

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
道路改良	道路土工					式		1			
						式		1			
		掘削工				式		1			
			掘削			m3	602.6	600			
				CB210100	掘削	m3	602.6	603			土砂、オープンカット
		路床盛土工				式		1			
			路床盛土			m3	7.9	8			
				CB210520	路床盛土	m3	7.9	8			2.5m未満
		法面整形工				式		1			
			法面整形(切土部)			m2	2.2	2			
				CB220010	法面整形	m2	2.2	2			切土部
			法面整形(盛土部)			m2	3.7	4			
				CB220010	法面整形	m2	3.7	4			盛土部
		残土処理工				式		1			
			土砂等運搬			m3	851.7	850			
				CB210110	土砂等運搬	m3	851.7	852			標準、バックホウ山積0.8m3(平積0.6m3)、土砂、22.5km以下
			残土等処分			m3	851.7	850			
				CB210560	残土等処分	m3	851.7	852			
	法面工					式		1			
		植生工				式		1			
			人工張芝			m2	5.9	6			
				CB220910	人工張芝	m2	5.9	6			
	擁壁工					式		1			
		場所打擁壁工(構造物単位)				式		1			
		小型擁壁		高炉②18-8-40 H=0.5m		m3	2.0	2			
				CB226311	小型擁壁	m3	2.0	2			0.5m以上0.6m未満、土木(2)・港湾(5) 高炉 18-8-40、一般養生・特殊養生(緑炭)
	カルバート工					式		1			
		作業土工				式		1			
			床掘り			m3	26.2	30			
				CB210030	床掘り	m3	26.2	26			土砂、平均施工幅1m以上2m未満
			埋戻し			m3	13.3	10			
				CB210410	埋戻し	m3	13.3	13			最大埋戻幅1m未満
		プレキャストカルバート工				式		1			
			プレキャストボックス	RCB-B600-H600		m	16.2	16			
				CB222880	ボックスカルバート	m	16.2	16.2			RCB-B600-H600
	排水構造物工					式		1			
		作業土工				式		1			
			床掘り			m3	538.8	540			
				CB210030	床掘り	m3	538.8	539			土砂、平均施工幅1m以上2m未満 487.8+51.0
			埋戻し			m3	263.1	260			
				CB210410	埋戻し	m3	263.1	263			最大埋戻幅1m未満 244.1+19.0
		側溝工				式		1			
			プレキャストU型側溝	BF1-B300		m	2.0	2			
					U型側溝	m	2.0	2.0			据付け、BF1-B300
			自由勾配側溝	US9-B300~400-H400~600		m	23.4	23			
					自由勾配側溝	m	4.0	4.0			US9-B300-H500
					自由勾配側溝	m	3.5	3.5			US9-B300-H600
					自由勾配側溝	m	15.9	15.9			US9-B400-H400
			融雪溝(上部パイパス)	融雪溝B500-H900~1100	1 / 3 ページ	m	299.8	300			
					自由勾配側溝	m	46.0	46.0			B500-H900(標準型)

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
					自由勾配側溝	m	202.3	202.3			B500-H1000(標準型)
					自由勾配側溝	m	40.1	40.1			B500-H1100(標準型)
					自由勾配側溝	m	2.0	2.0			B500-H900(止水型)
					自由勾配側溝	m	9.4	9.4			B500-H1000(止水型)
			間詰コンクリート	高炉②18-8-40		m3	2.7	3			
				CB240010	コンクリート	m3	2.7	2.7			小型構造物、人力打設、土木(2)・港湾(5) 高炉 18-8-40、一般養生
				CB221110	基礎砕石	m2	27.2	27.2			7.5cmを超え12.5cm以下、再生クラッシャー 40～0
			側溝蓋	自由勾配側溝蓋B300～400		枚	23	23			
				蓋版		枚	8	8			FC9-B2-B300
				蓋版		枚	14	14			FC9-B2-B400
				蓋版		枚	1	1			FG9-A1-B400
			側溝蓋	融雪溝蓋B500		枚	253	253			
				蓋版		枚	194	194			Co蓋B500
				蓋版		枚	47	47			Gr蓋B500(投雪口)
				蓋版		枚	12	12			Gr蓋B500(止水用)
			止水板(融・流雪溝用)	B500用		枚	6	6			
					止水板	枚	6	6			500用 H400 h100
			融・流雪溝用ハイス網	B500用		枚	6	6			
					ハイス網	枚	1	1			500用 H100
					ハイス網	枚	2	2			500用 H200
					ハイス網	枚	3	3			500用 H250
			集水柵・マンホール工			式		1			
			現場打ち集水柵	SM-B1000-L1000-H1200～1300		箇所	4	4			
				CB222950	現場打ち集水柵・街渠柵(本体)	箇所	2	2			土木(2)・港湾(5) 高炉 18-8-40、1.03m3を超え1.09m3以下、SM-B1000-L1000-H1200
				CB222950	現場打ち集水柵・街渠柵(本体)	箇所	2	2			土木(2)・港湾(5) 高炉 18-8-40、1.15m3を超え1.22m3以下 SM-B1000-L1000-H1300
					マンホール用足掛金物	個	10	10			
					柵用止水板	組	1	1			幅580×高400×取手高300
			蓋	1000×1000用		枚	4	4			
					蓋版	枚	2	2			1000×1000(T-14)
					蓋版	枚	2	2			1000×1000(T-25)
	構造物撤去工					式		1			
		構造物取壊し工				式		1			
			コンクリート構造物取壊し	鉄筋構造物		m3	42.7	43			
					構造物とりこわし	m3	42.7	42.7			鉄筋構造物、機械施工
			舗装版切断	As版 t=7cm		m	60.6	61			
				CB430510	舗装版切断	m	60.6	60.6			アスファルト舗装版、15cm以下
			舗装版破砕	As版 t=7cm		m2	1183.7	1180			
				CB430310	舗装版破砕	m2	1183.7	1184			アスファルト舗装版、15cm以下
		運搬処理工				式		1			
			殻運搬	鉄筋Co殻、As殻		m3	125.6	126			
				CB227010	殻運搬	m3	42.7	42.7			コンクリート(鉄筋)構造物とりこわし、機械積込、5.7km以下
				CB227010	殻運搬	m3	82.9	82.9			舗装版破砕、機械(騒音対策不要、厚15cm以下)、6.5km以下
			殻処分	鉄筋Co殻、As殻		m3	125.6	126			
					処分費	t	106.7	106.7			鉄筋Co殻
					処分費	t	194.7	194.7			As殻
舗装						式		1			
	舗装工					式		1			
		アスファルト舗装工(車道部)				式		1			
			下層路盤(車道・路肩部)	再生砕石(RC-40) t=38cm(下層+凍抑)	2 / 3 ページ	m2	872.5	873			
				CB410030	下層路盤(車道・路肩部)	m2	872.5	872.5			380mm、2層施工、再生クラッシャー RC-40

[illegible]

数量集計表

[illegible]

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
掘削工	<p>2. 機械掘削 CA2</p> <p>V1 = 土量計算表(4/12)参照 = 454.2</p> <p>V2 = 2号交差点部(N0.34~N0.36)</p> <p>= 舗装復旧厚に合わせ土工計上(舗装面積は舗装工参照)</p> <p>= 上層路盤面積×0.12+下層・凍抑面積×0.38+歩道面積×0.28</p> <p>= 481.5 × 0.12 + 172.3 × 0.38 + 46.0 × 0.28</p> <p>= 136.1</p> <p>V4 = 進入路舗装部(=舗装面積×舗装厚)</p> <p>= 94.9 × 0.13 = 12.3</p> <p>$\Sigma V = 602.6$</p>	602.6 m3

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
盛土工	1. 路肩盛土 BA1 $\nabla = \text{主量計算表 (4/12) 参照} = 0.0$ 2. 路床盛土 BA2 ($B < 2.5$) $\nabla = \text{主量計算表 (8/12) 参照} = 7.9$ 3. 路床盛土 BA3 ($2.5 \leq B < 4.0$) $\nabla = \text{主量計算表 (8/12) 参照} = 0.0$ 4. 路床盛土 BA4 ($4.0 \leq B$) $\nabla = \text{主量計算表 (8/12) 参照} = 0.0$ 5. 歩道盛土 BA5 $\nabla = \text{主量計算表 (8/12) 参照} = 0.0$ 6. 路外盛土 BA6 $\nabla = \text{主量計算表 (12/12) 参照} = 0.0$	0.0 m^3 7.9 m^3 0.0 m^3 0.0 m^3 0.0 m^3 0.0 m^3
作業土工	1. 床掘 CA3 $\nabla = \text{主量計算表 (4/12) 参照} = 487.8$ 2. 埋戻し RA $\nabla = \text{主量計算表 (12/12) 参照} = 244.1$	487.8 m^3 244.1 m^3
法面整形工	1. 切土法面整形 CL $A1 = \text{主量計算表 (12/12) 参照} = 0.0$ NO. 34 + 4.9 ~ NO. 34 + 14.5 (左側) $A2 = \frac{0.14}{\text{平均幅}} \times \frac{15.9}{\text{延長}} = 2.2$ $= 2.2$ 2. 盛土法面整形 BL $A = \text{主量計算表 (12/12) 参照} = 3.7$	2.2 m^2 3.7 m^2

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
残土処理工	$V = CA1 + CA2 + CA3 - (盛土工 + RA) / 0.90$ $CA2 = 602.6 \text{ 掘削工} = 602.6$ $CA3 = 487.8 \text{ 作業土工} + 0.0 \text{ 擁壁工} + 26.2 \text{ カバート工} + 51.0 \text{ 排水構造物工} = 565.0$ $盛土工 = 7.9 \text{ BA2} = 7.9$ $RA = 244.1 \text{ 作業土工} + 0.0 \text{ 擁壁工} + 13.3 \text{ カバート工} + 19.0 \text{ 排水構造物工} = 276.4$ $\text{※} V = 602.6 + 565.0 - (7.9 + 276.4) / 0.90 = 851.7$	851.7 m3

土 量 計 算 表 (3/12)

[illegible]

土 量 計 算 表 (4/12)

測 点	距 離	掘 削 工						作業土工			盛 土 工			摘 要
		表土剥取 CA1			機械掘削 CA2			床掘 CA3			路肩盛土 BA1			
		面 積	平均面積	土 量	面 積	平均面積	土 量	面 積	平均面積	土 量	面 積	平均面積	土 量	
KA. 5-2	0.000		—	—		—	—		—	—		—	—	
NO. 35	8.067		—	—		—	—		—	—		—	—	
IP. 6	1.044		—	—		—	—		—	—		—	—	
NO. 35 + 4.6	3.556		—	—		—	—		—	—		—	—	
NO. 36	15.400		—	—	4.4	2.20	—	4.1	2.05	—		—	—	
NO. 37	20.000		—	—	4.9	4.65	93.0	3.9	4.00	80.0		—	—	
BC. C	4.162		—	—	4.5	4.70	19.6	3.8	3.85	16.0		—	—	
NO. 38	15.838		—	—	3.2	3.85	61.0	3.7	3.75	59.4		—	—	
SP. C	0.981		—	—	3.1	3.15	3.1	3.9	3.80	3.7		—	—	
EC. C	16.819		—	—	1.6	2.35	39.5	3.9	3.90	65.6		—	—	
EC. C	0.000		—	—		0.80	0.0	1.9	2.90	0.0		—	—	
NO. 39	2.200		—	—		—	—	1.9	1.90	4.2		—	—	
BC. D	2.575		—	—		—	—	1.9	1.90	4.9		—	—	
NO. 39 + 10.3	7.725		—	—		—	—	1.9	1.90	14.7		—	—	
小 計	98.367			0.0			216.2			248.5			0.0	
合 計	208.800			0.0			454.2			487.8			0.0	

土 量 計 算 表 (7/12)

[illegible]

土 量 計 算 表 (8/12)

測 点	距 離	盛 土 工												摘 要
		路床盛土BA2 (B<2. 5)			路床盛土BA3 (2. 5≤B<4. 0)			路床盛土BA4 (4. 0≤B)			歩道盛土 BA5			
		面 積	平均面積	土 量	面 積	平均面積	土 量	面 積	平均面積	土 量	面 積	平均面積	土 量	
KA. 5-2	0. 000		—	—		—	—		—	—		—	—	
NO. 35	8. 067		—	—		—	—		—	—		—	—	
IP. 6	1. 044		—	—		—	—		—	—		—	—	
NO. 35 + 4. 6	3. 556		—	—		—	—		—	—		—	—	
NO. 36	15. 400		—	—		—	—		—	—		—	—	
NO. 37	20. 000		—	—		—	—		—	—		—	—	
BC. C	4. 162		—	—		—	—		—	—		—	—	
NO. 38	15. 838		—	—		—	—		—	—		—	—	
SP. C	0. 981		—	—		—	—		—	—		—	—	
EC. C	16. 819		—	—		—	—		—	—		—	—	
EC. C	0. 000		—	—		—	—		—	—		—	—	
NO. 39	2. 200		—	—		—	—		—	—		—	—	
BC. D	2. 575		—	—		—	—		—	—		—	—	
NO. 39 + 10. 3	7. 725		—	—		—	—		—	—		—	—	
小 計	98. 367			0. 0			0. 0			0. 0			0. 0	
合 計	208. 800			7. 9			0. 0			0. 0			0. 0	

土 量 計 算 表 (11/12)

[illegible]

土 量 計 算 表 (12/12)

測 点	距 離	盛 土 工			作業土工			法面整形工						摘 要
		路外盛土 BA6			埋 戻 し RA			切土法面整形 CL			盛土法面整形 BL			
		面 積	平均面積	土 量	面 積	平均面積	土 量	法 長	平均法長	面 積	法 長	平均法長	面 積	
KA. 5-2	0.000		—	—		—	—		—	—		—	—	
NO. 35	8.067		—	—		—	—		—	—		—	—	
IP. 6	1.044		—	—		—	—		—	—		—	—	
NO. 35 + 4.6	3.556		—	—		—	—		—	—		—	—	
NO. 36	15.400		—	—	2.0	1.00	—		—	—		—	—	
NO. 37	20.000		—	—	1.9	1.95	39.0		—	—		—	—	
BC. C	4.162		—	—	1.9	1.90	7.9		—	—		—	—	
NO. 38	15.838		—	—	1.9	1.90	30.1		—	—		—	—	
SP. C	0.981		—	—	2.0	1.95	1.9		—	—		—	—	
EC. C	16.819		—	—	2.0	2.00	33.6		—	—		—	—	
EC. C	0.000		—	—	0.8	1.40	0.0		—	—		—	—	
NO. 39	2.200		—	—	0.8	0.80	1.8		—	—		—	—	
BC. D	2.575		—	—	0.8	0.80	2.1		—	—		—	—	
NO. 39 + 10.3	7.725		—	—	0.8	0.80	6.2		—	—		—	—	
小 計	98.367			0.0			122.6			0.0			0.0	
合 計	208.800			0.0			244.1			0.0			3.7	

数量集計表

[illegible]

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
植生工	人口張芝 A = 切土法面部 + 盛土法面部（数量は道路土工参照） = 2.2 + 3.7 = 5.9	5.9 m2

数量集計表

[illegible]

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
	<p>2. 小型重力式擁壁 H=0.50m</p> <p>NO.35 + 12.2 ~ NO.36 + 9.7 (右側) = 17.5</p> <hr/> <p style="text-align: right;">$\Sigma L = 17.5$</p> <p>$V = 1/2 \times (0.15 + 0.30) \times 0.50 \times 17.5$</p> <p style="text-align: right;">= 1.97</p> <p>2) 参考</p> <p>① 躯体型枠</p> <p>$A = (0.50 + 0.50 \times 1.044) \times 17.5 = 17.9 \text{ m}^2$</p> <p>② 基礎碎石 再生碎石 : RC-40 t=20cm</p> <p>$V = 0.50 \times 0.20 \times 17.5 = 1.8 \text{ m}^3$</p>	1.97 m3

数量集計表

[illegible]

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
作業土工	1. 床掘 CA3 (※本線横断工以外は、「道路土工」で計上) 3) 8号横断工 $V3 = 1.860 \times 0.865 \times 8.6 = 13.8$ 4) 9号横断工 $V4 = 1.860 \times 0.877 \times 7.6 = 12.4$ $\Sigma V = V3 \sim 4 = 26.2$	26.2 m ³
作業土工	2. 埋戻し RA (※本線横断工以外は、「道路土工」で計上) 3) 8号横断工 $V3 = 13.8 - (0.86 \times 0.615 + 1.06 \times 0.25) \times 8.6 = 7.0$ 4) 9号横断工 $V4 = 12.4 - (0.86 \times 0.627 + 1.06 \times 0.25) \times 7.6 = 6.3$ $\Sigma V = V3 \sim 4 = 13.3$	13.3 m ³
プレキャストカルバート工	プレキャストボックス 1. RCB-B600-H600 8号横断工 NO. 34 + 4.2 (道路横断工) 8.6 9号横断工 NO. 35 + 13.2 (道路横断工) 7.6 <hr/> $\Sigma L = 16.2$	16.2 m

単 位 数 量 計 算 書

略		図	
名 称	RCホックスカルパート 600×600		
<div><p>600</p><p>600</p><p>150</p><p>100</p><p>1060</p><p>敷モルタル(1:3)</p><p>基礎コンクリート(18-8-40)</p><p>再生砕石：最大粒径40mm(規格外)</p></div>			
種 別	計 算 式	数 量	
	※ 10 m 当り数量		
RCホックスカルパート	RCB-B 600-H 600 (L=2.0m W=2,000kg/個) =	5.00 個	
基礎コンクリート	コンクリート(18-8-40)		
	$V = 1.06 \times 10.0 \times 0.10$ =	1.1 m3	
基礎型枠	$A = 0.10 \times 10.0 \times 2$ =	2.0 m2	
基礎砕石	再生砕石：RC-40 t=15cm		
	$A = 1.06 \times 10.0$ =	10.6 m2	
	$V = 1.06 \times 10.0 \times 0.15$ =	1.6 m3	

数量集計表 (1/2)

[illegible]

数量集計表 (2/2)

[illegible]

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
作業土工	<p>1. 床掘 CA3</p> <p>(※本線側溝は、「道路土工」で計上)</p> <p>1) 融雪溝(上部バイパス)500×1000～1100</p> <p>NO. 39 + 5 ～ NO. 39 + 13.7 (左側) $L = 13.35$</p> <p>①500×1100</p> $V = (\underset{\text{側溝幅}}{0.72} + \underset{\text{床掘余裕幅}}{0.50} \times \underset{\text{両側}}{2}) \times (\underset{\text{側溝高}}{1.275} + \underset{\text{基礎高}}{0.20}) \times \underset{\text{側溝延長}}{9.55}$ $= 24.2$ <p>②500×1000</p> $V = (0.72 + 0.50 \times 2) \times (1.175 + 0.20) \times 3.8$ $= 9.0$ <hr/> $V1 = 33.2$ <p>3) 自由勾配側溝(縦断用)400×400 $\Sigma L = 15.9$</p> $V2 = (0.61 + 0.50 \times 2) \times (0.545 + 0.15) \times 15.9$ $= 17.8$ <p>$\Sigma V = V1 \sim 2 = 51.0$</p>	51.0 m3

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
作業土工	<p>2. 埋戻し RA</p> <p>(※本線側溝は、「道路土工」で計上)</p> <p>1) 融雪溝(上部バイパス)500×1000～1100</p> <p>NO.39 + 5.0 ～ NO.39 + 13.7 (左側) L = 13.35</p> <p>①500×1100</p> $V = \underset{\text{埋戻し幅}}{(0.50} \times \underset{\text{両側}}{2}) \times (\underset{\text{側溝高}}{1.275} + \underset{\text{基礎高}}{0.20} - \underset{\text{舗装厚控除}}{0.57}) \times \underset{\text{側溝延長}}{9.55}$ $= 8.6$ <p>②500×1000</p> $V = (0.50 \times 2) \times (1.175 + 0.20 - 0.57) \times 3.8$ $= 3.1$ <hr style="width: 20%; margin-left: auto; margin-right: 0;"/> <p style="text-align: right;">$V1 = 11.7$</p> <p>3) 自由勾配側溝(縦断用)400×400 $\Sigma L = 15.9$</p> $V2 = 0.50 \times (0.545 + 0.20 - 0.57) \times 15.9$ $+ 0.50 \times (0.545 + 0.20) \times 15.9 = 7.3$ $\Sigma V = V1 \sim 2 = 19.0$	19.0 m3

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量																																	
側溝工	1. 融雪溝(上部バイパス)																																		
	2) 500×900																																		
	<table><tr><th>設置箇所</th><th>標準型</th><th>水型</th></tr><tr><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>NO. 30 + 11.5 ~ NO. 33 + 0.8 (左側)</td><td>46.0</td><td>2.0</td></tr><tr><td>Σ L</td><td>46.0</td><td>2.0</td></tr></table>	設置箇所	標準型	水型				NO. 30 + 11.5 ~ NO. 33 + 0.8 (左側)	46.0	2.0	Σ L	46.0	2.0																						
	設置箇所	標準型	水型																																
	NO. 30 + 11.5 ~ NO. 33 + 0.8 (左側)	46.0	2.0																																
	Σ L	46.0	2.0																																
	(標準型)	46.0 m																																	
	(止水型)	2.0 m																																	
	側溝工	1. 融雪溝(上部バイパス)																																	
3) 500×1000																																			
<table><tr><th>設置箇所</th><th>標準型</th><th>止水型</th></tr><tr><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>NO. 32 + 9.6 ~ NO. 34 + 3.5 (右側)</td><td>35.8</td><td>—</td></tr><tr><td>NO. 34 + 4.9 ~ NO. 35 + 12.5 (右側)</td><td>13.5</td><td>1.8</td></tr><tr><td>NO. 35 + 13.9 ~ NO. 38 + 17.8 (右側)</td><td>62.09</td><td>3.8</td></tr><tr><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>NO. 29 + 13.5 ~ NO. 30 + 11.5 (左側)</td><td>18.0</td><td>—</td></tr><tr><td>NO. 33 + 0.8 ~ NO. 34 + 3.5 (左側)</td><td>22.2</td><td>—</td></tr><tr><td>NO. 35 + 13.9 ~ NO. 38 + 6.1 (左側)</td><td>46.87</td><td>3.8</td></tr><tr><td>NO. 39 + 12.0 ~ NO. 39 + 13.7 (左側)</td><td>3.8</td><td>—</td></tr><tr><td>Σ L</td><td>202.26</td><td>9.4</td></tr></table>		設置箇所	標準型	止水型				NO. 32 + 9.6 ~ NO. 34 + 3.5 (右側)	35.8	—	NO. 34 + 4.9 ~ NO. 35 + 12.5 (右側)	13.5	1.8	NO. 35 + 13.9 ~ NO. 38 + 17.8 (右側)	62.09	3.8				NO. 29 + 13.5 ~ NO. 30 + 11.5 (左側)	18.0	—	NO. 33 + 0.8 ~ NO. 34 + 3.5 (左側)	22.2	—	NO. 35 + 13.9 ~ NO. 38 + 6.1 (左側)	46.87	3.8	NO. 39 + 12.0 ~ NO. 39 + 13.7 (左側)	3.8	—	Σ L	202.26	9.4	
設置箇所		標準型	止水型																																
NO. 32 + 9.6 ~ NO. 34 + 3.5 (右側)		35.8	—																																
NO. 34 + 4.9 ~ NO. 35 + 12.5 (右側)		13.5	1.8																																
NO. 35 + 13.9 ~ NO. 38 + 17.8 (右側)		62.09	3.8																																
NO. 29 + 13.5 ~ NO. 30 + 11.5 (左側)		18.0	—																																
NO. 33 + 0.8 ~ NO. 34 + 3.5 (左側)		22.2	—																																
NO. 35 + 13.9 ~ NO. 38 + 6.1 (左側)		46.87	3.8																																
NO. 39 + 12.0 ~ NO. 39 + 13.7 (左側)		3.8	—																																
Σ L		202.26	9.4																																
(標準型)	202.3 m																																		
(止水型)	9.4 m																																		

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量																											
側溝工	<p>1. 融雪溝(上部バイパス)</p> <p>4) 500×1100</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>設置箇所</th><th>標準型</th><th>止水型</th></tr> </thead> <tbody> <tr> <td>NO. 29 + 1.5 ~ NO. 29 + 13.5 (左側)</td><td>12.0</td><td>-</td></tr> <tr> <td>NO. 38 + 6.1 ~ NO. 39 + 12.0 (左側)</td><td>28.13</td><td>-</td></tr> <tr> <td>Σ L</td><td>40.13</td><td>-</td></tr> </tbody> </table> <p>(標準型) 40.1 m</p> <p>(止水型) 0.0 m</p>	設置箇所	標準型	止水型	NO. 29 + 1.5 ~ NO. 29 + 13.5 (左側)	12.0	-	NO. 38 + 6.1 ~ NO. 39 + 12.0 (左側)	28.13	-	Σ L	40.13	-																
設置箇所	標準型	止水型																											
NO. 29 + 1.5 ~ NO. 29 + 13.5 (左側)	12.0	-																											
NO. 38 + 6.1 ~ NO. 39 + 12.0 (左側)	28.13	-																											
Σ L	40.13	-																											
側溝工	<p>2. 融雪溝用蓋版</p> <p>1) 融雪溝500用コンクリート蓋 (L=0.5m W=82kg/枚)</p> <p>※側溝工展開図参照</p> <table> <tbody> <tr> <td>NO. 32 + 9.6 ~ NO. 38 + 17.8 (右側)</td> <td>=</td> <td>74</td> </tr> <tr> <td>NO. 29 + 1.5 ~ NO. 39 + 13.8 (左側)</td> <td>=</td> <td>120</td> </tr> <tr> <td>Σ n=</td> <td></td> <td>194</td> </tr> </tbody> </table> <p>194 枚</p> <p>2) 融雪溝500投雪用グレーチング蓋 (L=1.0m W=74kg/枚)</p> <p>※側溝工展開図参照</p> <table> <tbody> <tr> <td>NO. 28 + 8.2 ~ NO. 38 + 17.6 (右側)</td> <td>=</td> <td>19</td> </tr> <tr> <td>NO. 29 ~ NO. 39 + 13.4 (左側)</td> <td>=</td> <td>28</td> </tr> <tr> <td>Σ n=</td> <td></td> <td>47</td> </tr> </tbody> </table> <p>47 枚</p> <p>3) 融雪溝500止水用グレーチング蓋 (L=0.5m W=27kg/枚)</p> <p>※側溝工展開図参照</p> <table> <tbody> <tr> <td>NO. 28 + 8.2 ~ NO. 38 + 17.6 (右側)</td> <td>=</td> <td>6</td> </tr> <tr> <td>NO. 29 ~ NO. 39 + 13.4 (左側)</td> <td>=</td> <td>6</td> </tr> <tr> <td>Σ n=</td> <td></td> <td>12</td> </tr> </tbody> </table> <p>12 枚</p>	NO. 32 + 9.6 ~ NO. 38 + 17.8 (右側)	=	74	NO. 29 + 1.5 ~ NO. 39 + 13.8 (左側)	=	120	Σ n=		194	NO. 28 + 8.2 ~ NO. 38 + 17.6 (右側)	=	19	NO. 29 ~ NO. 39 + 13.4 (左側)	=	28	Σ n=		47	NO. 28 + 8.2 ~ NO. 38 + 17.6 (右側)	=	6	NO. 29 ~ NO. 39 + 13.4 (左側)	=	6	Σ n=		12	
NO. 32 + 9.6 ~ NO. 38 + 17.8 (右側)	=	74																											
NO. 29 + 1.5 ~ NO. 39 + 13.8 (左側)	=	120																											
Σ n=		194																											
NO. 28 + 8.2 ~ NO. 38 + 17.6 (右側)	=	19																											
NO. 29 ~ NO. 39 + 13.4 (左側)	=	28																											
Σ n=		47																											
NO. 28 + 8.2 ~ NO. 38 + 17.6 (右側)	=	6																											
NO. 29 ~ NO. 39 + 13.4 (左側)	=	6																											
Σ n=		12																											

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
側溝工	3. 融雪溝用止水板 1) 500型用 H=400 h=100 NO. 34 + 4.9 ~ NO. 35 + 12.5 (右側) = 1 NO. 35 + 13.9 ~ NO. 38 + 17.8 (右側) = 2 NO. 30 + 11.5 ~ NO. 33 + 0.8 (左側) = 1 NO. 35 + 13.9 ~ NO. 38 + 6.1 (左側) = 2 <hr/> <div style="text-align: right;">Σ = 6</div>	6 枚
側溝工	4. バイパス網 1) 500型用 H=100 NO. 30 + 11.5 ~ NO. 33 + 0.8 (左側) = 1 <hr/> <div style="text-align: right;">Σ = 1</div>	1 枚
	3) 500型用 H=200 NO. 35 + 13.9 ~ NO. 38 + 6.1 (左側) = 2 <hr/> <div style="text-align: right;">Σ = 2</div>	2 枚
	4) 500型用 H=250 NO. 34 + 4.9 ~ NO. 35 + 12.5 (右側) = 1 NO. 35 + 13.9 ~ NO. 38 + 17.8 (右側) = 2 <hr/> <div style="text-align: right;">Σ = 3</div>	3 枚

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
側溝工	5. 自由勾配側溝	
	2) 300×500 (縦断用)	
	NO. 35 + 7.7 ~ NO. 35 + 12.5 (左側) = 4.0	4.0 m
	3) 300×600 (縦断用)	
	NO. 35 + 7.7 ~ NO. 35 + 12.5 (左側) = 3.5	3.5 m
	4) 400×400 (縦断用)	
	NO. 34 + 4.2 ~ NO. 34 + 14.5 (左側) = 15.9	15.9 m
	6. 自由勾配側溝用蓋版	
	1) 300用コンクリート蓋 (車道用 L=0.5m W=42kg/枚)	
	NO. 35 + 7.7 ~ NO. 35 + 12.5 (左側) = 8 Σ n = 8	8 枚
	2) 400用コンクリート蓋 (車道用 L=0.5m W=61kg/枚)	
	NO. 34 + 4.2 ~ NO. 34 + 14.5 (左側) = 14	14 枚
	3) 400用グレーチング蓋 (車道用 L=1.0m W=42kg/枚)	
	NO. 34 + 4.2 ~ NO. 34 + 14.5 (左側) = 1	1 枚

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
側溝工	7. ベンチフリューム	
	1) 300型	
	NO. 35 + 11.8 (右側 融雪溝柵取付水路)	
	<div> <div></div> <div>= 2.0</div> </div>	
	<div> <div>Σ L =</div> <div>2.0</div> </div>	2.0 m
	8. 間詰コンクリート	
	1) コンクリート (18-8-40) t=10cm	
	A = 間詰Co面積計算表 (2/2) 参照	
	<div> <div>= 27.2</div> <div>= 27.2</div> </div>	
	<div> <div>V = 27.2 × 0.10</div> <div>= 2.72</div> </div>	2.72 m3
	2) 再生碎石RC-40 t=10cm	
	<div> <div>A = 間詰Co面積計算表 (2/2) 参照</div> <div>= 27.2 + 0</div> <div>= 27.2</div> </div>	27.2 m2

間詰 Co 面積計算表 (2/2)

測 点	距 離	路線左側						路線右側						摘 要
		間詰コンクリート			再生砕石			間詰コンクリート			再生砕石			
		幅	平均幅	面 積	幅	平均幅	面 積	幅	平均幅	面 積	幅	平均幅	面 積	
NO. 30 + 17.9	0.000	0.00	—	—	0.00	—	—		—	—		—	—	
NO. 31	2.100	0.18	0.09	0.2	0.18	0.09	0.2		—	—		—	—	
NO. 31 + 1.7	1.700	0.19	0.19	0.3	0.19	0.19	0.3		—	—		—	—	
NO. 31 + 17.9	16.200	0.59	0.39	6.3	0.59	0.39	6.3		—	—		—	—	
NO. 32 + 3.9	0.000	0.46	—	—	0.46	—	—		—	—		—	—	
KE. 5-1	5.735	0.33	0.40	2.3	0.33	0.40	2.3		—	—		—	—	
KE. 5-2	6.298	0.30	0.32	2.0	0.30	0.32	2.0		—	—		—	—	
NO. 33	4.067	0.30	0.30	1.2	0.30	0.30	1.2		—	—		—	—	
NO. 33 + 3.4	3.400	0.41	0.36	1.2	0.41	0.36	1.2		—	—		—	—	
NO. 35 + 13.9	0.000	0.16	—	—	0.16	—	—		—	—		—	—	
NO. 36	6.100	0.20	0.18	1.1	0.20	0.18	1.1		—	—		—	—	
NO. 36 + 2.7	2.700	0.17	0.19	0.5	0.17	0.19	0.5		—	—		—	—	
NO. 36 + 6.6	0.000	0.15	—	—	0.15	—	—		—	—		—	—	
NO. 37	13.400	0.25	0.20	2.7	0.25	0.20	2.7		—	—		—	—	
NO. 38	20.000	0.20	0.23	4.6	0.20	0.23	4.6		—	—		—	—	
NO. 38 + 10.6	10.600	0.34	0.27	2.9	0.34	0.27	2.9		—	—		—	—	
NO. 38 + 17.0	0.000	0.22	—	—	0.22	—	—		—	—		—	—	
NO. 39 + 5.0	8.000	0.26	0.24	1.9	0.26	0.24	1.9		—	—		—	—	
小 計	80.300			27.2			27.2			0.0			0.0	
合 計	80.300			27.2			27.2			0.0			0.0	

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
集水枥工	1. 現場打ち集水枥	
	2) SM-B1000-L1000-H1200 = 2	2 箇所
	3) SM-B1000-L1000-H1300 = 2	2 箇所
	2. 足掛金具 (W=300)	
	n = 別紙集計表より = 10	10 個
	3. 枥用グレーチング蓋	
	1) 1000×1000用 (T-14) 細目2分割：受枠共 = 2	2 組
	2) 1000×1000用 (T-25) 細目2分割：受枠共 = 2	2 組
	6. 枥用止水板（幅580×高400×取手高300、受枠共）	
	既設枥 (NO. 39+13. 4左側)：融雪溝500×1000方向 = 1	
	$\Sigma n = 1$	1 組

種 別	形 状 及 び 算 式						数 量
集水柵工	数量集計表						
柵番号	測点	規格	躯体Co	型枠	基礎碎石	足掛金具	ゲレーチング 蓋
R- 1号柵工	NO. 0+11. 2 (R)	SM-B1500-L1500-H1600	2. 72	22. 9	4. 0	4	1500×1500 (T-14)
R- 2号柵工	NO. 6+ 4. 3 (R)	SM-B1000-L1000-H1300	1. 15	9. 4	2. 3	3	1000×1000 (T-14)
R- 3号柵工	NO. 6+17. 7 (R)	SM-B1000-L1000-H1400	1. 64	14. 3	2. 3	3	1000×1000 (T-14)
R- 4号柵工	NO. 20+0. 15 (R)	SM-B1000-L1000-H1100	1. 35	11. 4	2. 3	2	1000×1000 (T-14)
R- 5号柵工	NO. 20+5. 45 (R)	SM-B1000-L1000-H1100	1. 35	11. 4	2. 3	2	1000×1000 (T-14)
R- 6号柵工	NO. 21+18. 0 (R)	SM-B1000-L1000-H1500	1. 73	15. 2	2. 3	3	1000×1000 (T-14)
R- 7号柵工	NO. 22+ 4. 3 (R)	SM-B1500-L1500-H1500	2. 58	21. 5	4. 0	3	1500×1500 (T-14)
R- 8号柵工	NO. 24+ 4. 5 (R)	SM-B1000-L1000-H1500	1. 73	15. 2	2. 3	3	1000×1000 (T-14)
R- 9号柵工	NO. 26+ 8. 6 (R)	SM-B1000-L1000-H1600	1. 83	16. 2	2. 3	4	1000×1000 (T-25)
R-10号柵工	NO. 26+18. 6 (R)	SM-B1000-L1000-H1600	1. 83	16. 2	2. 3	4	1000×1000 (T-25)
R-11号柵工	NO. 30+ 7. 1 (R)	SM-B1000-L1000-H1200	1. 06	8. 5	2. 3	2	1000×1000 (T-25)
R-12号柵工	NO. 30+13. 6 (R)	SM-B1000-L1000-H1200	1. 06	8. 5	2. 3	2	1000×1000 (T-25)
R-13号柵工	NO. 34+ 4. 2 (R)	SM-B1000-L1000-H1300	1. 15	9. 4	2. 3	3	1000×1000 (T-14)
R-14号柵工	NO. 35+13. 2 (R)	SM-B1000-L1000-H1200	1. 06	8. 5	2. 3	2	1000×1000 (T-14)
L- 1号柵工	NO. 0+11. 2 (L)	SM-B1500-L1500-H1500	2. 58	21. 5	4. 0	3	1500×1500 (T-25)
L- 2号柵工	NO. 2+11. 15 (L)	SM-B1500-L1500-H1300	2. 30	18. 8	4. 0	3	1500×1500 (T-25) 切欠付
L- 3号柵工	NO. 22+ 4. 3 (L)	SM-B1500-L1500-H1500	2. 58	21. 5	4. 0	3	1500×1500 (T-25)
L- 4号柵工	NO. 26+14. 0 (L)	SM-B1000-L1000-H1800	2. 02	18. 1	2. 3	4	1000×1000 (T-25)
L- 5号柵工	NO. 27+ 0. 7 (L)	SM-B1000-L1000-H1800	2. 02	18. 1	2. 3	4	1000×1000 (T-25)
L- 6号柵工	NO. 34+ 4. 2 (L)	SM-B1000-L1000-H1300	1. 15	9. 4	2. 3	3	1000×1000 (T-25)
L- 7号柵工	NO. 35+13. 2 (L)	SM-B1000-L1000-H1200	1. 06	8. 5	2. 3	2	1000×1000 (T-25)
	合 計	21 箇所	35. 95	304. 5	56. 8	62	-

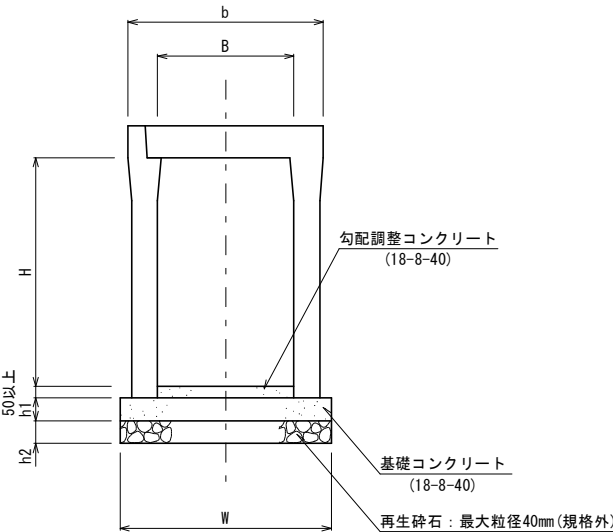
種 別	形 状 及 び 算 式	数 量																		
集水枡工 (単位数量)	SM-B1000-L1000-H1200																			
	1000 × 1000 × 1200 (1箇所当り)																			
	<table><tr><td>枡内幅</td><td>枡内高</td><td>基礎碎石幅</td><td>枡側壁厚</td><td>枡底板厚</td><td>碎石厚</td></tr><tr><td>B</td><td>H</td><td>W</td><td>b</td><td>h1</td><td>h2</td></tr><tr><td>1000 (1000)</td><td>1200</td><td>1500 (1500)</td><td>200</td><td>150</td><td>200</td></tr></table>	枡内幅	枡内高	基礎碎石幅	枡側壁厚	枡底板厚	碎石厚	B	H	W	b	h1	h2	1000 (1000)	1200	1500 (1500)	200	150	200	
	枡内幅	枡内高	基礎碎石幅	枡側壁厚	枡底板厚	碎石厚														
	B	H	W	b	h1	h2														
	1000 (1000)	1200	1500 (1500)	200	150	200														
	①躯体コンクリート(18-8-40)																			
	枡全量																			
	V1 = 1.400 × 1.400 × 1.350 = 2.65																			
	枡内空控除																			
V2 = 1.000 × 1.000 × 1.200 = -1.20																				
側溝部控除																				
V3 (0.86×0.86+0.72×1.18+0.5×0.75)×0.2 = -0.39																				
Σ V = 1.06					1.06 m3															
②躯体型枠																				
枡外側																				
A1 = 1.400 × 1.350 × 2 + 1.400 × 1.350 × 2 = 7.6																				
枡内側																				
A2 = 1.000 × 1.200 × 2 + 1.000 × 1.200 × 2 = 4.8																				
側溝部控除																				
A3 = (0.86×0.86+0.72×1.18+0.5×0.75)×2 = -3.9																				
Σ A = 8.5						8.5 m2														
③基礎碎石：再生碎石RC-40 t=20cm																				
A = 1.50 × 1.50 = 2.3						2.3 m2														
④足掛金具(W=300)																				
n = 2						2 個														

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量																		
集水桧工 (単位数量)	SM-B1000-L1000-H1300																			
	1000 × 1000 × 1300 (1箇所当り)																			
	<table><tr><td>桧内幅</td><td>桧内高</td><td>基礎碎石幅</td><td>桧側壁厚</td><td>桧底板厚</td><td>碎石厚</td></tr><tr><td>B</td><td>H</td><td>W</td><td>b</td><td>h1</td><td>h2</td></tr><tr><td>1000 (1000)</td><td>1300</td><td>1500 (1500)</td><td>200</td><td>150</td><td>200</td></tr></table>	桧内幅	桧内高	基礎碎石幅	桧側壁厚	桧底板厚	碎石厚	B	H	W	b	h1	h2	1000 (1000)	1300	1500 (1500)	200	150	200	
	桧内幅	桧内高	基礎碎石幅	桧側壁厚	桧底板厚	碎石厚														
	B	H	W	b	h1	h2														
	1000 (1000)	1300	1500 (1500)	200	150	200														
	①躯体コンクリート(18-8-40)																			
	桧全量																			
	V1 = 1.400 × 1.400 × 1.450 = 2.84																			
	桧内空控除																			
V2 = 1.000 × 1.000 × 1.300 = -1.30																				
側溝部控除																				
V3 (0.86×0.86+0.72×1.18×0.61×0.56)×0.2 = -0.39																				
Σ V = 1.15					1.15 m3															
②躯体型枠																				
桧外側																				
A1 = 1.400 × 1.450 × 2 + 1.400 × 1.450 × 2 = 8.1																				
桧内側																				
A2 = 1.000 × 1.300 × 2 + 1.000 × 1.300 × 2 = 5.2																				
側溝部控除																				
A3 = (0.86×0.86+0.72×1.2+0.61×0.56)×2 = -3.9																				
Σ A = 9.4						9.4 m2														
③基礎碎石：再生碎石RC-40 t=20cm																				
A = 1.50 × 1.50 = 2.3						2.3 m2														
④足掛金具(W=300)																				
n = 3						3 個														

融雪溝(上部バイパス)

500 型 (標準型・止水型)

10 m当たり



呼び名		参考重量	基礎幅	側溝設置 2.0m/個	調 整 コンクリート	基 礎 コンクリート	基礎型枠	基礎材	
			W						
B	H	kg/個	mm	個	m3	m3	m2	m3	m2
500	800	895	740	5	0.50	0.74	2	0.7	7
500	900	1,040	770	5	0.50	0.77	2	0.8	8
500	1,000	1,170	770	5	0.50	0.77	2	0.8	8
500	1,100	1,250	770	5	0.50	0.77	2	0.8	8
500	1,200	1,330	790	5	0.50	0.79	2	0.8	8
500	1,300	1,540	790	5	0.50	0.79	2	0.8	8
500	1,400	1,630	790	5	0.50	0.79	2	0.8	8
500	1,500	1,730	790	5	0.50	0.79	2	0.8	8

調整コンクリート : ② (18-8-40)

基礎コンクリート : ② (18-8-40)

基 礎 材 : 再生砕石 : RC-40

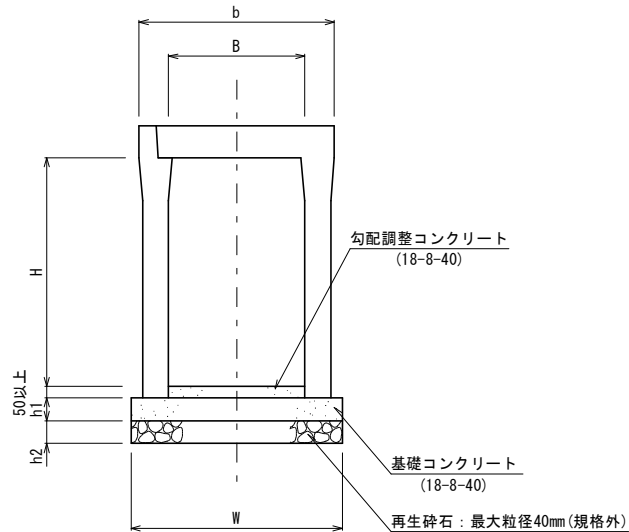
《 数量に 10 c m等厚として算出 》

t = 10 c m

t = 10 c m

縦断用 自由勾配側溝 300 型

10 m当たり



呼び名		参考重量 kg/個	基礎幅 W	側溝設置 2.0m/個	調 整 コンクリート m3	基 礎 コンクリート m3	基礎型枠 m2	基礎材	
B	H		mm					m3	m2
300	300	326	500	5	0.30	0.25	1	0.5	5
300	400	403	510	5	0.30	0.26	1	0.5	5
300	500	455	510	5	0.30	0.26	1	0.5	5
300	600	560	530	5	0.30	0.27	1	0.5	5
300	700	625	530	5	0.30	0.27	1	0.5	5
300	800	760	550	5	0.30	0.28	1	0.6	6
300	900	830	550	5	0.30	0.28	1	0.6	6
300	1,000	995	570	5	0.30	0.29	1	0.6	6
300	1,100	1,070	570	5	0.30	0.29	1	0.6	6

蓋 工 10 m当たり (10m当たりグレーチング蓋 1枚 設置)

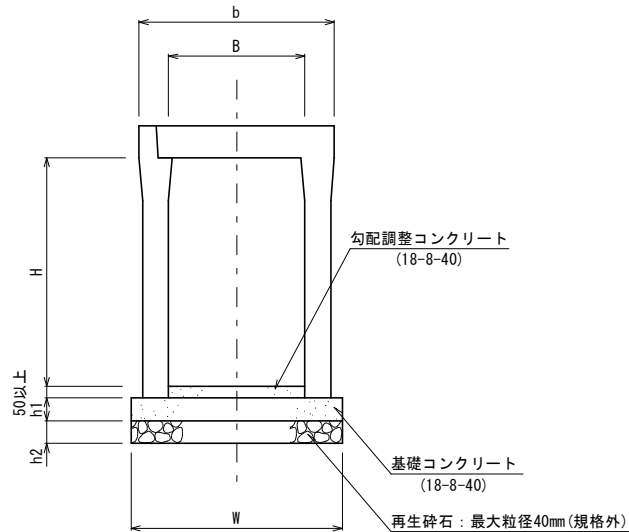
車道用	コンクリート蓋	0.5m/枚	8	枚
車道用	グレーチング蓋	1.0m/枚	1	枚

調整コンクリート : ② (18-8-40) 《 数量に 10 c m等厚として算出 》
 基礎コンクリート : ② (18-8-40) t = 5 c m
 基 礎 材 : 再生砕石 : RC-40 t = 10 c m

車道用	コンクリート蓋	0.5m/枚	42	kg
	グレーチング蓋	1.0m/枚	29	kg
		0.5m/枚		kg

縦断用 自由勾配側溝 400 型

10 m 当たり



呼び名		参考重量	基礎幅	側溝設置 2.0m/個	調 整 コンクリート	基 礎 コンクリート	基礎型枠	基礎材	
			W						
B	H	kg/個	mm	個	m3	m3	m2	m3	m2
400	400	459	610	5	0.40	0.31	1	0.6	6
400	500	535	620	5	0.40	0.31	1	0.6	6
400	600	590	620	5	0.40	0.31	1	0.6	6
400	700	715	640	5	0.40	0.32	1	0.6	6
400	800	780	640	5	0.40	0.32	1	0.6	6
400	900	930	660	5	0.40	0.33	1	0.7	7
400	1,000	1,000	660	5	0.40	0.33	1	0.7	7
400	1,100	1,180	680	5	0.40	0.34	1	0.7	7
400	1,200	1,270	680	5	0.40	0.34	1	0.7	7

蓋 工 10 m 当たり (10m 当たりグレーチング蓋 1 枚 設置)

車道用	コンクリート蓋	0.5m/枚	8	枚
車道用	グレーチング蓋	1.0m/枚	1	枚

調整コンクリート : ② (18-8-40) 《 数量に 10 c m 等厚として算出 》
 基礎コンクリート : ② (18-8-40) t = 5 c m
 基 礎 材 : 再生砕石 : RC-40 t = 10 c m

車道用	コンクリート蓋	0.5m/枚	61	kg
	グレーチング蓋	1.0m/枚	42	kg
		0.5m/枚		kg

Technical drawing of a U-shaped concrete structure. The overall width is 300 and the overall height is 200. The base width is 500 and the base height is 100. The structure is made of concrete (再生碎石 RC-40) and has a maximum aggregate size of 40mm (規格外).

[illegible]

数量集計表

[illegible]

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
構造物取壊し工	<p>2. コンクリート構造物取壊し（鉄筋構造物）</p> <p>(1) コンクリート二次製品</p> <p>1) 落蓋側溝</p> <p>③落蓋側溝300×360 (W=211kg/m) ※蓋込</p> <p>NO. 29 + 1.5 ~ NO. 29 + 4.6 (右側) = 3.1</p> <p>NO. 29 + 5.4 ~ NO. 30 + 7.8 (右側) = 31.5</p> <p>NO. 29 + 1.5 ~ NO. 34 + 5.0 (左側) = 101.5</p> <p style="text-align: right;">Σ L = 136.1</p> <p>W3 = 136.1 × 211 / 1000 = 28.72</p> <p>④落蓋側溝360 (W=272kg/m) ※蓋込</p> <p>NO. 30 + 15.6 ~ NO. 34 + 6.2 (右側) = 71.9</p> <p>NO. 35 + 11.2 ~ NO. 38 + 17.8 (右側) = 66.7</p> <p>NO. 34 + 5.0 ~ NO. 34 + 14.5 (左側) = 20.2</p> <p>NO. 35 + 8.6 ~ NO. 39 + 5.0 (左側) = 74.3</p> <p style="text-align: right;">Σ L = 233.1</p> <p>W4 = 233.1 × 272 / 1000 = 63.40</p> <p>⑤落蓋側溝450 (W=375kg/m) ※蓋込</p> <p>NO. 35 + 1.0 (交差点巻込部) = 4.4</p> <p>W5 = 4.4 × 375 / 1000 = 1.65</p>	

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
構造物取壊し工	<p>2) 自由勾配側溝</p> <p>①300×300(縦断用) (W=205kg/m) ※蓋込</p> <p>NO. 34 + 6.2 ~ NO. 34 + 14.8 (右側) = 8.9</p> <p>NO. 34 + 15.6 ~ NO. 35 + 11.2 (右側) = 8.6</p> <p>NO. 34 + 18.2 (道路横断工) = 12.0</p> <hr/> <p>Σ L = 29.5</p> <p>W6 = 29.5 × 205 / 1000 = 6.05</p>	
	<p>2. コンクリート構造物取壊し (鉄筋構造物)</p> <p>2) 自由勾配側溝</p> <p>③300×500(縦断用) (W=270kg/m) ※蓋込</p> <p>NO. 35 + 7.7 ~ NO. 35 + 8.6 (左側) = 5.1</p> <p>W8 = 5.1 × 270 / 1000 = 1.38</p> <p>4) ベンチフリューム</p> <p>①BF550 (W=176kg/m)</p> <p>NO. 29 + 4.8 (左側取付) = 2.0</p> <p>W11 = 2.0 × 176 / 1000 = 0.35</p> <p>⑤BF・BOX300 (W=274kg/m)</p> <p>NO. 35 + 10.4 (道路横断工) = 5.6</p> <p>W15 = 5.6 × 274 / 1000 = 1.53</p>	

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
構造物取壊し工	2. コンクリート構造物取壊し（鉄筋構造物）	
	8) 組合せ暗渠360 (W=355kg/m)	
	NO. 29 + 4.8 (道路横断工)	<u> = 4.1</u>
		Σ L = 4.1
	W20 = 4.1 × 355 / 1000	= 1.46
	※二次製品取壊し重量	
	W(1) = W1~20	= 104.54
	※二次製品取壊し量	
	V(1) = 104.54 / 2.50 ton/m3	= 41.82

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
構造物取壊し工	<p>2. コンクリート構造物取壊し（鉄筋構造物）</p> <p>(2) 現場打ちコンクリート</p> <p>1) 現場打集水桝</p> <p>④500×500×700 t=150</p> <p>N0. 29 + 4.6 ~ N0. 29 + 5.4 （右側）</p> $V4 = 0.80 \times 0.80 \times 0.85 - 0.50 \times 0.50 \times 0.70$ $= 0.37$ <p>⑤500×500×700 t=200</p> <p>N0. 34 + 14.8 ~ N0. 34 + 15.6 （右側）</p> $V5 = 0.90 \times 0.90 \times 0.85 - 0.50 \times 0.50 \times 0.70$ $= 0.51$ <p>※現場打ちコンクリート量</p> $V(2) = V1 \sim 11 = 0.88$ <p>※コンクリート構造物取壊し量（鉄筋構造物）</p> $\Sigma V = V(1) + V(2) = 41.82 + 0.88 = 42.70$	42.70 m3

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
構造物取壊し工	3. As舗装版切断工 (t=7cm)	
	NO. 29 + 1.5 = 3.3	
	NO. 30 + 11.4 (5号取付道路部) = 5.2	
	IP. 6 (交差点平賀町居停車場線部) = 6.5	
	IP. 6 (交差点市道町居新屋線部) = 5.5	
	NO. 38 + 17.8 ~ NO. 39 + 13.8 (左側) = 40.1	
	$\Sigma L = 60.6$	60.6 m
	4. As舗装版破碎 (t=7cm)	
	1) 本線	
	舗装版取壊し面積計算表 (4/4) 参照 = 749.7	
	2) 交差点・取付道路	
	NO. 30 + 11.4 (5号取付道路部) = 9.8	
	NO. 34 ~ NO. 36 (2号交差点部) = 384.3	
	NO. 38 + 17.8 ~ NO. 39 + 13.8 (左側) = 39.9	
	$\Sigma A = 1183.7$	1183.7 m ²

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
運搬処理工	<p>2. 鉄筋Co殻（数量は構造物取壊し工参照）</p> <p>二次製品取壊し重量</p> $W(1) = 104.54$ <p>二次製品取壊し量</p> $V(1) = 104.54 \div 2.50 \text{ ton/m}^3 = 41.82$ <p>現場打ちコンクリート量</p> $V(2) = 0.88$ <p>※ ΣV = 鉄筋構造物取壊し量と同体積</p> $= V(1) + V(2) = 41.82 + 0.88 = 42.70$ <p>42.70 m³</p> <p>※ ΣW = $W(1) + V(2) \times 2.50 \text{ ton/m}^3$</p> $= 104.54 + 0.88 \times 2.50 \text{ ton/m}^3 = 106.74$ <p>106.74 ton</p> <p>3. As殻</p> $V = 1183.7 \times 0.07 = 82.86$ <p>82.86 m³</p> $W = 82.86 \times 2.35 \text{ ton/m}^3 = 194.72$ <p>194.72 ton</p>	

舗装版取壊し面積計算表 (3/4)

[illegible]

舗装版取壊し面積計算表 (4/4)

測 点	距 離	構造物撤去工												摘 要
		舗装版取壊し W3												
		幅	平均幅	面 積	幅	平均幅	面 積	幅	平均幅	面 積	幅	平均幅	面 積	
NO. 36	0.000	5.10	—	—										
NO. 37	20.000	4.90	5.00	100.0										
BC. C	4.162	4.90	4.90	20.4										
NO. 38	15.838	4.16	4.53	71.7										
SP. C	0.981	4.16	4.16	4.1										
EC. C	16.819	6.92	5.54	93.2										
小 計	57.800			289.4										
合 計	156.300			749.7										

数量集計表

[illegible]

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
車道舗装工	1. 表層工：⑤再生密粒度As(13F) t=3cm 1) 本線 NO. 29 + 1.5 ~ NO. 34 (本線) NO. 36 ~ NO. 39 + 13.7 (本線) A1 = 舗装面積計算表(4/4)参照 = 1238.9 2) 交差点部 NO. 34 ~ NO. 36 (町居平賀停車場線交差点部) A3 = 舗装面積算定図参照 = 481.5 <div style="text-align: right; border-top: 1px solid black; border-bottom: 3px double black;">Σ A = 1720.4</div>	1720.4 m ²
	2. 表層工：②再生密粒度As(13) t=4cm A = 1. 表層工と同面積 = 1720.4 	
	3. 上層路盤工：粒調碎石(M-40) t=12cm A = 1. 表層工と同面積 = 1720.4 	1720.4 m ²
	4. 下層路盤工：再生碎石(RC-40) t=12cm 1) 本線 NO. 29 + 1.5 ~ NO. 34 (本線) NO. 36 ~ NO. 39 + 13.7 (本線) A1 = 舗装面積計算表(4/4)参照 = 700.2 2) 交差点部 NO. 34 ~ NO. 36 (町居平賀停車場線交差点部) A3 = 舗装面積算定図参照 = 172.3 <div style="text-align: right; border-top: 1px solid black; border-bottom: 3px double black;">Σ A = 872.5</div>	
	5. 凍上抑制層：再生碎石(RC-40) t=26cm A = 下層路盤工と同面積(下層と同時施工とする) = 872.5 	872.5 m ²

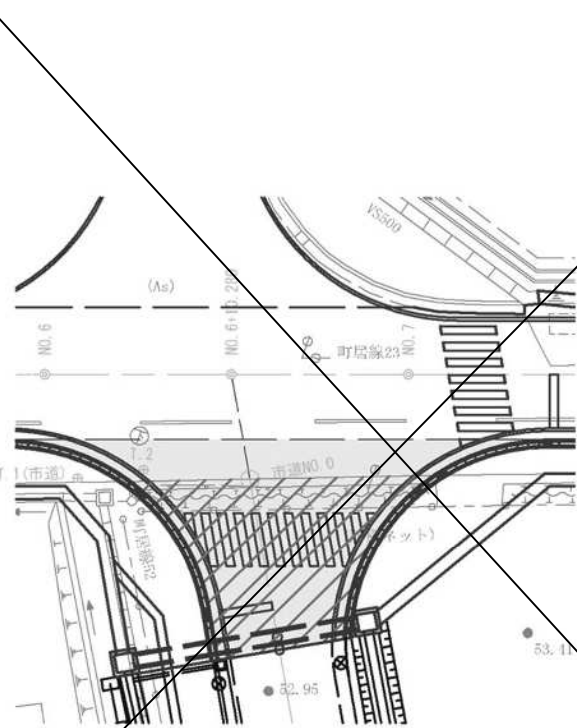
舖 装 面 積 計 算 表 (3/4)

[illegible]

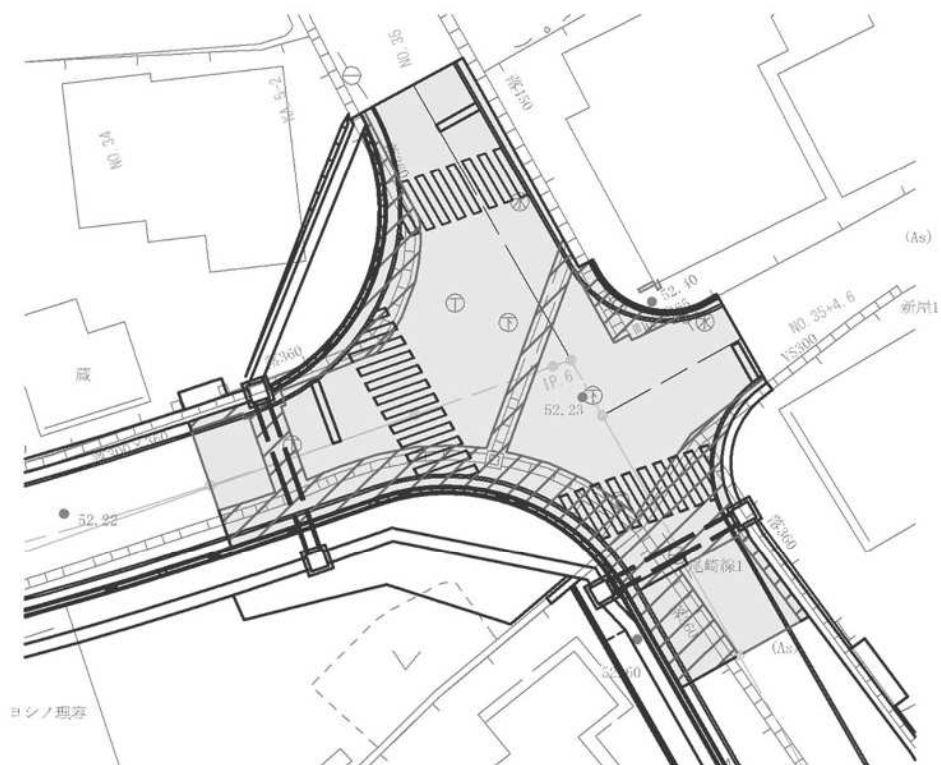
舗 装 面 積 計 算 表 (4/4)

測 点	距 離	舗 装 工												摘 要
		表層工・上層路盤工 W1			下層路盤工・凍上抑制層W2									
		幅	平均幅	面 積	幅	平均幅	面 積	幅	平均幅	面 積	幅	平均幅	面 積	
KA. 5-2	11.933		—	—		—	—		—	—		—	—	
NO. 35	8.067		—	—		—	—		—	—		—	—	
IP. 6	1.044		—	—		—	—		—	—		—	—	
NO. 35 + 4.6	3.556		—	—		—	—		—	—		—	—	
NO. 36	15.400	8.05	4.03	—	4.15	2.08	—		—	—		—	—	
NO. 37	20.000	9.45	8.75	175.0	5.80	4.98	99.6		—	—		—	—	
BC. C	4.162	9.55	9.50	39.5	5.89	5.85	24.3		—	—		—	—	
NO. 38	15.838	8.15	8.85	140.2	5.21	5.55	87.9		—	—		—	—	
SP. C	0.981	8.02	8.09	7.9	5.19	5.20	5.1		—	—		—	—	
EC. C	16.819	6.50	7.26	122.1	0.80	3.00	50.5		—	—		—	—	
EC. C	0.000	0.80	3.65	0.0	0.50	0.65	0.0		—	—		—	—	
NO. 39	2.200	0.80	0.80	1.8	0.50	0.50	1.1		—	—		—	—	
NO. 39 + 5.0	2.600	0.80	0.80	2.1	0.50	0.50	1.3		—	—		—	—	
NO. 39 + 5.0	0.000	1.60	1.20	0.0	1.00	0.75	0.0		—	—		—	—	
NO. 39 + 13.7	13.350	1.60	1.60	21.4	1.00	1.00	13.4		—	—		—	—	
小 計	115.950			510.0			283.2			0.0			0.0	
合 計	214.450			1238.9			700.2							

舗装面積算定図 S=1:500



舗装面積 表層～上層 A=140.1m² (塗潰し部)
下層～凍抑 A= 94.8m² (斜線部)



舗装面積 表層～上層 A=481.5m² (塗潰し部)
下層～凍抑 A=172.3m² (斜線部)

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
歩道舗装工	<p>1. 表層工：⑦再生細粒度As(13F) t=3cm</p> <p>NO. 32 + 9.64 ~ NO. 34 = 30.365</p> <p>平均歩道幅 = (2.50 + 2.50) / 2 = 2.50</p> <p>A 35 = (2.50 - 0.32 - 0.72) × 30.365 = 44.3</p> <p>NO. 34 ~ NO. 36</p> <p>A 36 = 縁石隅切部 (CAD計測による) = 46.0</p> <p>NO. 36 ~ NO. 36 + 9.7 = 9.700</p> <p>平均歩道幅 = (2.50 + 2.50) / 2 = 2.50</p> <p>A 37 = 舗装幅 (平均歩道幅 - 境界ﾌﾞﾛｯｸ幅 - 側溝幅 - 擁壁幅) × 延長</p> <p>= (2.50 - 0.32 - 0.72 - 0.24) × 9.700</p> <p>= 11.8</p> <p>NO. 36 + 9.7 ~ NO. 38 + 17.8 = 48.100</p> <p>平均歩道幅 = (2.50 + 2.50) / 2 = 2.50</p> <p>A 38 = 舗装幅 (平均歩道幅 - 境界ﾌﾞﾛｯｸ幅 - 側溝幅 - 地先ﾌﾞﾛｯｸ幅) × 延長</p> <p>= (2.50 - 0.32 - 0.72 - 0.15) × 48.100</p> <p>= 63.0</p>	

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
歩道舗装工	1. 表層工：⑦再生細粒度As(13F) t=3cm	
	N0.34 + 4.9 ~ N0.34 + 14.5 (左側交差点隅切り部)	
	A39 = 交差点詳細図参照 = 34.4	
	$\Sigma A = A35 \sim 39 = 199.5$	199.5 m2
	2. 路盤工：切込碎石(C-20) t=10cm	
	A = 表層工と同面積 = 199.5	199.5 m2
	3. 凍上抑制層：路盤用砂 t=15cm	
	A = 表層工と同面積 = 199.5	199.5 m2

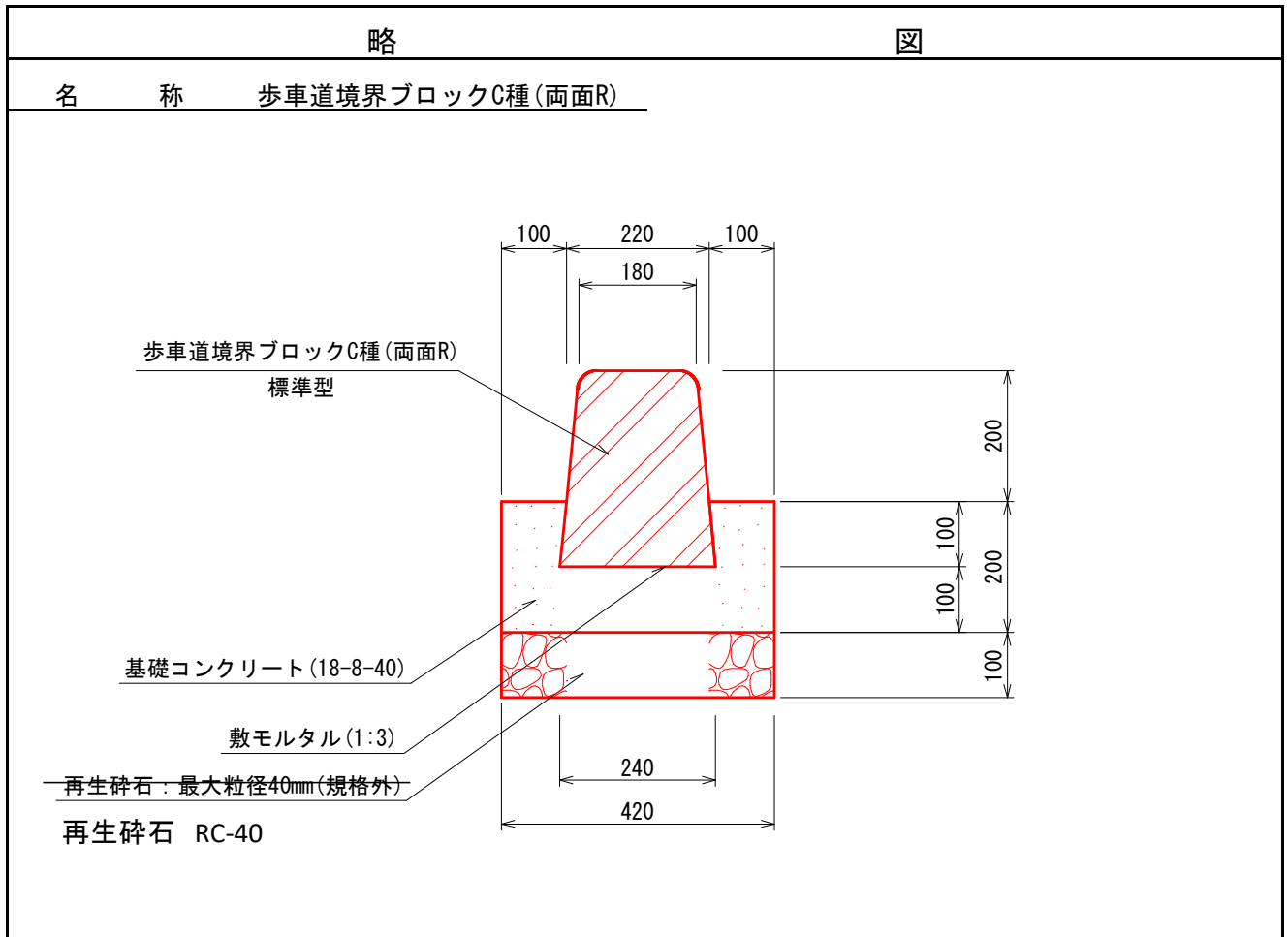
種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
進入路工	※舗装面積は詳細図参照	
	1. 表層工：⑤再生密粒度As(13F) t=3cm	
	A = 94.9	94.9 m2
	2. 路盤工：切込碎石(C-20) t=10cm	
	A = 94.9	94.9 m2

数量集計表

[illegible]

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
縁石工	1. 歩車道境界ブロックC種(両面R)	
	NO. 32 + 9.6 ~ NO. 38 + 17.8 (右側) = 120.8	
	NO. 34 + 4.9 ~ NO. 34 + 14.5 (左側) = 17.0	
	$\Sigma L = 137.8$	137.8 m
	コンクリート(18-8-40)	
	$V = 137.8 \times 6.1 \div 100.0 = 8.4$	m3
	型枠	
	$A = 137.8 \times 40.00 \div 100.0 = 55.1$	m2
	基礎碎石 RC-40 t=10cm	
	$A = 137.8 \times 42.00 \div 100.0 = 57.9$	m2
	目地板	
	$A = 137.8 \times 0.60 \div 100.0 = 0.8$	m2
	2. 地先境界ブロックC種	
	NO. 36 + 9.7 ~ NO. 38 + 17.8 (右側) = 50.9	50.9 m
	基礎碎石 RC-40 t=10cm	
	$A = 50.9 \times 25.0 \div 100.0 = 12.7$	m2

単 位 数 量 計 算 書



種 別	計 算 式	数 量
	※ 100 m 当り数量	
歩車道境界ブロック	C種 両面R(180/240×300×2000 W=296kg/個) =	49.8 個
基礎コンクリート	コンクリート(18-8-40)	
	$V = \{ 0.42 \times 0.20 - 1/2 \times (0.22 + 0.24) \times 0.10 \} \times 100.0$ =	6.1 m3
基礎型枠	$A = 0.20 \times 100.0 \times 2$ =	40.0 m2
基礎砕石	再生砕石：RC-40 t=10cm	
	$A = 0.42 \times 100.0$ =	42.0 m2
	$V = 0.42 \times 100.0 \times 0.10$ =	4.2 m3
目地材	瀝青質目地 t=10mm	
	$A = \{ 0.42 \times 0.20 - 1/2 \times (0.22 + 0.24) \times 0.10 \} \times 10.0$ =	0.6 m2

單位數量計算書

[illegible]

数量集計表

[illegible]

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
区画線工	<p>1. 溶融式区画線</p> <p>1) 実線 W=15cm</p> <p>外側線</p> <div> NO. 32 + 9.6 ~ NO. 34 + 8.4 (右側) = 38.8 NO. 34 + 8.4 ~ NO. 35 + 13.7 (右側隅切部) = 16.8 NO. 35 + 13.7 ~ NO. 41 + 3.2 (右側) = 109.5 </div> <hr/> <div> 右側合計 $\Sigma L = 165.1$ </div> <div> NO. 29 + 1.5 ~ NO. 34 + 3.6 (左側) = 102.1 NO. 34 + 3.6 ~ NO. 34 + 15.6 (左側隅切部) = 21.0 IP. 6 (左側隅切部) = 22.6 NO. 35 + 6.9 ~ NO. 35 + 13.0 (左側隅切部) = 9.2 NO. 35 + 13.0 ~ NO. 41 + 3.2 (左側) = 110.2 </div> <hr/> <div> 左側合計 $\Sigma L = 265.1$ </div> <div> ※ $\Sigma L = 165.1 + 265.1 = 430.2$ </div>	430.2 m

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
区画線工	<p>1. 溶融式区画線</p> <p>2) ゼブラ W=45cm</p> <p>①停止線</p> <div> <div>NO. 34 + 7.6 (左側)</div> <div>=</div> <div>3.60</div> </div> <div> <div>IP. 6 (町居平賀停車場線)</div> <div>=</div> <div>2.50</div> </div> <div> <div>NO. 35 + 4.6 (市道町居新屋線)</div> <div>=</div> <div>2.30</div> </div> <div> <div>NO. 35 + 13.7 (右側)</div> <div>=</div> <div>3.00</div> </div> <div> <div>$\Sigma L \textcircled{1} =$</div> <div>11.40</div> </div> <p>②横断歩道 (幅3.0m)</p> <div> <div>NO. 34 + 10.4 (本線横断部)</div> <div>平均長 L =</div> <div>9.60</div> </div> <div> <div>$L 3 = 9.60 \div 2 \div 0.45 \times 3.00$</div> <div>=</div> <div>32.0</div> </div> <div> <div>IP. 6 (町居平賀停車場線横断部)</div> <div>平均長 L =</div> <div>6.74</div> </div> <div> <div>$L 4 = 6.74 \div 2 \div 0.45 \times 3.00$</div> <div>=</div> <div>22.5</div> </div> <div> <div>NO. 35 + 8.1 (本線横断部)</div> <div>平均長 L =</div> <div>8.08</div> </div> <div> <div>$L 5 = 8.08 \div 2 \div 0.45 \times 3.00$</div> <div>=</div> <div>26.9</div> </div> <div> <div>$\Sigma L \textcircled{2} =$</div> <div>81.40</div> </div> <div> <div>$\times \Sigma L = 11.40 + 81.40$</div> <div>=</div> <div>92.80</div> </div>	92.80 m

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
区画線工	2. へ イト式区画線	
	1) 破線 W=15cm	
	① 中央線	
	NO. 29 + 1.5 ~ NO. 34 + 7.6	= 106.1
	NO. 35 + 13.7 ~ NO. 41 + 3.1	= 109.4
		<u><u>Σ L = 215.5</u></u>
	※ Σ L = 215.5 / 2	= 107.8
2. 区画線消去		
既設外側線（実線 W=15cm）		
NO. 38 + 17.8 ~ NO. 41 + 3.2（右側）	= 45.4	
NO. 39 + 7.8 ~ NO. 41 + 3.2（左側）	= 35.4	
	<u><u>Σ L = 80.8</u></u>	
	</	

数量集計表

[illegible]

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
道路付属物工	視線誘導標(ブロック用)スノーポール併用型 <div>NO. 32 + 9.6 ~ NO. 38 + 17.8 (右側) = 10</div> <div>NO. 34 + 4.9 ~ NO. 34 + 14.5 (左側) = 3</div> <div><div>Σ n = 13</div></div>	13 本