

令和元・2年度 総合交付金道路事業 市道南北線 道路改良工事 (市道6-74号線)

道路改良  
 構造物撤去工  
 構造物取壊し工

舗装版切断 アスファルト舗装版 15cm以下 撤去平面図から 8 m

$$8.0 = 8.0$$

舗装版破碎 アスファルト舗装版 15cm以下 780 m<sup>2</sup>

下記数量表より

$$340.4 + 442.6 = 783.0 \text{ m}^2$$

本線部 舗装版破碎数量表

本線部		幅		平均		面積		
測点	点間距離	舗装版破碎(左)	舗装版破碎(右)	舗装版破碎(左)	舗装版破碎(右)	距離	舗装版破碎(左)	舗装版破碎(右)
0+5.48		8.5	4.9					
0+10	4.52	4.8	5.0	6.65	4.95	4.52	30.1	22.40
KA1-1	7.76	4.7	5.1	4.75	5.05	7.76	36.9	39.20
1+0.0	2.24	4.7	5.1	4.70	5.10	2.24	10.5	11.40
1+10	10.00	4.4	5.5	4.55	5.30	10.00	45.5	53.00
KE1-1	7.61	4.0	5.8	4.20	5.65	7.61	32.0	43.00
KE1-2	16.24	3.3	4.9	3.65	5.35	16.24	59.3	86.90
3+0.0	6.15	3.4	4.4	3.35	4.65	6.15	20.6	28.60
3+6.9	6.90	3.5	3.9	3.45	4.15	6.90	23.8	28.60
KA1-2	6.79	3.3	4.2	3.40	4.05	6.79	23.1	27.50
4+0.0	6.31	3.1	4.7	3.20	4.45	6.31	20.2	28.10
KE2-1	14.22	2.3	5.7	2.70	5.20	14.22	38.4	73.90
計						88.74	340.4	442.60

舗装版破碎 コンクリート舗装版 15cm以下 80 m<sup>2</sup>

既設構造物取壊詳細図から

$$\textcircled{10} 24.0 + \textcircled{11} 55.9 = 79.9 \text{ m}^2$$

# コンクリート構造物取壊し

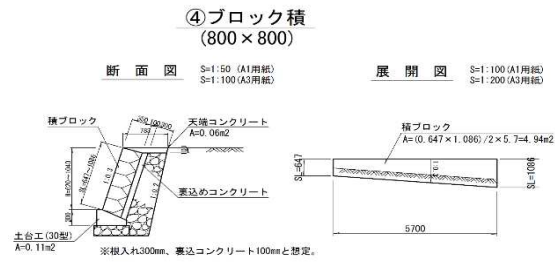
## 構造物取り壊し工 無筋構造物

105 m<sup>3</sup>

既設構造物取壊詳細図から

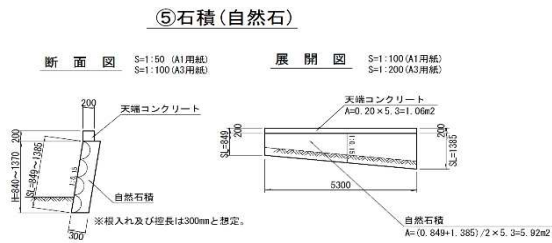
$$\textcircled{4} \quad 3.19 \quad + \quad \textcircled{5} \quad 0.21 \quad + \quad \textcircled{8} \quad 0.25 \quad + \quad \textcircled{9} \quad 81.87 \quad + \quad \textcircled{14} \quad 12.86 \quad + \quad \textcircled{15} \quad 6.80 \quad = \quad 105.2 \text{ m}^3$$

④ ブロック積 (800×800) L=3.5m



$$4.94 * ( 0.35 + 0.10 ) + ( 0.11 * 5.70 ) + ( 0.06 * 5.70 ) = 3.19 \text{ m}^3$$

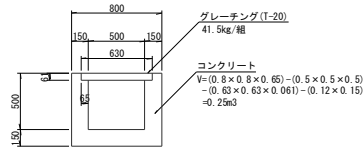
⑤ 石積



$$1.06 * 0.20 = 0.21 \text{ m}^3$$

⑧ 集水樹

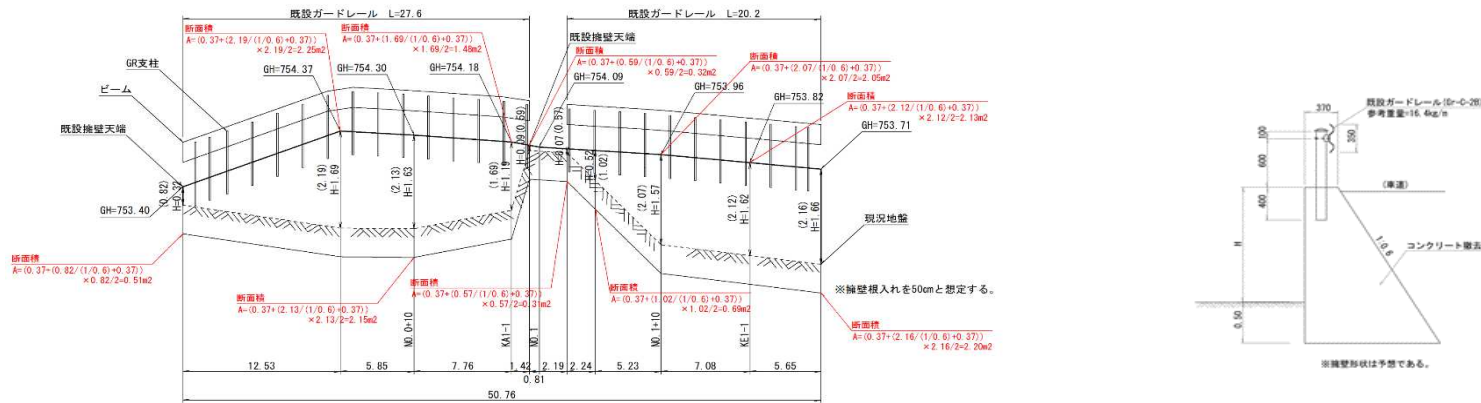
⑧集水樹  
(B500-L500-H500)



0.25 = 0.25 m³

⑨ 場所打ち重力式擁壁

展開図 縦=1:50 (A1用紙) 1:100 (A3用紙)  
横=1:250 (A1用紙) 1:500 (A3用紙)

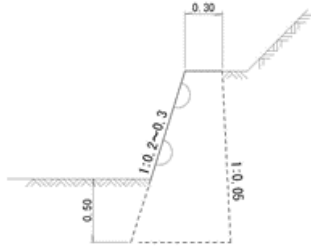


場所打ち重力擁壁取壊し数量表

本線部		幅	平均		体積	
測点	点間距離	断面積	断面積	距離	断面積	
1		0.51				
2	12.53	2.25	1.38	12.53	17.29	
3	5.85	2.15	2.20	5.85	12.87	
4	7.76	1.48	1.82	7.76	14.12	
5	1.42	0.32	0.90	1.42	1.28	
6	3.00	0.31	0.32	3.00	0.96	
7	2.24	0.69	0.50	2.24	1.12	
8	5.23	2.05	1.37	5.23	7.17	
9	7.08	2.13	2.09	7.08	14.80	
10	5.65	2.20	2.17	5.65	12.26	
計				50.76	81.87	

81.87 = 81.87 m³

⑭、⑮ 場所打ち重力式擁壁



⑭

断面積	断面積	延長	
( 1.06 + 0.73 ) ÷ 2	0.73	1.57	= 1.41 m3
( 0.73 + 0.63 ) ÷ 2	0.63	8.96	= 6.09 m3
( 0.63 + 0.69 ) ÷ 2	0.69	5.70	= 3.76 m3
( 0.69 + 0.69 ) ÷ 2	0.69	2.32	= 1.60 m3
		計	12.86 m3

⑮

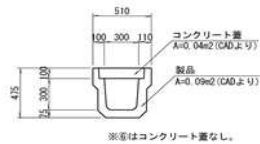
断面積	断面積	延長	
( 0.41 + 0.33 ) ÷ 2	0.33	10.37	= 3.84 m3
( 0.33 + 0.26 ) ÷ 2	0.26	9.36	= 2.76 m3
( 0.26 + 0.26 ) ÷ 2	0.26	0.78	= 0.20 m3
		計	6.80 m3

構造物取り壊し工 鉄筋構造物

2 m3

既設構造物取壊詳細図から

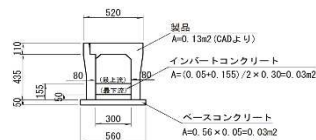
⑥ PU-3



⑥ 1.59 + ⑦ 0.76 = 2.4 m3

断面積 0.09 \* 延長 17.70 = 1.59 m3

⑦ 自由勾配側溝（横断用）



断面積 0.12 \* 延長 6.30 = 0.76 m3

運搬処理工

殻運搬

舗装版破碎殻運搬 アスファルト舗装版 L=8.3km					<b>31 m3</b>
	面積	*	厚み	=	
	783.0		0.04		31.3 m3
コンクリート無筋（無筋・有筋）殻運搬 L=4.2km					<b>105 m3</b>
			105.2	=	105.2 m3
コンクリート有筋（無筋・有筋）殻運搬 L=8.3km					<b>2 m3</b>
			2.4	=	2.4 m3

殻処分

アスファルト掘削廃材	有限会社 山浦建材				<b>74 t</b>
	体積	*	換算値	=	
	31.3		2.35		73.6 t
コンクリート無筋	株式会社山浦土木 小田井中間処理施設				<b>247 t</b>
	体積	*	換算値	=	
	105.2		2.35		247.2 t
コンクリート有筋	有限会社 山浦建材				<b>6 t</b>
	体積	*	換算値	=	
	2.4		2.50		6.0 t

防護柵撤去工

防護柵撤去

ガードレール撤去 Co建込	既設構造物取壊詳細図(2) ㊸から				<b>48 m</b>
	27.6	+	20.2	=	47.8 m

擁壁工  
作業土工

床掘り 土砂 平均施工幅1 m以上2 m未満 500 m3

$$418.3 + 55.1 + 51.00 - ( \text{⑭、⑮重力式擁壁控除} \begin{matrix} 6.80 + 12.9 \end{matrix} ) = 504.7 \text{ m3}$$

埋戻し 発生土 最大埋戻幅1 m以上4 m未満 440 m3

$$\text{埋戻し} \quad \begin{matrix} 6-74号 \\ 353.7 \end{matrix} + \begin{matrix} 7-104号 \\ 33.9 \end{matrix} + \begin{matrix} \text{斜路} \\ 51.0 \end{matrix} = 438.6 \text{ m2}$$

床掘り土量計算表

本線部			断面積		距離				体積
測点	点間距離	半径 R	床掘	平均床掘	e	平均 e'	(R ± e')	実距離	床掘
							R		
BP		0	3.4						
0+10.0	10.00	0	3.5	3.45			1.00	10.00	34.5
KA1-1	7.76	475	5.3	4.40	-5.21		1.00	7.76	34.1
1+0.0	2.24	475	5.2	5.25	-5.21	-5.21	0.99	2.22	11.7
1+10.0	10.00	81	5.1	5.15	-4.82	-5.02	0.94	9.40	48.4
KE1-1	7.61	50	5.8	5.45	-4.60	-4.71	0.91	6.93	37.8
KE1-2	16.24	50	3.3	4.55	-5.90	-5.25	0.90	14.62	66.5
3+0.0	6.15	72	5.7	4.50	-5.35	-5.63	0.92	5.66	25.5
3+6.9	6.90	146	5.8	5.75	-4.93	-5.14	0.96	6.62	38.1
KA1-2	6.79	146	6.0	5.90	-4.72	-4.83	0.97	6.59	38.9
4+0.0	6.31	121	5.3	5.65	4.63	-0.04	1.00	6.31	35.7
4+8.97	8.97	49	5.3	5.30	4.63	-0.36	0.99	8.88	47.1
計								84.99	418.3

7-104号線 横断図 KE1-2より

$$\text{断面積} \quad 2.6 * ( \text{L型擁壁延長} \begin{matrix} 4.6 + 16.6 \end{matrix} ) = 55.1 \text{ m3}$$

斜路土量計算表

斜路		幅		平均			体積	
測点	点間距離	断面積		断面積		距離	断面積	
BP		7.10						
IP1	3.00	4.10		5.60		3.00	16.8	
IP2	8.60	1.90		3.00		8.60	25.8	
EP	8.37	0.10		1.00		8.37	8.4	
計						19.97	51.0	

埋戻し土量計算表

本線部			断面積		距離				体積
測点	点間距離	半径 R	埋戻	平均埋戻	e	平均 e'	(R ± e')	実距離	埋戻
							R		
BP		0	5.0						
0+10.0	10.00	0	5.8	5.40			1.00	10.00	54.0
KA1-1	7.76	475	7.0	6.40	-4.83		1.00	7.76	49.7
1+0.0	2.24	475	6.1	6.55	-4.83	-4.83	0.99	2.22	14.5
1+10.0	10.00	81	5.8	5.95	-4.35	-4.59	0.94	9.40	55.9
KE1-1	7.61	50	6.3	6.05	-4.12	-4.24	0.92	7.00	42.4
KE1-2	16.24	50	1.9	4.10	-5.90	-5.01	0.90	14.62	59.9
3+0.0	6.15	72	2.5	2.20	-5.35	-5.63	0.92	5.66	12.5
3+6.9	6.90	146	2.4	2.45	-4.93	-5.14	0.96	6.62	16.2
KA1-2	6.79	146	2.2	2.30	-4.72	-4.83	0.97	6.59	15.2
4+0.0	6.31	121	2.2	2.20	4.63	-0.04	1.00	6.31	13.9
4+8.97	8.97	49	2.2	2.20	4.63	-0.36	0.99	8.88	19.5
計								85.06	353.7

7-104号線 横断図 KE1-2より

$$\text{断面積 } 1.6 * (\text{L型擁壁延長 } 4.6 + 16.6) = 33.9 \text{ m}^3$$

斜路土量計算表

斜路		幅		平均			体積	
測点	点間距離	断面積		断面積		距離	断面積	
BP		6.20						
IP1	3.00	3.30		4.75		3.00	14.25	
IP2	8.60	1.00		2.15		8.60	18.49	
EP	6.55	0.00		0.50		6.55	3.28	
計						18.15	36.02	

基面整正

基面整正

200 m2

200.1 = 200.1 m2

基面整正数量表

種別	細別	測点	延長	整正幅	基面整正
PL-垂直擁壁	逆台形金網式擁壁	NO.2+3.17 ~ NO.4+8.97	44.00	1.30	57.2
PL-L型擁壁	H=2.00	BP ~ NO.2+3.17	1.16	1.90	2.2
(長野県タイプ)	H=2.25		18.00	2.05	36.9
	H=2.50		12.00	2.20	26.4
PL-L型擁壁	110SW		1.30	1.30	1.7
(天端自在)	120SW		1.30	1.38	1.8
	140SW		2.00	1.50	3.0
	170SW		1.18	1.70	2.0
	180SW		1.18	1.78	2.1
	200SW		4.00	1.85	7.4
	210SW		4.00	1.90	7.6
	220SW		4.50	1.98	8.9
	230SW		3.00	2.03	6.1
	240SW		3.00	2.10	6.3
PL-L型擁壁	H=2.25	斜路	14.90	2.05	30.5
			小計		200.1



プレキャスト擁壁工

**プレキャスト擁壁 長野県タイプ H=2.00m 短尺** **1.2 m**

---

プレキャスト擁壁高さ 1.0mを超え2.0m以下 基礎砕石あり 均しコンクリートあり 1.16 = 1.2 m

**プレキャスト擁壁 長野県タイプ H=2.25m** **30 m**

---

プレキャスト擁壁高さ 2.0mを超え3.5m以下 基礎砕石あり 均しコンクリートあり 18.00 + 斜路  
12.00 = 30.0 m

**プレキャスト擁壁 長野県タイプ H=2.25m 底板加工** **1.2 m**

---

プレキャスト擁壁高さ 2.0mを超え3.5m以下 基礎砕石あり 均しコンクリートあり 斜路  
1.21 = 1.2 m

**プレキャスト擁壁 長野県タイプ H=2.25m 底板加工** **1.7 m**

---

プレキャスト擁壁高さ 2.0mを超え3.5m以下 基礎砕石あり 均しコンクリートあり 斜路  
1.67 = 1.7 m

**プレキャスト擁壁 長野県タイプ H=2.50m** **12 m**

---

プレキャスト擁壁高さ 2.0mを超え3.5m以下 基礎砕石あり 均しコンクリートあり 12.00 = 12.0 m

**プレキャスト擁壁 天端勾配自在型 H=1.10m 短尺** **1.3 m**

---

プレキャスト擁壁高さ 1.0mを超え2.0m以下 基礎砕石あり 均しコンクリートあり 1.30 = 1.3 m

**プレキャスト擁壁 天端勾配自在型 H=1.20m 短尺** **1.3 m**

---

プレキャスト擁壁高さ 1.0mを超え2.0m以下 基礎砕石あり 均しコンクリートあり 1.30 = 1.3 m

**プレキャスト擁壁 天端勾配自在型 H=1.40m** **2 m**

---

プレキャスト擁壁高さ 1.0mを超え2.0m以下 基礎砕石あり 均しコンクリートあり 2.00 = 2.0 m

**プレキャスト擁壁 天端勾配自在型 H=1.70m 短尺** **1.2 m**

---

プレキャスト擁壁高さ 1.0mを超え2.0m以下 基礎砕石あり 均しコンクリートあり 1.18 = 1.2 m

**プレキャスト擁壁 天端勾配自在型 H=1.80m 短尺** **1.2 m**

---

プレキャスト擁壁高さ 1.0mを超え2.0m以下 基礎砕石あり 均しコンクリートあり 1.18 = 1.2 m

**プレキャスト擁壁 天端勾配自在型 H=2.00m** **4 m**

---

プレキャスト擁壁高さ 1.0mを超え2.0m以下 基礎砕石あり 均しコンクリートあり 4.00 = 4.0 m

**プレキャスト擁壁 天端勾配自在型 H=2.10m** **4 m**

---

プレキャスト擁壁高さ 2.0mを超え3.5m以下 基礎砕石あり 均しコンクリートあり 4.00 = 4.0 m

<b>プレキャスト擁壁 天端勾配自在型 H=2.20m</b>				<b>4.5</b>	<b>m</b>
プレキャスト擁壁高さ	2.0mを超え3.5m以下	基礎碎石あり	均しコンクリートあり	4.50	= 4.5 m
<b>プレキャスト擁壁 天端勾配自在型 H=2.30m</b>				<b>3.0</b>	<b>m</b>
プレキャスト擁壁高さ	2.0mを超え3.5m以下	基礎碎石あり	均しコンクリートあり	3.00	= 3.0 m
<b>プレキャスト擁壁 天端勾配自在型 H=2.40m</b>				<b>3.0</b>	<b>m</b>
プレキャスト擁壁高さ	2.0mを超え3.5m以下	基礎碎石あり	均しコンクリートあり	3.00	= 3.0 m

垂直擁壁工

垂直擁壁基礎

基礎材 基礎碎石 t=10cm 57 m2

---

再生クラッシュランRC-40 7.5cmを超え12.5cm以下 57.20 = 57.2 m2

根石ブロック 110型 1.30 \* 44.0 = 57.2 m2

基礎コンクリート t=10cm 6 m3

---

コンクリート 無筋構造物 18-8-25BB (W/C60%以下) 5.70 = 5.7 m2

根石ブロック 110型 1.30 \* 0.1 \* 44.0 = 5.7 m3

型枠 一般型枠 無筋構造物 9 m2

---

44.0 \* 0.10 \* 2 = 8.8 m2

垂直擁壁

垂直擁壁組立設置工 L=44.0m 1 式

---

垂直擁壁 (標準ブロック) 500×1000×370 105 = 105 個

垂直擁壁 (L型金網) 100型 500×1000×650 22.0 = 22.0 m2

垂直擁壁 (L型金網) 150型 500×1000×1150 30.5 = 30.5 m2

垂直擁壁（根石ブロック）110型 500×1000×1100			44	=	44 個
垂直擁壁（端部網）50型 500×500			3	=	3 枚
垂直擁壁（端部網）100型 500×900			2	=	2 枚
垂直擁壁（端部網）150型 500×1400			1	=	1 枚
中詰材保持シート（W=600 t=0.5mm）			145.0	=	145 m
吸出し防止材（W=1000 t=10mm）			35.0	=	35 m <sup>2</sup>
垂直擁壁組立設置工 標準ブロック・L型金網（100m <sup>2</sup> 当り）		100型 22.0	+	150型 30.5	= 53 m <sup>2</sup>
垂直擁壁組立設置工 根石ブロック（100m <sup>2</sup> 当り）			22.0	=	22 m <sup>2</sup>
垂直擁壁組立設置工 端部網（100m <sup>2</sup> 当り）	50型 0.75	+	100型 0.90	+	150型 0.70 = 2 m <sup>2</sup>



型枠 一般型枠 小型構造物

$$\frac{(1.31 \times 1.02 + 1.31 \times 1.44) / 2 + (0.3 + 1.44 + 0.83) / 2}{1.50} = 3.5 \text{ m}^2$$

基礎砕石 再生クラッシャーラン40-0 t=15cm

$$1.51 \times 0.83 = 1.3 \text{ m}^2$$

## 小口止工2

1 箇所

コンクリート 小型構造物 18-8-40BB (W/C60%以下)

$$\frac{(1.75 \times 0.30 + 0.30 \times 0.56 + 2.31 \times 0.91) / 2 + (0.30 + 2.31 \times 0.91) / 2}{0.30} = 0.9 \text{ m}^3$$

型枠 一般型枠 小型構造物

$$\frac{0.30 \times 0.56 + (0.30 + 0.91) / 2 + (0.30 + 0.91) / 2}{1.75 + 0.99} + \frac{(0.30 + 0.91) / 2 + 2.31 \times 0.34}{2.41} = 3.9 \text{ m}^2$$

基礎砕石 再生クラッシャーラン40-0 t=15cm

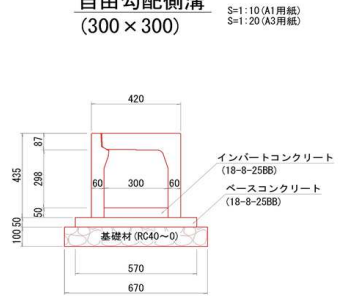
$$1.11 \times 1.09 = 1.2 \text{ m}^2$$





## 自由勾配側溝

自由勾配側溝  
(300×300)



## 平均断面

床掘 小規模  
埋戻し 小規模

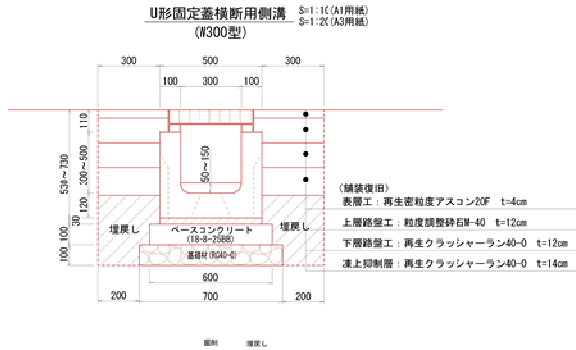
$$A = 0.2 \text{ m}^2$$

$$A = 0.1 \text{ m}^2$$

	断面積	*	延長	=	
床掘	0.2	*	8.2	=	1.6 m <sup>3</sup>
埋戻し	0.1	*	8.2	=	0.8 m <sup>3</sup>

## 横断水路 (2)

U形固定蓋横断側溝 (W300型)



## 平均断面

床掘 小規模  
埋戻し 小規模

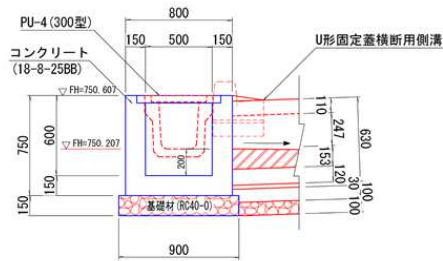
$$A = 0.8 \text{ m}^2$$

$$A = 0.2 \text{ m}^2$$

	断面積	*	延長	=	
床掘	0.8	*	7.3	=	5.8 m <sup>3</sup>
埋戻し	0.2	*	7.3	=	1.5 m <sup>3</sup>

集水桝 (2)

断面図



※コンクリートの水セメント比は全て60%以下とする。

平均断面

床掘 小規模  
埋戻し 小規模

$$A = 1.1 \text{ m}^2$$

$$A = 0.3 \text{ m}^2$$

床掘	断面積	1.1	*	延長	0.8	=	0.9 m <sup>3</sup>
埋戻し	断面積	0.3	*	延長	0.8	=	0.2 m <sup>3</sup>

側溝工

プレキャストU型側溝 PU4-30型

80 m

$$80.4 = 80.4 \text{ m}$$

10.0m当たり 材料  
基礎碎石 (t=10cm)

碎石幅	0.50	*	布設延長	10.00	*	厚	0.10	=	0.50 m <sup>3</sup>
-----	------	---	------	-------	---	---	------	---	---------------------

側溝蓋

PU4-30型用 CO蓋

L=1.0m

72 枚

PU4-30型用 グレーチング蓋

L=1.0m

9 枚

側溝工

プレキャストU型側溝 PU3-30型 7 m

---

$$1.0 + 6.0 = 7.0 \text{ m}$$

10.0m当たり 材料  
基礎砕石 (t=10cm)

砕石幅	*	布設延長	*	厚	=	0.56 m <sup>3</sup>
0.56		10.00		0.10		

側溝蓋

PU3-30型用 CO蓋 L=0.5m 12 枚

---

自由勾配側溝300×300 8 m

---

10.0m当たり 材料

※製品代金本体のみ蓋なし単価

$$8.2 = 8.2 \text{ m}$$

底部コンクリート (材料)	0.050	*	0.30	*	10.0	=	0.15 m <sup>3</sup>
---------------	-------	---	------	---	------	---	---------------------

基礎コンクリート (材料)	$\Lambda$ -入幅	*	布設延長	*	$\Lambda$ -入厚	=	0.29 m <sup>3</sup>
	0.57		10.00		0.05		

基礎砕石 (t=10cm)	砕石幅	*	布設延長	*	基礎厚	=	0.67 m <sup>3</sup>
	0.67		10.0		0.10		

側溝蓋

自由勾配側溝300型用 CO蓋 L=0.5m 6 枚

自由勾配側溝300型用 グレーチング蓋 L=0.5m 2 枚

側溝工

U型固定蓋自由勾配横断用側溝300型 H300 7 m

7.25 = 7.25 m

10.0m当たり 材料

※製品代金本体のみ蓋なし単価

基礎コンクリート (材料)  $\text{バ}^{-}\text{入幅} \times \text{布設延長} \times \text{バ}^{-}\text{入厚} = 0.60 \times 10.00 \times 0.10 = 0.60 \text{ m}^3$

基礎碎石 (t=10cm)  $\text{碎石幅} \times \text{布設延長} \times \text{基礎厚} = 0.70 \times 10.0 \times 0.10 = 0.70 \text{ m}^3$

底部コンクリート (材料)  $(0.150 + 0.050) / 2 \times 0.30 \times 4.00 + 0.30 \times 3.25 = 0.17 \text{ m}^3$

側溝蓋

U型固定蓋自由勾配横断用側溝300型用受枠 L=2.0m 4 枚

U型固定蓋自由勾配横断用側溝300型用蓋 グレーチング L=1.0m ボルト固定式 8 枚

側溝工

**プレキャストL型側溝（PLガッター）B200-H150-T150（両面RAタイプ） 斜17° 1 87 m**

	86.6	=	86.6 m
1.0m当たり 材料			
PLガッターG・（GC）両面RA L-2000	=		0.50 個
歩車道境界ブロック 再利用設置 1000超2000mm以下、150以上550kg未満	=		1 m
基礎砕石（t=10cm）			
砕石幅	0.440	*	布設延長
			1.00
	=		0.44 m <sup>2</sup>

**プレキャストL型側溝（PLガッター）B200-H150-T150（両面RAタイプ） 斜17° 2 17 m**

	16.5	=	16.5 m
1.0m当たり 材料			
PLガッターG・（GC）両面RA L-2000	=		0.50 個
歩車道境界ブロック 再利用設置 1000超2000mm以下、150以上550kg未満	=		1 m
基礎砕石（t=10cm）			
砕石幅	0.380	*	布設延長
			1.00
	=		0.38 m <sup>2</sup>

**PLガッター 水抜き部 9 箇所**

暗渠配水管布設	0.27	+	0.17	=	0.4 m
直管 VU150					0.3 m
曲管 VU150×90°					1 個
削孔 φ150mm用					1 箇所

集水桝・マンホール工

現場打ち集水桝 集水桝(2)

1 箇所

一基当たり

コンクリート18-8-25BB W/C60%以下

0.80 \* 0.80 \* 0.75 - 0.50 \* 0.50 \* 0.60

- 0.30 \* 0.30 \* 0.15 \* 2 = 0.30 m3

グレーチング桝蓋 500\*500 t-25 (普通目) 受枠込 = 1.0 組

舗装  
道路土工  
掘削工

掘削 土砂 掘削工計算表より 80 m3

$$\begin{array}{rccccccccc} & & & & \text{左側} & & \text{右側} & & \text{舗装版控除} & & \\ & & & & 79.3 & + & 27.9 & - & 31.3 & = & 75.9 \text{ m3} \end{array}$$

歩道盛立 購入土 2.5m未満 下記歩道盛立計算書より 50 m3

$$\begin{array}{rccccccccc} & & & \text{擁壁工} & & \text{道路掘削} & & \text{盛土} & & & \\ \text{不足土} & & & 17.4 & + & 75.9 & - & 130.6 & / & 0.9 & = & -51.8 \text{ m3} \end{array}$$

$$\begin{array}{rccccccccc} & & & & & \text{掘削} & & \text{埋戻し} & & & \\ \text{擁壁工発生土} & & & & & 504.7 & - & 438.6 & / & 0.9 & = & 17.4 \text{ m3} \end{array}$$

歩道盛立 発生土 2.5m未満 下記歩道盛立計算書より 80 m3

$$\begin{array}{rccccccc} & & & & \text{盛土} & & \text{不足土} & & \\ & & & & 130.6 & - & 51.8 & = & 78.8 \text{ m3} \end{array}$$

掘削工数量表

本線部		面積		平均			体積	
測点	点間距離	左側	右側	左側	右側	距離	左側	右側
BP		0.5	0.2					
0+10.0	10.00	0.7	0.3	0.60	0.25	10.00	6.0	2.50
KA1-1	7.76	0.6	0.4	0.65	0.35	7.76	5.0	2.70
1+0.0	2.24	0.6	0.2	0.60	0.30	2.24	1.3	0.70
1+10.0	10.00	0.9	0.2	0.75	0.20	10.00	7.5	2.00
KE1-1	7.61	1.8	0.8	1.35	0.50	7.61	10.3	3.80
KE1-2	16.24	1.4	0.2	1.60	0.50	16.24	26.0	8.10
3+0.0	6.15	0.7	0.2	1.05	0.20	6.15	6.5	1.20
3+6.9	6.90	0.7	0.2	0.70	0.20	6.90	4.8	1.40
KA1-2	6.79	0.5	0.2	0.60	0.20	6.79	4.1	1.40
4+0.0	6.31	0.4	0.2	0.45	0.20	6.31	2.8	1.30
KE2-13	14.22	0.3	0.2	0.35	0.20	14.22	5.0	2.80
計						94.22	79.3	27.9

歩道盛立数量表

本線部		面積		平均			体積	
測点	点間距離	歩道盛立		歩道盛立		距離	歩道盛立	
BP		1.8						
0+10.0	10.00	2.3		2.05		10.00	20.5	
KA1-1	7.76	1.8		2.05		7.76	15.9	
1+0.0	2.24	2.5		2.15		2.24	4.8	
1+10.0	10.00	3.1		2.80		10.00	28.0	
KE1-1	7.61	2.4		2.75		7.61	20.9	
KE1-2	16.24	0.5		1.45		16.24	23.5	
3+0.0	6.15	0.5		0.50		6.15	3.1	
3+6.9	6.90	0.2		0.35		6.90	2.4	
KA1-2	6.79	0.2		0.20		6.79	1.4	
4+0.0	6.31	0.3		0.25		6.31	1.6	
KE2-13	14.22	0.9		0.60		14.22	8.5	
計						94.22	130.6	



舗装工

舗装準備工 車道部  
不陸修正

不陸修正 補足材料なし 下記面積計算より **83 m2**

$$82.9 = 82.9 \text{ m2}$$

不陸正整 補足材料（粒度調整砕石M-40 平均 t =57mm） **511 m2**

$$W1 \\ 510.5 = 510.5 \text{ m2}$$

不陸正整 補足材料（再生クラッシャランRC-40 平均 t =65mm） **99 m2**

$$W2 \\ 99.4 = 99.4 \text{ m2}$$

アスファルト舗装工 車道部

凍上抑制層 再生クラッシャランRC-40 t=140mm **201 m2**

$$\text{横断水路 (3)} \\ 4.4 + W4 \\ 196.3 = 200.7 \text{ m2}$$

下層路盤工 再生クラッシャランRC-40 t=120mm **201 m2**

$$\text{横断水路 (3)} \\ 4.4 + W4 \\ 196.3 = 200.7 \text{ m2}$$

上層路盤工 粒度調整砕石M-40 t=120mm **300 m2**

$$\text{横断水路 (3)} \\ 4.4 + W2 \\ 99.4 + W4 \\ 196.3 = 300.1 \text{ m2}$$

表層工 再生密粒度アスコン20F t=40mm **811 m2**

$$W1 \\ 510.5 + W2 \\ 99.4 + W4 \\ 200.7 = 810.6 \text{ m2}$$

薄層カラー舗装工

薄層カラー舗装 樹脂系すべり止め舗装工 RPN-301 トップコートあり

75 m2

75.3 = 75.3 m2

車道部 不陸整正数量表 (補足材なし)

本線部		幅		平均		面積	
測点	点間距離	補足材なし		補足材なし		距離	補足材なし
0+5.48		0.1					
0+10.0	4.52	0.1		0.10		4.52	0.5
KA1-1	7.76	0.2		0.15		7.76	1.2
1+0.0	2.24	0.5		0.35		2.24	0.8
1+10.0	10.00	0.2		0.35		10.00	3.5
KE1-1	7.61	1.9		1.05		7.61	8.0
KE1-2	16.24	2.8		2.35		16.24	38.2
3+0.0	6.15	0.5		1.65		6.15	10.1
3+6.9	6.90	1.0		0.75		6.90	5.2
KA1-2	6.79	0.2		0.60		6.79	4.1
4+0.0	6.31	0.2		0.20		6.31	1.3
KE2-13	14.22	1.2		0.70		14.22	10.0
計						88.74	82.9

車道部 車道舗装数量表 (W1、W2)

本線部		幅		平均			面積	
測点	点間距離	W1	W2	W1	W2	距離	W1	W2
0+5.48		0.00	7.30					
0+8.77	3.29	0.00	7.06	0.00	7.18	3.29	0.0	23.6
0+10	1.23	0.00	7.06	0.00	7.06	1.23	0.0	8.7
KA1-1	7.76	4.77	2.40	2.39	4.73	7.76	18.5	36.7
KA1-1	0.00	5.01	2.40	4.89	2.40	0.00	0.0	0.0
0+18.76	1.00	5.01	0.00	5.01	1.20	1.00	5.0	1.2
0+18.76	0.00	5.51	0.00	5.26	0.00	0.00	0.0	0.0
1+0.0	1.24	8.06	0.00	6.79	0.00	1.24	8.4	0.0
1+10.0	10.00	7.59	0.00	7.83	0.00	10.00	78.3	0.0
KE1-1	7.61	4.30	0.00	5.95	0.00	7.61	45.3	0.0
2+4.14	6.53	5.44	0.00	4.87	0.00	6.53	31.8	0.0
KE1-2	9.71	6.48	0.00	5.96	0.00	9.71	57.9	0.0
3+0.0	6.15	7.49	0.00	6.99	0.00	6.15	43.0	0.0
3+5.0	5.00	7.25	0.00	7.37	0.00	5.00	36.9	0.0
3+6.29	1.29	7.12	0.00	7.19	0.00	1.29	9.3	0.0
3+6.29	0.00	6.25	0.00	6.69	0.00	0.00	0.0	0.0
3+6.65	0.36	6.25	0.00	6.25	0.00	0.36	2.3	0.0
3+7.43	0.78	6.25	0.00	6.25	0.00	0.78	4.9	0.0
3+7.43	0.00	7.08	0.00	6.67	0.00	0.00	0.0	0.0
KA1-2	6.26	6.96	0.00	7.02	0.00	6.26	43.9	0.0
4+0.0	6.31	7.45	0.00	7.21	0.00	6.31	45.5	0.0
KE2-1	14.22	3.72	4.10	5.59	2.05	14.22	79.5	29.2
計						88.74	510.5	99.4

車道部 車道舗装数量表 (W4)

本線部		幅		平均		面積	
測点	点間距離	W4		W4		距離	W4
O+5.48		2.60					
O+8.77	3.29	2.60		2.60		3.29	8.6
O+10	1.23	2.60		2.60		1.23	3.2
KA1-1	7.76	2.30		2.45		7.76	19.0
KA1-1	0.00	2.30		2.30		0.00	0.0
O+18.76	1.00	2.30		2.30		1.00	2.3
O+18.76	0.00	1.80		2.05		0.00	0.0
1+0.0	1.24	1.80		1.80		1.24	2.2
1+10.0	10.00	3.00		2.40		10.00	24.0
KE1-1	7.61	5.13		4.07		7.61	31.0
2+4.14	6.53	4.88		5.01		6.53	32.7
KE1-2	9.71	2.90		3.89		9.71	37.8
3+0.0	6.15	0.90		1.90		6.15	11.7
3+5.0	5.00	0.50		0.70		5.00	3.5
3+6.29	1.29	0.50		0.50		1.29	0.6
3+6.29	0.00	1.20		0.85		0.00	0.0
3+6.65	0.36	1.20		1.20		0.36	0.4
3+7.43	0.78	1.20		1.20		0.78	0.9
3+7.43	0.00	0.50		0.85		0.00	0.0
KA1-2	6.26	0.50		0.50		6.26	3.1
4+0.0	6.31	0.50		0.50		6.31	3.2
KE2-1	14.22	1.20		0.85		14.22	12.1
計						88.74	196.3

横断水路 (3)

$$\begin{array}{ccccccc}
 \text{延長} & & \text{幅} & & & & \\
 0.30 & * & 7.25 & * & 2.0 & = & 4.4 \text{ m}^2
 \end{array}$$

アスファルト舗装工 歩道部（一般部）

凍上抑制層 再生クラッシャーランRC-40 t=150mm 78 m2

W5  
77.7 = 77.7 m2

路盤工 再生クラッシャーランRC-40 t=100mm 78 m2

W5  
77.7 = 77.7 m2

表層工 再生細粒度アスコン13 t=30mm 78 m2

W5  
77.7 = 77.7 m2

アスファルト舗装工 歩道部（乗入部）

凍上抑制層 再生クラッシャーランRC-40 t=200mm 8 m2

W6  
7.8 = 7.8 m2

路盤工 粒度調整砕石M-25 t=100mm 8 m2

W6  
7.8 = 7.8 m2

表層工 再生細粒度アスコン13 t=40mm 8 m2

W6  
7.8 = 7.8 m2

本線部 歩道舗装数量表

本線部		幅		平均			面積	
測点	点間距離	W5	W6	W5	W6	距離	W5	W6
0+5.48		1.17	0.00					
0+10	4.52	1.17	0.00	1.17	0.00	4.52	5.3	0.0
KA1-1	7.76	1.17	0.00	1.17	0.00	7.76	9.1	0.0
1+0.0	2.23	1.17	0.00	1.17	0.00	2.23	2.6	0.0
1+10.0	9.56	1.17	0.00	1.17	0.00	9.56	11.2	0.0
KE1-1	6.83	1.17	0.00	1.17	0.00	6.83	8.0	0.0
2+2.47	4.86	1.17	0.00	1.17	0.00	4.86	5.7	0.0
2+2.47	0.00	0.81	0.00	0.99	0.00	0.00	0.0	0.0
2+4.14	0.84	0.81	0.00	0.81	0.00	0.84	0.7	0.0
KE2-1	8.58	0.81	0.00	0.81	0.00	8.58	6.9	0.0
3+0.0	5.57	0.81	0.00	0.81	0.00	5.57	4.5	0.0
3+5.0	4.73	0.81	0.00	0.81	0.00	4.73	3.8	0.0
3+6.9	1.83	0.81	0.00	0.81	0.00	1.83	1.5	0.0
KA1-2	6.69	0.81	0.00	0.81	0.00	6.69	5.4	0.0
4+0.0	6.42	0.81	0.00	0.81	0.00	6.42	5.2	0.0
4+8.97	9.57	0.81	0.00	0.81	0.00	9.57	7.8	0.0
4+8.97	0.00	0.00	1.31	0.41	0.66	0.00	0.0	0.0
KE2-1	5.83	0.00	1.31	0.00	1.31	5.83	0.0	7.6
4+14.35	0.17	0.00	1.31	0.00	1.31	0.17	0.0	0.2
計						85.99	77.7	7.8

コンクリート舗装工

路盤工 再生クラッシュラン-40 t=12cm			50 m2
	斜路		
	49.9	=	49.9 m2

コンクリート舗装工 コンクリート18-8-25BB (W/C60%以下) t=12cm			50 m2
	斜路		
	49.9	=	49.9 m2

補強鉄筋D6@150 (格子) 49.9 m2

防護柵工

防止柵工

転落防止柵設置工 パネル式（縦格子型） H=1.1m コンクリート建込用 支柱間隔 3m 44 m

44.0 = 44.0 m

転落防止柵設置工 パネル式（縦格子型） H=1.1m 土中建込用 支柱間隔 3m 57 m

4.6 + 52.0 = 56.6 m

区画線工

区画線工

ペイント式区画線 実線 白 15cm ペイント式 加熱 供用区間 222 m

⑱ 45.0 + ⑳ 87.8 + ㉑ 89.1 = 221.9 m

ペイント式区画線 破線 白 15cm ペイント式 加熱 供用区間 10 m

㉒ 10.0 = 10.0 m

熔融式区画線 ゼブラゾーン ゼブラ 白 45cm 熔融式 供用区間 25 m

⑲ 25.1 = 25.1 m



溶融式区画線 ゼブラゾーン ゼブラ 白 15cm 溶融式 供用区間 70 m

---

$$\textcircled{19} \quad 70.4 \quad = \quad 70.4 \text{ m}$$

溶融式区画線 停止線 白 45cm 溶融式 供用区間 6 m

---

$$\textcircled{22} \quad 6.0 \quad = \quad 6.0 \text{ m}$$

溶融式区画線 記号・文字 白 15cm 溶融式 供用区間 58 m

---

$$\textcircled{16} \quad 13.3 \quad + \quad \textcircled{17} \quad 44.4 \quad = \quad 57.7 \text{ m}$$

#### 仮設工

交通管理工

交通誘導警備員

交通誘導警備員B 237 人

---

#### 技術管理費

簡易支持力測定 5 試験

---

令和元・2年度 総合交付金道路事業 市道南北線 道路改良工事 (市道7-104号線)

道路改良

構造物撤去工

構造物取壊し工

舗装版切断 アスファルト舗装版 15cm以下 撤去平面図から 22 m

$$8.1 + 5.1 + 9.1 = 22.3$$

舗装版破碎 アスファルト舗装版 15cm以下 1,700 m<sup>2</sup>

$$\begin{array}{r} \text{取付部} \\ 67.6 \end{array} + 41.3 + 27.4 + \begin{array}{r} \text{下記数量表より} \\ 1566.3 \end{array} = 1,702.6 \text{ m}^2$$

本線部 舗装版破碎数量表

本線部		幅		平均		面積	
測点	点間距離	舗装版破碎		舗装版破碎	距離	舗装版破碎	
KE1-1		7.95					
3+0.0	7.46	7.75		7.85	7.46	58.6	
3+10.0	10.00	7.85		7.80	10.00	78.0	
4+0.0	10.00	8.20		8.03	10.00	80.3	
KAE1	12.71	9.30		8.75	12.71	111.2	
KEE1	5.12	8.95		9.13	5.12	46.7	
5+0.0	2.17	9.10		9.03	2.17	19.6	
5+10.0	10.00	9.45		9.28	10.00	92.8	
6+0.0	10.00	9.40		9.43	10.00	94.3	
6+10.0	10.00	11.15		10.28	10.00	102.8	
7+0.0	10.00	9.50		10.33	10.00	103.3	
KE1-2	4.69	9.70		9.60	4.69	45.0	
KA1-2	10.52	12.75		11.23	10.52	118.1	
KE2-1	5.02	12.75		12.75	5.02	64.0	
8+10.0	9.77	7.55		10.15	9.77	99.2	
9+0.0	10.00	7.55		7.55	10.00	75.5	
KE2-2	11.64	7.45		7.50	11.64	87.3	
9+14.39	2.75	7.45		7.45	2.75	20.5	
10+0.0	5.61	7.40		7.43	5.61	41.7	
10+9.5	9.50	6.55		6.98	9.50	66.3	
KA2-2	7.62	7.35		6.95	7.62	53.0	
11+5.0	7.88	6.25		6.80	7.88	53.6	
11+13.62	8.62	6.39		6.32	8.62	54.5	
計					181.08	1,566.3	

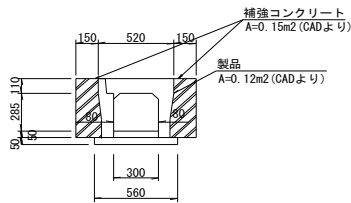
コンクリート構造物取壊し

構造物取り壊し工 無筋構造物

3 m<sup>3</sup>

既設構造物取壊詳細図から

① 自由勾配側溝横断面



$$\text{①} \quad 2.70 = 2.7 \text{ m}^3$$

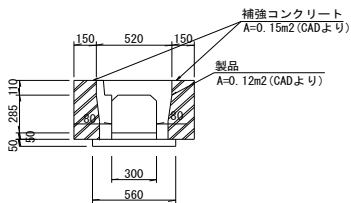
$$\text{補強コンクリート断面積} \quad 0.15 \quad * \quad \text{延長} \quad 18.00 = 2.70 \text{ m}^3$$

構造物取り壊し工 鉄筋構造物

3 m<sup>3</sup>

既設構造物取壊詳細図から

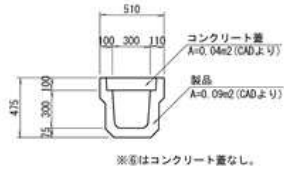
① 自由勾配側溝横断面



$$\text{①} \quad 0.88 \quad + \quad \text{②} \quad 0.95 \quad + \quad \text{③} \quad 0.90 = 2.7 \text{ m}^3$$

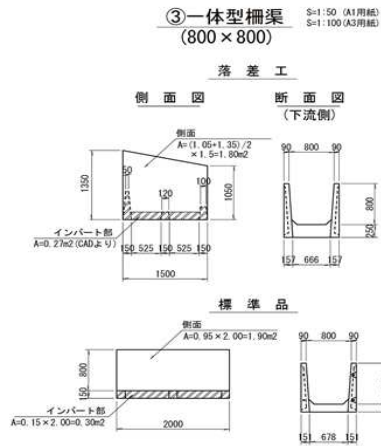
$$\text{断面積} \quad 0.12 \quad * \quad \text{延長} \quad 7.30 = 0.88 \text{ m}^3$$

② PU-3



$$\text{断面積 } 0.13 \quad * \quad \text{延長 } 7.30 \quad = \quad 0.95 \text{ m}^3$$

③ 一体型柵渠



$$\left( \left( \frac{1.80}{2} \right) * \left( \left( \frac{0.09}{2} + \frac{0.157}{2} \right) \right) \right) / \left( \left( \frac{1.90}{2} \right) * \left( \frac{0.09}{2} \right) \right) + \left( \frac{0.151}{2} \right) = 0.90 \text{ m}^3$$

運搬処理工

殻運搬

舗装版破碎殻運搬 アスファルト舗装版 L=8.3km					68 m3
	面積	*	厚み	=	
	1,702.6		0.04		68.1 m3
コンクリート無筋（無筋・有筋）殻運搬 L=4.2km					4 m3
	1.2	+	2.7	=	3.9 m3
コンクリート有筋（無筋・有筋）殻運搬 L=8.3km					3 m3
			2.7	=	2.7 m3

殻処分

アスファルト掘削廃材	有限会社 山浦建材				160 t
	体積	*	換算値	=	
	68.1		2.35		160.0 t
コンクリート無筋	株式会社山浦土木 小田井中間処理施設				9 t
	体積	*	換算値	=	
	3.9		2.35		9.2 t
コンクリート有筋	有限会社 山浦建材				7 t
	体積	*	換算値	=	
	2.7		2.50		6.8 t

防護柵撤去工

防護柵撤去

ガードレール撤去 土中建込	既設構造物取壊詳細図(1) ⑫、⑬から				71 m
	58.7	+	12.2	=	70.9 m

石・ブロック積（張）工  
作業土工

床掘り 土砂 小規模 10 m3

---

$$1.4 * 8.7 = 12.2 \text{ m3}$$

埋戻し 発生土 小規模 7 m3

---

$$0.8 * 8.7 = 7.0 \text{ m3}$$

土砂等運搬

土砂等運搬 土砂 L=5km 4 m3

---

$$12.2 - 7.0 / 0.9 = 4.4 \text{ m3}$$

整地 4 m3

---

$$4.4 = 4.4 \text{ m3}$$

石・ブロック積（張）工  
 コンクリートブロック工（Coブロック積）

**コンクリートブロック基礎** 基礎砕石あり **9 m**

---

土台工30型 コンクリート18-8-40BB W/C60%以下 m当り=0.13m3 8.71 = 8.7 m

**コンクリートブロック積** 粗面ブロック 練積 **10 m2**

---

胴込・裏込コンクリート コンクリート18-8-25BB 0.32m3/m2 9.74 = 9.7 m2

**胴込・裏込材（砕石）** **1 m3**

---

再生クラッシュランRC-40 1.18 = 1.2 m2

**天端コンクリート** **1 m3**

---

0.06 \* 8.02 = 0.5 m3

**小口止工** **1 箇所**

---

コンクリート 小型構造物 18-8-40BB (W/C60%以下) 1.18 \* 0.30 = 0.4 m3

型枠 一般型枠 小型構造物  
 1.19 + ( 1.41 + 1.72 ) \* 0.3 = 2 m2

目地材 エラストイト t=10mm 1.18 = 1.2 m2



$$(0.23 + 0.10) / 2 * 0.435 * 8.71 = 0.6 \text{ m}^3$$

ブロック積工数量計算表

前面勾配 = 1 : 0.3 斜比 = 1.044

背面勾配 = 1 : 0.3

裏込め栗石厚さ(天端) t3 = 0.300

天端コンクリート厚さ t4 = 0.100

天端水平幅 B = 0.313

番号	直高 左 ① (m)	直高 右 ② (m)	平均高さ ⑤=(①+②)/2 (m)	天端延長 ⑥ (m)	基礎延長 ⑦ (m)	延長 ⑧ (m)	直高面積 ⑨=⑤*⑧ (m <sup>2</sup> )	ブロック積面積 ⑩=⑨*斜比 (m <sup>2</sup> )
1	1.35	1.42	1.39	2.85	2.99	2.92	4.06	4.24
2	1.09	1.16	1.13	2.43	2.55	2.49	2.81	2.93
3	0.84	0.91	0.88	2.74	2.86	2.80	2.46	2.57
合計			1.11	8.02	8.40	8.21	9.33	9.74

番号	直高 左 ① (m)	直高 右 ② (m)	根入高左 ③ (m)	根入高右 ④ (m)	裏込高左 ⑤ (m)	裏込高右 ⑥ (m)	左下幅 L4 ⑦ (m)	右下幅 L4 ⑧ (m)	栗石左面積 ⑨ (m <sup>2</sup> )	栗石右面積 ⑩ (m <sup>2</sup> )	平均面積 ⑪ (m <sup>2</sup> )	延長 ⑫ (m)	栗石体積 ⑬ (m <sup>3</sup> )
1	1.35	1.42	0.46	0.76	0.79	0.56	0.31	0.31	0.25	0.17	0.21	2.92	0.61
2	1.09	1.16	0.43	0.75	0.56	0.31	0.31	0.31	0.17	0.10	0.14	2.49	0.35
3	0.84	0.91	0.43	0.62	0.31	0.19	0.31	0.31	0.10	0.06	0.08	2.80	0.22
合計												8.21	1.18

$$⑤=①-③-t4$$

$$⑦=B+⑤*(前面勾配-背面勾配)$$

$$⑨=(B+⑦)/2*⑤$$

$$⑪=(⑨+⑩)/2$$

$$⑥=②-④-t4$$

$$⑧=B+⑥*(前面勾配-背面勾配)$$

$$⑩=(B+⑧)/2*⑥$$

$$⑬=⑪*⑫$$

排水構造物工  
作業土工

床掘 土砂 小規模 70 m3

73.1 = 73.1 m3

埋戻し 発生土 小規模 30 m3

30.2 = 30.2 m2

土砂等運搬

土砂等運搬 土砂 L=5km 40 m3

73.1 - 30.2 / 0.9 = 39.5 m3

整地 40 m3

39.5 = 39.5 m3

床掘土量計算表

本線部			断面積		距離				体積
測点	点間距離	半径 R	床掘	平均床掘	e	平均 e'	(R ± e')	実距離	床掘
							R		
隅切りBP		33	0.9		6.38				
8+10	13.21	33	0.9	0.90	6.38	6.38	1.19	15.72	14.1
9+0.0	10.00	33	0.7	0.80	6.34	6.36	1.19	11.90	9.5
KE2-2	11.64	33	1.4	1.05	6.19	6.27	1.19	13.85	14.5
9+14.4	2.76	33	1.4	1.40	6.19	6.19	1.19	3.28	4.6
10+9.5		110	3.4	2.40	0.00	0.00	1.00		
10+10.3	0.80	123	3.4	3.40	0.00	0.00	1.00	0.80	2.7
KA2-2	6.82	180	1.0	2.20	0.00	0.00	1.00	6.82	15.0
11+5	7.88	180	0.7	0.85	0.00	0.00	1.00	7.88	6.7
11+13.62	8.62	180	0.7	0.70	0.00	0.00	1.00	8.62	6.0
計								68.87	73.1

埋戻し土量計算表

本線部			断面積		距離				体積
測点	点間距離	半径 R	床掘	平均床掘	e	平均 e'	(R ± e')	実距離	床掘
							R		
隅切りBP		33	0.6		6.38				
8+10	13.21	33	0.6	0.60	6.38	6.38	1.19	15.72	9.4
9+0.0	10.00	33	0.3	0.45	6.34	6.36	1.19	11.90	5.4
KE2-2	11.64	33	0.3	0.30	6.19	6.27	1.19	13.85	4.2
9+14.4	2.76	33	0.3	0.30	6.19	6.19	1.19	3.28	1.0
10+9.5		110	1.0	0.65	0.00	0.00	1.00		
10+10.3	0.80	123	1.0	1.00	0.00	0.00	1.00	0.80	0.8
KA2-2	6.82	180	0.3	0.65	0.00	0.00	1.00	6.82	4.4
11+5	7.88	180	0.3	0.30	0.00	0.00	1.00	7.88	2.4
11+13.62	8.62	180	0.3	0.30	0.00	0.00	1.00	8.62	2.6
計								68.87	30.2

側溝工

自由勾配側溝300×300

47 m

$$42.0 + \text{横断水路(1)} = 47.4 \text{ m}$$

10.0m当たり 材料

※製品代金本体のみ蓋なし単価

底部コンクリート（材料）  $0.050 * 0.30 * 10.0 = 0.15 \text{ m}^3$

基礎コンクリート（材料）  $\Lambda\text{-入幅} * \text{布設延長} * \Lambda\text{-入厚} = 0.29 \text{ m}^3$   
 $0.57 * 10.00 * 0.05 = 0.29 \text{ m}^3$

基礎碎石（t=10cm）  $\text{碎石幅} * \text{布設延長} * \text{基礎厚} = 0.67 \text{ m}^3$   
 $0.67 * 10.0 * 0.10 = 0.67 \text{ m}^3$

自由勾配側溝300×400

2 m

$$2.0 = 2.0 \text{ m}$$

10.0m当たり 材料

※製品代金本体のみ蓋なし単価

底部コンクリート（材料）  $(0.125 + 0.15) / 2.0 * 0.3 * 10.00 = 0.41 \text{ m}^3$

基礎コンクリート（材料）  $\Lambda\text{-入幅} * \text{布設延長} * \Lambda\text{-入厚} = 0.29 \text{ m}^3$   
 $0.57 * 10.00 * 0.05 = 0.29 \text{ m}^3$

基礎碎石（t=10cm）  $\text{碎石幅} * \text{布設延長} * \text{基礎厚} = 0.67 \text{ m}^3$   
 $0.67 * 10 * 0.10 = 0.67 \text{ m}^3$

側溝蓋

自由勾配側溝300型用 CO蓋	L=0.5m							39 枚
		33	+	横断水路(1) 6	=			39 枚

自由勾配側溝300型用 グレーチング蓋	L=0.5m							10 枚
		9	+	横断水路(1) 1	=			10 枚

側溝工

U型固定蓋自由勾配横断用側溝300型 H300								16 m
				16.00	=			16.00 m

10.0m当たり 材料

※製品代金本体のみ蓋なし単価、底部コンクリート（材料）なし

基礎コンクリート（材料）	入幅 0.60	*	布設延長 10.00	*	入厚 0.10	=	0.60 m3
--------------	------------	---	---------------	---	------------	---	---------

基礎碎石（t=10cm）	碎石幅 0.70	*	布設延長 10.0	*	基礎厚 0.10	=	0.70 m3
--------------	-------------	---	--------------	---	-------------	---	---------

側溝蓋

U型固定蓋自由勾配横断用側溝300型用受枠	L=2.0m							8 枚
-----------------------	--------	--	--	--	--	--	--	-----

U型固定蓋自由勾配横断用側溝300型用蓋	グレーチング L=1.0m ボルト固定式							16 枚
----------------------	----------------------	--	--	--	--	--	--	------

一体型柵渠（落差口）800×800×1500

2 箇所

$$2 = 2 \text{ 箇所}$$

1 箇所当り 材料

一体型柵渠落差 B800 H800 L=1.5m = 1 本

重量 L=2000 換算

$$872 * 2 / 1.5 = 1,162 \text{ kg}$$

基礎碎石 (t=10cm) 10.0m当り

碎石幅		布設延長		厚		
1.18	*	10.00	*	0.10	=	1.18 m <sup>3</sup>

底板コンクリート 一本当

$$= 0.11 \text{ m}^3$$

集水桝・マンホール工

現場打ち集水桝 集水桝(1)

1 箇所

一基当たり

コンクリート18-8-40BB W/C60%以下

1.40 \* 1.40 \* ( 1.42 + 1.33 ) / 2 -

1.00 \* 1.00 \* ( 1.22 + 1.13 ) / 2 -

一体型柵渠

BOX

VS

0.13 - 0.13 - 0.02 = 1.24 m3

グレーチング柵蓋 1000\*1000 t-25 (普通目) 受枠込 2枚割 = 1.0 組

足掛金具 = 2 個

管渠工

集水管150型 硬質塩化ビニルVU有孔管

5 m

水路接続工

巻立コンクリート 集水柵 (1)

1 箇所

コンクリート 小型構造物 18-8-25BB (W/C60%以下)

$$\begin{array}{cccccccccccccc} 0.40 & * & 1.40 & * & 1.1 & - & 0.15 & * & 1.06 & * & 1.06 & = & 0.3 & m^3 \\ - & 0.25 & * & 0.80 & * & 0.80 & & & & & & & & \end{array}$$

型枠 一般型枠 小型構造物

$$\begin{array}{cccccccccccccc} 0.40 & * & 1.10 & * & 2 & + & 1.40 & * & 1.10 & + & 0.25 & = & 2 & m^2 \\ * & 0.80 & * & 2 & - & 0.80 & * & 0.80 & & & & & & \end{array}$$

基礎砕石 (t=10cm) 再生クラッシャーラン40-0

$$0.25 * 1.50 = 0.4 \quad m^2$$

巻立コンクリート 一体型柵渠

1 箇所

コンクリート 小型構造物 18-8-25BB (W/C60%以下)

3

$$\begin{array}{cccccccccccccc} 0.575 & * & 0.150 & * & 1.190 & * & 2 & + & 0.275 & * & 0.980 & = & 0.5 & m^3 \\ *( & 1.200 & + & 0.805 & )/ & 2 & & & & & & & & \end{array}$$

型枠 一般型枠 小型構造物

$$\begin{array}{cccccccccccccc} 0.575 & *( & 1.190 & + & 0.805 & )/ & 2 & * & 2 & + & 0.980 & & & \\ * & 1.200 & + & 0.980 & * & 0.805 & + & 0.150 & * & 1.200 & * & = & 4 & m^2 \\ 4 & + & 0.150 & * & 0.805 & * & 4 & & & & & & & \end{array}$$

基礎砕石 (t=10cm) 再生クラッシャーラン40-0

$$1.48 * 0.28 = 0.4 \quad m^2$$



舗装

道路土工  
掘削工

掘削 土砂 掘削工計算表より 270 m3

---

$$\begin{array}{rcl} \text{左側} & & \text{右側} \\ 268.9 & + & 46.2 \\ & & + ( \text{すり付け1} \\ & & 67.6 + \text{すり付け2} \\ & & 41.3 ) * \text{路盤厚} \\ & & 0.20 - \text{舗装版控除} \\ & & 68.1 = 268.8 \text{ m3} \end{array}$$

路肩盛立 発生土 2.5m未満 下記歩道盛立計算書より 30 m3

---

$$\begin{array}{rcl} \text{路肩盛立} & & \\ 31.3 & = & 31.3 \text{ m3} \end{array}$$

土砂等運搬

土砂等運搬 土砂 L=5km 230 m3

---

$$268.8 - 31.3 / 0.9 = 234.0 \text{ m3}$$

整地 230 m3

---

$$234.0 = 234.0 \text{ m3}$$

法面整形工  
法面整形（盛土部）

法面整形（盛土部） 面積計算書より 170 m2

---

169.2 = 169 m2

法面整形（切土部）

法面整形（切土部） 面積計算書より 50 m2

---

52.5 = 53 m2

法面工

防草工

防草シート 110 m2

---

113.3 = 113.3 m2

掘削工土量計算表

本線部			断面積		距離				体積
測点	点間距離	半径 R	路盤 (左)	平均路盤	e	平均 e'	(R ± e')	実距離	路盤 (左)
							R		
KE1-1		74	1.8		2.00				
3+0.0	7.46	74	0.7	1.25	2.79	2.40	1.03	7.68	9.6
3+10	10.00	74	0.3	0.50	3.40	3.10	1.04	10.40	5.2
4+0.0	10.00	74	0.4	0.35	2.97	3.19	1.04	10.40	3.6
KAE1	12.71	74	0.3	0.35	2.68	2.83	1.04	13.22	4.6
KEE1	5.12	38	0.4	0.35	2.72	2.70	1.07	5.48	1.9
5+0.0	2.17	38	0.3	0.35	2.76	2.74	1.07	2.32	0.8
5+10	10.00	38	0.3	0.30	2.76	2.76	1.07	10.70	3.2
6+0.0	10.00	38	0.3	0.30	2.86	2.81	1.07	10.70	3.2
6+10.0	10.00	38	0.2	0.25	3.15	3.01	1.08	10.80	2.7
7+0.0	10.00	38	0.4	0.30	3.25	3.20	1.08	10.80	3.2
KE1-2	4.69	38	0.5	0.45	3.27	3.26	1.09	5.11	2.3
KA1-2	10.52	33	0.3	0.40	3.28	3.28	1.10	11.57	4.6
KE2-1	5.02	33	0.3	0.30	3.19	3.24	1.10	5.52	1.7
8+10.0	9.77	33	4.1	2.20	3.30	3.25	1.10	10.75	23.7
9+0.0	10.00	33	4.1	4.10	3.30	3.30	1.10	11.00	45.1
KE2-2	11.64	33	3.9	4.00	3.23	3.27	1.10	12.80	51.2
10+0.0	8.36	49	4.2	4.05	3.67	3.45	1.07	8.95	36.2
10.9.5	9.50	110	1.8	3.00	3.32	3.50	1.03	9.79	29.4
KA2-2	7.62	0	1.9	1.85	2.22	2.77	1.04	7.92	14.7
11+5.0	7.88	0	1.7	1.80	0.00	1.11	1.00	7.88	14.2
11+13.62	8.62	0	0.1	0.90	0.00	0.00	1.00	8.62	7.8
計								192.41	268.9

掘削工土量計算表

本線部			断面積		距離				体積
測点	点間距離	半径 R	路盤 (右)	平均路盤	e	平均 e'	(R ± e')	実距離	路盤 (右)
							R		
KE1-1		74	0.2		-2.04				
3+0.0	7.46	74	0.2	0.20	-2.11	-2.08	0.97	7.24	1.4
3+10	10.00	74	0.2	0.20	-2.32	-2.22	0.97	9.70	1.9
4+0.0	10.00	74	0.2	0.20	-2.50	-2.41	0.97	9.70	1.9
KAE1	12.71	74	0.2	0.20	-2.67	-2.59	0.97	12.33	2.5
KEE1	5.12	38	0.2	0.20	-2.40	-2.54	0.93	4.76	1.0
5+0.0	2.17	38	0.2	0.20	-2.40	-2.40	0.94	2.04	0.4
5+10	10.00	38	0.2	0.20	-2.39	-2.40	0.94	9.40	1.9
6+0.0	10.00	38	0.2	0.20	-2.72	-2.56	0.93	9.30	1.9
6+10.0	10.00	38	0.2	0.20	-2.94	-2.83	0.93	9.30	1.9
7+0.0	10.00	38	0.2	0.20	-2.84	-2.89	0.92	9.20	1.8
KE1-2	4.69	38	0.2	0.20	-3.02	-2.93	0.92	4.31	0.9
KA1-2	10.52	33	0.3	0.25	-3.17	-3.10	0.91	9.57	2.4
KE2-1	5.02	33	0.3	0.30	-3.17	-3.17	0.90	4.52	1.4
8+10.0	9.77	33	0.3	0.30	-3.28	-3.23	0.90	8.79	2.6
9+0.0	10.00	33	0.8	0.55	-3.36	-3.32	0.90	9.00	5.0
KE2-2	11.64	33	0.3	0.55	-3.18	-3.27	0.90	10.48	5.8
10+0.0	8.36	49	0.2	0.25	-2.78	-2.98	0.94	7.86	2.0
10.9.5	9.50	110	0.4	0.30	-2.39	-2.59	0.98	9.31	2.8
KA2-2	7.62	0	0.3	0.35	-1.95	-2.17	0.96	7.32	2.6
11+5.0	7.88	0	0.3	0.30	0.00	0.00	1.00	7.88	2.4
11+13.62	8.62	0	0.1	0.20	0.00	0.00	1.00	8.62	1.7
計								170.63	46.2

路肩盛立土量計算表

本線部			断面積		距離				体積
測点	点間距離	半径 R	盛土	平均盛土	e	平均 e'	(R ± e')	実距離	盛土
							R		
KE1-1		74	0.0		0.00				
3+0.0	7.46	74	0.0	0.00	0.00	0.00	1.00	7.46	0.0
3+10	10.00	74	0.9	0.45	5.26	2.63	1.04	10.40	4.7
4+0.0	10.00	74	1.0	0.95	5.50	5.38	1.07	10.70	10.2
KAE1	12.71	74	0.2	0.60	5.31	5.41	1.07	13.60	8.2
KEE1	5.12	38	0.2	0.20	5.44	5.38	1.14	5.84	1.2
5+0.0	2.17	38	0.2	0.20	5.47	5.46	1.14	2.47	0.5
5+10	10.00	38	0.2	0.20	5.32	5.40	1.14	11.40	2.3
6+0.0	10.00	38	0.3	0.25	5.66	5.49	1.14	11.40	2.9
6+7.28	7.28	38	0.0	0.15	5.66	5.66	1.15	8.37	1.3
計								81.64	31.3

法面面積計算表

本線部			法長		距離				面積
測点	点間距離	半径 R	盛土	平均盛土	e	平均 e'	(R ± e')	実距離	盛土
							R		
3+10		74	2.0		5.53				
4+0.0	10.00	74	3.7	2.85	6.53	6.03	1.08	10.80	30.8
KAE1	12.71	74	2.6	3.15	6.20	6.37	1.09	13.85	43.6
KEE1	5.12	38	2.5	2.55	6.28	6.24	1.16	5.94	15.1
5+0.0	2.17	38	2.1	2.30	6.14	6.21	1.16	2.52	5.8
5+10	10.00	38	2.5	2.30	6.28	6.21	1.16	11.60	26.7
6+0.0	10.00	38	2.3	2.40	6.21	6.25	1.16	11.60	27.8
6+7.28	7.28	38	2.3	2.30	6.21	6.21	1.16	8.44	19.4
計								64.75	169.2

法面面積計算表

本線部			法長		距離				面積
測点	点間距離	半径 R	切土	平均盛土	e	平均 e'	(R ± e')	実距離	切土
							R		
8+10.0		33	0.5		7.03				
9+0.0	10.00	33	0.3	0.40	6.97	7.00	1.21	12.10	4.8
KE2-2	11.64	33	1.1	0.70	6.95	6.96	1.21	14.08	9.9
10+0.0	8.36	49	1.4	1.25	6.30	6.63	1.14	9.53	11.9
10+9.5	9.50	110	1.5	1.45	6.88	6.59	1.06	10.07	14.6
KA2-2	7.62	0	0.7	1.10	5.37	6.13	1.11	8.46	9.3
11+0.0	2.88	0	0.7	0.70	5.37	5.37	1.00	2.88	2.0
計								57.12	52.5

法面面積計算表

本線部			法長		距離				面積
測点	点間距離	半径 R	シート	平均盛土	e	平均 e'	(R ± e')	実距離	シート
							R		
3+10		74	1.75		5.53				
4+0.0	10.00	74	1.75	1.75	6.53	6.03	1.08	10.80	18.9
KAE1	12.71	74	1.75	1.75	6.20	6.37	1.09	13.85	24.2
KEE1	5.12	38	1.75	1.75	6.28	6.24	1.16	5.94	10.4
5+0.0	2.17	38	1.75	1.75	6.14	6.21	1.16	2.52	4.4
5+10	10.00	38	1.75	1.75	6.28	6.21	1.16	11.60	20.3
6+0.0	10.00	38	1.75	1.75	6.21	6.25	1.16	11.60	20.3
6+7.28	7.28	38	1.75	1.75	6.21	6.21	1.16	8.44	14.8
計								64.75	113.3

舗装工

舗装準備工 車道部  
不陸修正

不陸修正 補足材料なし 下記面積計算より **428 m2**

$$\begin{array}{rcccccc} & \text{左} & & \text{右} & & \\ & 398.9 & + & 28.8 & = & 427.7 \text{ m2} \end{array}$$

不陸修正 補足材料（粒度調整砕石M-40 平均 t =60mm） **1400 m2**

$$\begin{array}{rcccccc} & \text{左} & & \text{右} & & \\ & 464.0 & + & 936.7 & = & 1,401 \text{ m2} \end{array}$$

アスファルト舗装工 車道部

凍上抑制層 再生クラッシュランRC-40 t=140mm **442 m2**

$$\begin{array}{rcccc} & \text{W4} & & & \\ & 442.1 & = & & 442.1 \text{ m2} \end{array}$$

下層路盤工 再生クラッシュランRC-40 t=120mm **442 m2**

$$\begin{array}{rcccc} & \text{W4} & & & \\ & 442.1 & = & & 442.1 \text{ m2} \end{array}$$

上層路盤工 粒度調整砕石M-40 t=120mm **579 m2**

$$\begin{array}{rcccccc} & \text{W2} & & \text{W4} & & \\ & 136.8 & + & 442.1 & = & 578.9 \text{ m2} \end{array}$$

表層工 再生密粒度アスコン20F t=40mm **1940 m2**

$$\begin{array}{rcccccc} & \text{W1} & & \text{W2} & & \text{W4} & & \\ & 1,361.0 & + & 136.8 & + & 442.1 & = & 1,939.9 \text{ m2} \end{array}$$



本線部 不陸整正（補足材なし）数量表

本線部		幅		平均		面積		
測点	点間距離	不陸整正（左）	不陸整正（右）	不陸整正（左）	不陸整正（右）	距離	不陸整正（左）	不陸整正（右）
KE1-1		4.00	0.0					
3+0.0	7.46	1.00	0.0	2.50	0.00	7.46	18.7	0.00
3+10.0	10.00	1.20	0.0	1.10	0.00	10.00	11.0	0.00
4+0.0	10.00	1.20	0.0	1.20	0.00	10.00	12.0	0.00
KAE1	12.71	1.00	0.0	1.10	0.00	12.71	14.0	0.00
KEE1	5.12	1.00	0.0	1.00	0.00	5.12	5.1	0.00
5+0.0	2.17	1.00	0.0	1.00	0.00	2.17	2.2	0.00
5+10.0	10.00	1.00	0.0	1.00	0.00	10.00	10.0	0.00
6+0.0	10.00	1.00	0.0	1.00	0.00	10.00	10.0	0.00
6+10.0	10.00	0.00	0.0	0.50	0.00	10.00	5.0	0.00
7+0.0	10.00	1.60	0.0	0.80	0.00	10.00	8.0	0.00
KE1-2	4.69	1.90	0.0	1.75	0.00	4.69	8.2	0.00
KA1-2	10.52	0.00	0.0	0.95	0.00	10.52	10.0	0.00
KE2-1	5.02	0.00	0.0	0.00	0.00	5.02	0.0	0.00
8+10.0	9.77	4.80	0.0	2.40	0.00	9.77	23.4	0.00
9+0.0	10.00	5.50	1.0	5.15	0.50	10.00	51.5	5.00
KE2-2	11.64	5.20	0.0	5.35	0.50	11.64	62.3	5.80
10+0.0	8.36	3.70	0.0	4.45	0.00	8.36	37.2	0.00
10+9.5	9.50	3.10	1.2	3.40	0.60	9.50	32.3	5.70
KA2-2	7.62	3.20	1.0	3.15	1.10	7.62	24.0	8.40
11+5.0	7.88	3.30	0.0	3.25	0.50	7.88	25.6	3.90
11+13.62	8.62	3.30	0.0	3.30	0.00	8.62	28.4	0.00
計						181.08	398.9	28.8

本線部 不陸整正（補足材あり）数量表

本線部		幅		平均			面積	
測点	点間距離	不陸整正（左）	不陸整正（右）	不陸整正（左）	不陸整正（右）	距離	不陸整正（左）	不陸整正（右）
KE1-1		0.00	4.1					
3+0.0	7.46	3.10	4.2	1.55	4.15	7.46	11.6	31.00
3+10.0	10.00	2.90	4.6	3.00	4.40	10.00	30.0	44.00
4+0.0	10.00	2.90	5.0	2.90	4.80	10.00	29.0	48.00
KAE1	12.71	3.40	5.4	3.15	5.20	12.71	40.0	66.10
KEE1	5.12	3.60	4.8	3.50	5.10	5.12	17.9	26.10
5+0.0	2.17	3.60	4.8	3.60	4.80	2.17	7.8	10.40
5+10.0	10.00	3.60	4.8	3.60	4.80	10.00	36.0	48.00
6+0.0	10.00	3.60	5.4	3.60	5.10	10.00	36.0	51.00
6+10.0	10.00	5.30	5.9	4.45	5.65	10.00	44.5	56.50
7+0.0	10.00	3.50	5.7	4.40	5.80	10.00	44.0	58.00
KE1-2	4.69	3.40	6.0	3.45	5.85	4.69	16.2	27.40
KA1-2	10.52	6.40	6.4	4.90	6.20	10.52	51.5	65.20
KE2-1	5.02	6.40	6.3	6.40	6.35	5.02	32.1	31.90
8+10.0	9.77	0.70	6.6	3.55	6.45	9.77	34.7	63.00
9+0.0	10.00	0.00	5.7	0.35	6.15	10.00	3.5	61.50
KE2-2	11.64	0.00	6.4	0.00	6.05	11.64	0.0	70.40
10+0.0	8.36	1.70	5.6	0.85	6.00	8.36	7.1	50.20
10+9.5	9.50	1.00	3.8	1.35	4.70	9.50	12.8	44.70
KA2-2	7.62	0.70	3.2	0.85	3.50	7.62	6.5	26.70
11+5.0	7.88	0.00	3.5	0.35	3.35	7.88	2.8	26.40
11+13.62	8.62	0.00	3.5	0.00	3.50	8.62	0.0	30.20
計						181.08	464.0	936.7

車道部 車道舗装数量表 (W1、W2)

本線部		幅			平均				面積		
測点	点間距離	W1	W2	W4	W1	W2	W4	距離	W1	W2	W4
KE1-1		4.08	0.45	3.55							
3+0.0	7.46	7.28	0.45	0.40	5.68	0.45	1.98	7.46	42.4	3.4	14.8
3+10.0	10.00	7.49	0.45	0.70	7.39	0.45	0.55	10.00	73.9	4.5	5.5
4+0.0	10.00	7.84	0.45	0.70	7.67	0.45	0.70	10.00	76.7	4.5	7.0
4+1.26	1.26	7.91	0.45	0.68	7.88	0.45	0.69	1.26	9.9	0.6	0.9
4+5.24	3.98	9.55	0.45	0.62	8.73	0.45	0.65	3.98	34.7	1.8	2.6
4+9.94	4.70	9.14	0.45	0.54	9.35	0.45	0.58	4.70	43.9	2.1	2.7
KAE1	2.77	8.76	0.45	0.50	8.95	0.45	0.52	2.77	24.8	1.2	1.4
KEE1	5.12	8.35	0.45	0.50	8.56	0.45	0.50	5.12	43.8	2.3	2.6
5+0.0	2.17	8.34	0.45	0.50	8.35	0.45	0.50	2.17	18.1	1.0	1.1
5+10.0	10.00	8.34	0.45	0.50	8.34	0.45	0.50	10.00	83.4	4.5	5.0
6+0.0	10.00	8.99	0.45	0.50	8.67	0.45	0.50	10.00	86.7	4.5	5.0
6+5.35	5.35	9.67	0.45	0.50	9.33	0.45	0.50	5.35	49.9	2.4	2.7
6+5.35	0.00	10.17	0.45	0.00	9.92	0.45	0.25	0.00	0.0	0.0	0.0
6+7.28	1.93	9.94	0.89	0.00	10.06	0.67	0.00	1.93	19.4	1.3	0.0
6+7.82	0.54	9.86	1.00	0.00	9.90	0.95	0.00	0.54	5.3	0.5	0.0
6+10	2.18	9.63	1.50	0.00	9.75	1.25	0.00	2.18	21.3	2.7	0.0
6+11.4	1.40	9.68	1.50	0.00	9.66	1.50	0.00	1.40	13.5	2.1	0.0
6+13.73	2.33	9.76	1.50	0.00	9.72	1.50	0.00	2.33	22.6	3.5	0.0
6+15.27	1.54	9.61	1.50	0.00	9.69	1.50	0.00	1.54	14.9	2.3	0.0
7+0.0	4.73	9.18	0.00	2.30	9.40	0.75	1.15	4.73	44.5	3.5	5.4
KE1-2	4.69	9.39	0.00	2.80	9.29	0.00	2.55	4.69	43.6	0.0	12.0
7+7.79	3.10	9.55	0.82	2.13	9.47	0.41	2.47	3.10	29.4	1.3	7.7
KA1-2	7.42	9.93	2.80	6.30	9.74	1.81	4.22	7.42	72.3	13.4	31.3
KE2-1	5.02	9.32	8.70	0.00	9.63	5.75	3.15	5.02	48.3	28.9	15.8
8+3.06	2.83	9.36	8.13	0.00	9.34	8.42	0.00	2.83	26.4	23.8	0.0
8+4.01	0.95	9.44	0.00	6.69	9.40	4.07	3.35	0.95	8.9	3.9	3.2
8+10.0	5.99	7.28	0.00	5.23	8.36	0.00	5.96	5.99	50.1	0.0	35.7
9+0.0	10.00	5.71	0.00	6.96	6.50	0.00	6.10	10.00	65.0	0.0	61.0
9+5.0	5.00	6.62	0.00	6.53	6.17	0.00	6.75	5.00	30.9	0.0	33.8
KE2-2	6.64	6.36	0.00	5.62	6.49	0.00	6.08	6.64	43.1	0.0	40.4
9+14.39	2.75	6.68	0.00	3.62	6.52	0.00	4.62	2.75	17.9	0.0	12.7
9+14.39	0.00	6.68	0.45	3.62	6.68	0.23	3.62	0.00	0.0	0.0	0.0
9+17.5	3.11	7.00	0.45	3.91	6.84	0.45	3.77	3.11	21.3	1.4	11.7
10+0.0	2.50	7.21	0.45	3.20	7.11	0.45	3.56	2.50	17.8	1.1	8.9
10+0.9	0.90	7.04	0.45	3.17	7.13	0.45	3.19	0.90	6.4	0.4	2.9
10+0.9	0.00	6.79	0.45	3.17	6.92	0.45	3.17	0.00	0.0	0.0	0.0
10+3.32	2.42	6.52	0.45	3.11	6.66	0.45	3.14	2.42	16.1	1.1	7.6
10+3.32	0.00	5.95	1.13	3.61	6.24	0.79	3.36	0.00	0.0	0.0	0.0
10+9.5	6.18	4.80	0.68	3.75	5.38	0.91	3.68	6.18	33.2	5.6	22.7
KA2-2	7.62	3.82	0.68	3.84	4.31	0.68	3.80	7.62	32.8	5.2	29.0
11+0.0	2.88	3.37	0.68	3.87	3.60	0.68	3.86	2.88	10.4	2.0	11.1
11+0.0	0.00	3.92	0.00	3.57	3.65	0.34	3.72	0.00	0.0	0.0	0.0
11+2.5	2.50	3.71	0.00	3.59	3.82	0.00	3.58	2.50	9.6	0.0	9.0
11+5.0	2.50	3.50	0.00	3.61	3.61	0.00	3.60	2.50	9.0	0.0	9.0
11+13.62	8.62	5.50	0.00	1.00	4.50	0.00	2.31	8.62	38.8	0.0	19.9
計								181.08	1,361.0	136.8	442.1

舗装準備工 取付部  
不陸修正

不陸修正 補足材料なし 136 m2

$$\begin{array}{rcccccc} \text{すり付け1} & & & & & & \\ 67.6 & + & \text{すり付け2} & + & \text{すり付け3} & = & \\ & & 41.3 & & 27.4 & & \\ & & & & & & 136.3 \text{ m2} \end{array}$$

アスファルト舗装工 取付部

下層路盤工 再生クラッシュランRC-40 t=200mm 109 m2

$$\begin{array}{rcccccc} & & & & \text{すり付け1} & + & \text{すり付け2} & = & \\ & & & & 67.6 & & 41.3 & & \\ & & & & & & & & 108.9 \text{ m2} \end{array}$$

上層路盤工 粒度調整碎石M-25 t=100mm 109 m2

$$\begin{array}{rcccccc} & & & & \text{すり付け1} & + & \text{すり付け2} & = & \\ & & & & 67.6 & & 41.3 & & \\ & & & & & & & & 108.9 \text{ m2} \end{array}$$

表層工 再生密粒度アスコン20F t=40mm 136 m2

$$\begin{array}{rcccccc} \text{すり付け1} & & & & & & \\ 67.6 & + & \text{すり付け2} & + & \text{すり付け3} & = & \\ & & 41.3 & & 27.4 & & \\ & & & & & & 136.3 \text{ m2} \end{array}$$

アスカープ 再生細粒度アスコン13 A=205cm2 32 m

$$\begin{array}{rcccccc} & & & & 17.3 & + & 14.2 & = & \\ & & & & & & & & 31.5 \text{ m} \end{array}$$

アスファルト舗装工 歩道部（一般部）

凍上抑制層 再生クラッシャーランRC-40 t=150mm				36 m2
	W5			
	35.9	=	35.9	m2
路盤工 再生クラッシャーランRC-40 t=100mm				36 m2
	W5			
	35.9	=	35.9	m2
表層工 再生細粒度アスコン13 t=30mm				36 m2
	W5			
	35.9	=	35.9	m2

アスファルト舗装工 歩道部（乗入部）

凍上抑制層 再生クラッシャーランRC-40 t=200mm				7 m2
	W6			
	7.1	=	7.1	m2
路盤工 粒度調整砕石M-25 t=100mm				7 m2
	W6			
	7.1	=	7.1	m2
表層工 再生細粒度アスコン13 t=40mm				7 m2
	W6			
	7.1	=	7.1	m2

本線部 歩道舗装数量表

本線部		幅		平均			面積	
測点	点間距離	W5	W6	W5	W6	距離	W5	W6
6+13.73		0.00	0.00					
6+15.27	1.19	1.68	0.00	0.84	0.00	1.19	1.0	0.0
6+17.5	2.69	1.68	0.00	1.68	0.00	2.69	4.5	0.0
6+17.5	0.00	0.00	1.78	0.84	0.89	0.00	0.0	0.0
7+0.81	4.00	0.00	1.78	0.00	1.78	4.00	0.0	7.1
7+0.81	0.00	1.68	0.00	0.84	0.89	0.00	0.0	0.0
KE1-2	4.63	1.68	0.00	1.68	0.00	4.63	7.8	0.0
7+7.79	3.65	1.68	0.00	1.68	0.00	3.65	6.1	0.0
KE1-2	9.81	1.68	0.00	1.68	0.00	9.81	16.5	0.0
計						25.97	35.9	7.1

防護柵工  
路側防護柵工

ガードパイプ Gp-Bp-2E			11 m
	10.8	=	10.8 m
ガードレール Gr-C-4E 土中建込			71 m
	70.9	=	70.9 m

標識工

小型標識工

案内標識復旧			1 基
道路標識設置工 標識板設置 (案内標識) 新設 標識板2.0m <sup>2</sup> 以上			3.25 m <sup>2</sup>
ポールアンカー設置手間 (掘削・建柱費含む)			2 基
ポールアンカールーツ22S			2 組
ポールアンカーゲル			20 袋
支柱 下地亜鉛メッキ+静電粉体塗装 φ89.1*3.2*3400			2 本
コンクリート用砕石 40~20mm			0.07 m <sup>3</sup>

大型標識工

案内看板移設

1 基

道路標識撤去工	標識柱撤去	片持式	1 基
道路標識撤去工	標識基礎撤去	コンクリート基礎	1.2 m <sup>3</sup>
道路標識設置工	標識基礎設置	コンクリート基礎 片持式	1.2 m <sup>3</sup>
道路標識設置工	標識柱設置	片持式	1 基

区画線工

区画線工

溶融式区画線 実線 白 15cm 溶融式 供用区間 456 m

$$\textcircled{11} \quad 61.8 \quad + \quad \textcircled{1-3} \quad 214.7 \quad + \quad \textcircled{14} \quad 179.2 \quad = \quad 455.7 \text{ m}$$

溶融式区画線 破線 実線 白 15cm 溶融式 供用区間 53 m

$$\textcircled{4、8} \quad 50.0 \quad + \quad \textcircled{11} \quad 3.0 \quad = \quad 53.0 \text{ m}$$

溶融式区画線 ゼブラゾーン ゼブラ 白 45cm 溶融式 供用区間 90 m

$$\textcircled{13} \quad 47.3 \quad + \quad \textcircled{7} \quad 36.6 \quad + \quad \textcircled{12} \quad 6.0 \quad = \quad 89.9 \text{ m}$$



溶融式区画線 ゼブラゾーン ゼブラ 白 15cm 溶融式 供用区間 147 m

---

$$\textcircled{13} \quad 71.1 \quad + \quad \textcircled{7} \quad 76.2 \quad = \quad 147.3 \text{ m}$$

溶融式区画線 停止線 白 45cm 溶融式 供用区間 8 m

---

$$\textcircled{5}、\textcircled{6} \quad 7.8 \quad = \quad 7.8 \text{ m}$$

溶融式区画線 破線 減速マーク 白 30cm 溶融式 供用区間 50 m

---

$$\textcircled{9}、\textcircled{10} \quad 50.0 \quad = \quad 50.0 \text{ m}$$

溶融式区画線 矢印 白 15cm 溶融式 供用区間 13 m

---

$$\textcircled{23} \quad 13.3 \quad = \quad 13.3 \text{ m}$$

#### 仮設工

交通管理工

交通誘導警備員

交通誘導警備員B

111 人

---