																	
SM-B400-L500-H500	400	500	500	700	150	800	150	650	150	650	0.26	3.1	0.7	2.1	1.6	0.5	0.3	1式									
SM-B500-L400-H600	500	400	600	800	150	700	150	750	150	750	0.30	3.6	0.7	2.4	1.9	0.5	0.3	1式									
SM-B500-L500-H500	500	500	500	800	150	800	150	650	150	650	0.29	3.4	0.8	2.2	1.7	0.5	0.4	1式									
SM-B600-L600-H500	600	600	500	900	150	900	150	650	150	650	0.35	3.9	1.0	2.5	1.8	0.7	0.6	1式									
SM-B600-L600-H600	600	600	600	900	150	900	150	750	150	750	0.39	4.5	1.0	2.9	2.1	0.8	0.7	1式									
SM-B700-L700-H600	700	700	600	1000	150	1000	150	750	150	750	0.46	5.1	1.2	3.2	2.3	0.9	0.8	1式									
SM-B700-L700-H1000	700	1000	1000	1000	150	1000	150	1150	150	1150	0.66	7.8	1.2	8.2	6.9	1.3	1.2	0.6	1式								
SM-B800-L800-H800	800	800	800	1100	150	1100	150	950	150	950	0.64	7.2	1.4	4.4	3.0	1.4	1.3	0.8	1式								
SM-B800-L800-H900	800	800	900	1100	150	1100	150	1050	150	1050	0.69	8.0	1.4	7.7	6.2	1.5	1.4	0.8	1式								
SM-B800-L800-H1100	800	800	1100	1200	200	1200	200	1250	200	1250	1.10	10.0	1.7	10.8	8.7	2.1	1.9	0.8	1式								
SM-B800-L800-H1200	800	800	1200	1200	200	1200	200	1350	200	1350	1.18	10.8	1.7	12.1	9.8	2.3	2.1	0.8	1式								
SM-B800-L800-H1400	800	800	1400	1200	200	1200	200	1550	200	1550	1.34	12.4	1.7	15.0	12.4	2.6	2.3	0.8	1式								
SM-B900-L900-H900	900	900	900	1200	150	1200	150	1050	150	1050	0.78	8.8	1.7	8.3	6.5	1.8	1.6	1.0	1式								
SM-B900-L900-H1000	900	1000	1000	1200	150	1200	150	1150	150	1150	0.85	9.7	1.7	9.5	7.6	1.9	1.7	1.0	1式								
SM-B900-L900-H1500	900	1500	1300	200	200	1300	200	1650	200	1650	1.57	14.5	2.0	17.6	14.4	3.2	2.9	1.0	1式								
SM-B1000-L1000-H800	1000	1000	800	1300	150	1300	150	950	150	950	0.81	8.7	2.0	5.3	3.4	1.9	1.7	1.2	1式								
SM-B1000-L1000-H1400	1000	1400	1400	200	200	1400	200	1550	200	1550	1.64	14.9	2.3	17.0	13.5	3.5	3.2	1.2	1式								
SM-B1000-L1000-H1500	1000	1500	1400	200	200	1400	200	1650	200	1650	1.73	15.8	2.3	18.7	15.0	3.7	3.3	1.2	1式								
SM-B1500-L1000-H1500	1500	1000	1500	200	200	1400	200	1650	200	1650	2.14	19.1	3.0	21.5	16.5	5.0	4.5	1.8	1式								
SM-B2700-L1500-H2700	2700	1500	2700	3100	200	1900	200	2900	200	2900	6.15	53.4	6.4	77.4	59.0	18.4	16.6	4.5	1式		左						
SM-B2700-L1500-H2700	2700	1500	2700	3100	200	1900	200	2900	200	2900	6.15	53.4	6.4	77.4	59.0	18.4	16.6	4.5	1式		右						

※SM-B2700-L1500-H2700(L, R)のコンクリート強度は、24Nである

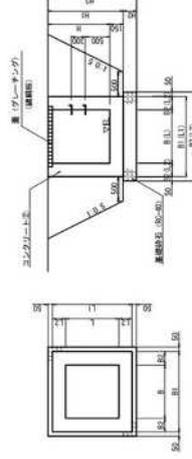
床掘 $HI \leq 1.0m$: $V = (B1+1.0) * (L1+1.0) * HI + \text{基礎砕石}$
 $HI > 1.0m$: $V = \{(B1+1.0) * (L1+1.0) + (B1+1.0+HI) * (L1+1.0+HI)\} / 2 * HI + \text{基礎砕石}$

残土 埋戻し 床掘-残土

HI (床掘深) < 1.0



HI (床掘深) ≥ 1.0



5-4 縁 石 工

縁石工

数量表

縁石工

	位置		左 右	アスファルトカーブ		
	起点 NO.	終点 NO.				
1	111 + 19.30	~ 141 + 9.60	左	590.30		
2	141 + 10.00	~ 146 + 17.40	右	107.40		
合 計			m	697.70		

5-5 防 護 柵 工

防護柵工

数量表

防護柵工

	位置		左 右	防護柵			
	起点 NO.	終点 NO.		Gc-B-6E	端末支柱	中間支柱	間隔保持材
1	108 + 1.00	~ 147 + 19.20	左	798.20	4.00	134	267
2	108 + 1.00	~ 146 + 17.40	右	776.40	4.00	130	259
合 計			m	1,574.60	8.00	264.00	526.00

5-6 標 識 工

数量総括表

○ 案内標識工

種 別	細 別	支 柱	単 位	数 量
				新 設
大型標識工	案内標識	F型式	基	2
合 計			基	2

設置箇所別

設置箇所	支 柱	数 量
		新 設
本 線 (Ⅱ期)	F型式	2基

数量集計表

種別	標識版		標識柱			基礎		単位	数量	備考
	レイアウト	板寸法 (B×H)	板面積 (m ²)	支柱	支柱規格	基礎形状				
案内標識工 大型標識工		3.50 × 2.65	9.28	F型式	φ 406.4 × t6.4 H=7.717m	コンクリート B1.4×L4.5×H1.7 V=10.7m ³	基	1		
		案内標識工	3.50 × 2.65	9.28	F型式	φ 406.4 × t6.4 H=7.717m	コンクリート B1.4×L4.5×H1.7 V=10.7m ³	基	1	

支柱・基礎材集計表

種別	レイアウト	型式	支				柱				基礎		備考
			種別・規格	単位重量	支柱重量	数量	重量計	支柱合計	アンカ-ボルト重量	Co基礎			
案内標識工		F型式 (KF-II-4)	φ 406.4 × 6.4 H= 7.717 m	63.1 kg/m	486.94 kg	1	486.9 kg	1,087.8 kg	125.52 kg	M42 × 1000	B= 1.4 m		
			φ 190.7 × 5.3 L= 4.7 m	24.2 kg/m	113.74 kg	2	227.5 kg				L= 4.5 m		
			φ 139.8 × 4.5 L= 1.325 m	15.0 kg/m	19.88 kg	2	39.8 kg				H= 1.7 m		
			補強材等				333.6 kg				V= 10.7 m ³		
			φ 406.4 × 6.4 H= 7.717 m	63.1 kg/m	486.94 kg	1	486.9 kg	1,087.8 kg	125.52 kg	M42 × 1000	B= 1.4 m		
			φ 190.7 × 5.3 L= 4.7 m	24.2 kg/m	113.74 kg	2	227.5 kg				L= 4.5 m		
			φ 139.8 × 4.5 L= 1.325 m	15.0 kg/m	19.88 kg	2	39.8 kg				H= 1.7 m		
			補強材等				333.6 kg				V= 10.7 m ³		

5-7 区 画 線 工

区画線工

数量表

区画線工

	位置		左	車道中央線 実線黄 W=15cm	車道外側線 実線白 W=15cm
	起点 NO.	終点 NO.			
1	106 + 15.00	~ 148 + 12.00	中	837.00	
1	106 + 15.00	~ 148 + 12.00	左		837.00
2	106 + 15.00	~ 148 + 12.00	右		837.00
合計			m	837.00	1,674.00

5-8 道路附属物工

