

令和元年度 地方創生道整備推進交付金事業 市道南北線 道路改良工事

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 34 m

$$18.0 + 3.0 + 5.0 + 8.3 = 34.3$$

舗装版破碎 アスファルト舗装版 10cm以下 1,580 m<sup>2</sup>

撤去平面図から

$$A \quad B \quad D \quad G \quad \text{下記数量表より}$$

$$255.0 + 70.0 + 62.0 + 7.0 + 1182.8 = 1,576.8$$

本線部

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	
BP		7.3					
KA1-1	17.23	7.1		7.20	17.23	124.1	
1+7.0	9.77	7.3		7.20	9.77	70.3	
KE1-1	10.23	7.7		7.50	10.23	76.7	
2+8.0	10.77	7.7		7.70	10.77	82.9	
KE1-2	12.18	7.8		7.75	12.18	94.4	
3+10	9.82	7.4		7.60	9.82	74.6	
KA1-2	10.18	7.2		7.30	10.18	74.3	
4+13	12.82	7.1		7.15	12.82	91.7	
5+3.0	10.00	7.0		7.05	10.00	70.5	
6+0.0	17.00	6.4		6.70	17.00	113.9	
KA2-1	12.74	6.3		6.35	12.74	80.9	
7+7.0	14.26	6.6		6.45	14.26	92.0	
KE2-1	17.13	7.1		6.85	17.13	117.3	
KE2-2	2.70	7.1		7.10	2.70	19.2	
計					166.83	1,182.8	

舗装版破碎 コンクリート舗装版 10cm以下

102 m2

撤去平面図から

$$102.0 = 102.0 \text{ m}^2$$

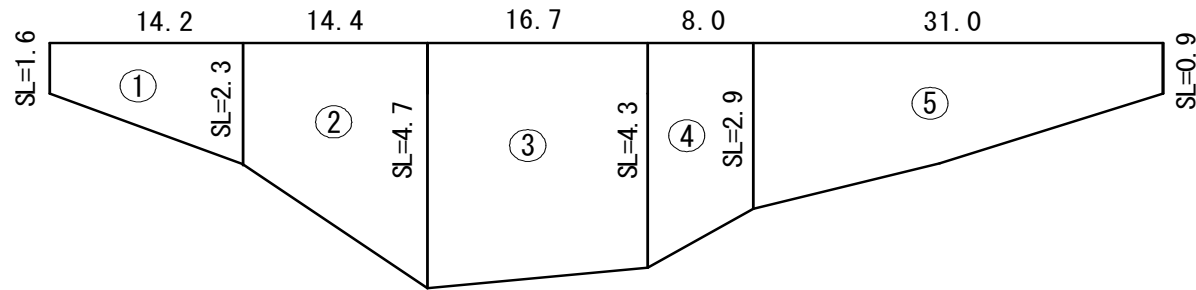
コンクリート構造物取壊し

構造物取り壊し工 無筋構造物

155 m3

①		②		③		⑤		⑥	
120.5	+	5.9	+	24.9	+	1.3	+	1.1	+
⑦		⑧							
0.8	+	0.40							= 154.9 m3

① ブロック積壊し

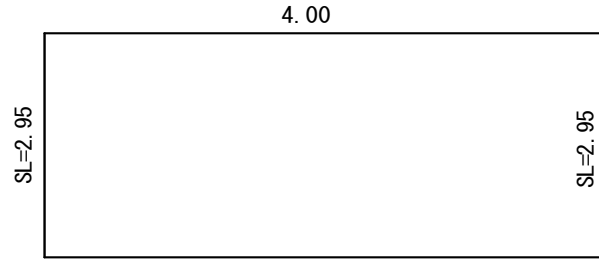


ブロック積取壊し図から

①	(	1.6	+	2.3	)÷	2	*	14.2	=	27.7 m2
②	(	2.3	+	4.7	)÷	2	*	14.4	=	50.4 m2
③	(	4.7	+	4.3	)÷	2	*	16.7	=	75.2 m2
④	(	4.3	+	2.9	)÷	2	*	8.0	=	28.8 m2
⑤	(	2.9	+	0.9	)÷	2	*	31.0	=	58.9 m2
								計		241.0 m2

面積		241.0	*	厚み		0.5	=	120.5 m3
----	--	-------	---	----	--	-----	---	----------

② ブロック積壊し



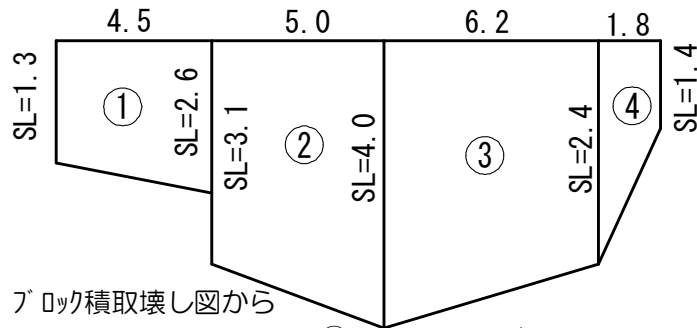
ブロック積取壊し図から

$$( 2.95 + 2.95 ) \div 2 * 4.0 = 11.8 \text{ m}^2$$

計 11.8 m<sup>2</sup>

面積 11.8 \* 厚み 0.5 = 5.9 m<sup>3</sup>

③ ブロック積壊し

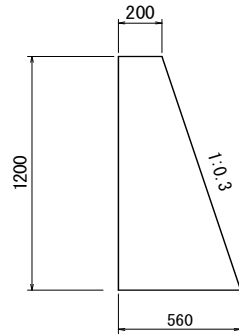


ブロック積取壊し図から

①	( 1.3 + 2.6 ) ÷ 2 * 4.5 = 8.8 m <sup>2</sup>
②	( 3.1 + 4.0 ) ÷ 2 * 5.0 = 17.8 m <sup>2</sup>
③	( 4.0 + 2.4 ) ÷ 2 * 6.2 = 19.8 m <sup>2</sup>
④	( 2.4 + 1.4 ) ÷ 2 * 1.8 = 3.4 m <sup>2</sup>
	計 49.8 m <sup>2</sup>

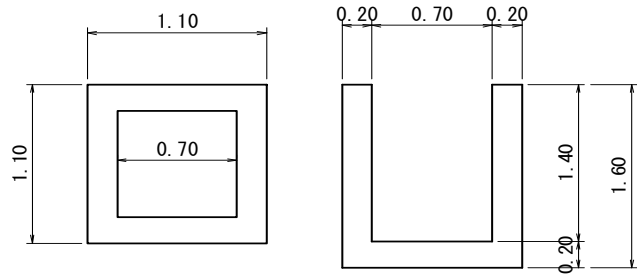
面積 49.8 \* 厚み 0.5 = 24.9 m<sup>3</sup>

⑤ 現場打擁壁壊し



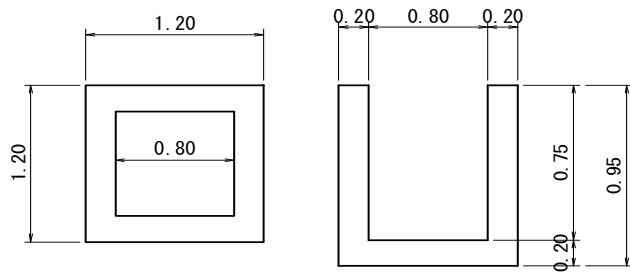
$$(0.2 + 0.5) \div 2 * 1.2 * 3.0 = 1.3 \text{ m}^3$$

⑥ 集水桝



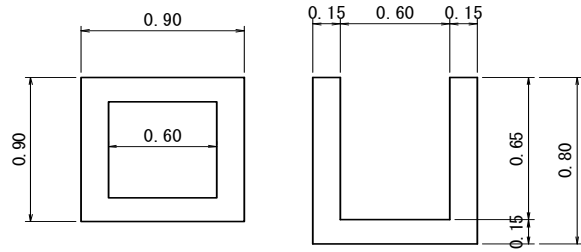
$$1.1 * 1.1 * 1.6 - 0.7 * 0.7 * 1.4 = 1.4 \text{ m}^3$$

⑦ 集水桝



$$1.2 * 1.2 * 1.0 - 0.8 * 0.8 * 0.8 = 0.8 \text{ m}^3$$

⑧ 集水桝



$$0.9 - 0.02 * 0.9 - 0.01 * 0.8 - 0.6 * 0.6 * 0.7 = 0.4 \text{ m}^3$$

構造物取り壊し工 鉄筋構造物

14 m<sup>3</sup>

⑨	+	⑩	+	⑪	+	⑫	+	⑬	+	
4.0		2.3		1.9		0.6		4.3		
⑭										
1.1									=	14.2 m <sup>3</sup>

⑨ ボックスカルバート600-600 L=10.0m (L=2.0m 2.00 t 1m当り 2.00 t/2/2.50 0.40m<sup>3</sup>/1.0m)

$$0.40 * 10.0 = 4.0 \text{ m}^3$$

⑩ VS600-600 L=12.0m (L=2.0m 0.77 t 蓋2枚0.19 t 1m当り 0.96 t/2/2.5 0.19m<sup>3</sup>/1.0m)

$$0.19 * 12.0 = 2.3 \text{ m}^3$$

⑪ L型擁壁 H=1.5m L=8.0m (L=2.0m 1.20 t 1m当り 1.20 t/2/2.5 0.24m<sup>3</sup>/1.0m)

$$0.24 * 8.0 = 1.9 \text{ m}^3$$

⑫ VS300-300 L=8.0m (L=2.0m 0.32 t 蓋2枚0.06 t 1m当り 0.38 t/2/2.5 0.08m<sup>3</sup>/1.0m)

$$0.08 * 8.0 = 0.6 \text{ m}^3$$

⑬ 特車300型 L=48.0m (L=2.0m 0.22t 1m当り 0.22 t/2.50 1m当り 0.09m<sup>3</sup>/1m)

$$0.09 * 48.0 = 4.3 \text{ m}^3$$

⑭ 横断自由勾配側溝300-500 L=12.0m (L=2.0m 0.46t 1m当り 0.46 t/2/2.50 0.09m<sup>3</sup>/1m)

$$0.09 * 12.0 = 1.1 \text{ m}^3$$

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=8.6km **63 m<sup>3</sup>**

$$\begin{array}{r} \text{面積} \\ 1,576.8 \end{array} * \begin{array}{r} \text{厚み} \\ 0.04 \end{array} = 63.1 \text{ m}^3$$

舗装版破碎殻運搬 コンクリート舗装版 L=3.5km **12 m<sup>3</sup>**

$$\begin{array}{r} \text{コンクリート舗装版} \\ 102.0 \end{array} * 0.12 = 12.2$$

コンクリート無筋 (無筋・有筋) 殻運搬 L=3.5km **155 m<sup>3</sup>**

$$154.9 = 154.9 \text{ m}^3$$

コンクリート有筋 (無筋・有筋) 殻運搬 L=9.1km **14 m<sup>3</sup>**

$$14.2 = 14.2 \text{ m}^3$$

殻処分

アスファルト掘削廃材 株式会社 山浦建材 **148 t**

$$\begin{array}{r} \text{体積} \\ 63.1 \end{array} * \begin{array}{r} \text{換算値} \\ 2.35 \end{array} = 148.3 \text{ t}$$

コンクリート無筋 株式会社山浦土木 小田井中間処理場施設 **393 t**

$$\left( \begin{array}{r} \text{体積} \\ 12.2 \end{array} + \begin{array}{r} \text{体積} \\ 154.9 \end{array} \right) * \begin{array}{r} \text{換算値} \\ 2.35 \end{array} = 392.7 \text{ t}$$

コンクリート有筋	有限会社 山浦建材							36 t
	体積	換算値						
	14.2	* 2.50	=					35.5 t

防護柵撤去工

防護柵撤去

ガードレール撤去 土中用	構造物取壊し工平面図から							104 m
		54.0	+	50.0	=			104.0 m

ガードレール撤去 構造物用	構造物取壊し工平面図から							20 m
		4.0	+	16.0	=			20.0 m

擁壁工

作業土工

床掘り 土砂 平均施工幅 1m以上2m未満								450 m3
BP~KE1-1 (左)	BP~KA1-1 (左)	No2+15.0 (左) 付近	KA2-1~7+17.0 (左)	No7~KE2-2 (左)	垂直擁壁			
176.0	+	12.0	+	26.8	+	55.0	+	30.3
						152.4	=	452.5 m3

基面整生

基面整正								272 m2
BP~KE1-1 (左)	BP~KA1-1 (左)	No2+15.0 (左) 付近	KA2-1~7+17.0 (左)	No7~KE2-2 (左)	垂直擁壁			
79.2	+	16.8	+	8.0	+	46.2	+	14.0
						108.2	=	272.4 m2

**埋戻し 発生土 最大埋戻幅 1 m未満** **85 m3**

---

BP~KE1-1 (左) 17.6 + BP~KA1-1 (左) 2.4 + No2+15.0 (左) 付近 0.8 + KA2-1~7+17.0 (左) 6.6 + No7~KE2-2 (左) 18.6 + 垂直擁壁 39.0 = 85.0 m2

**土砂等運搬**  
**土砂等運搬 土砂** L=5km **340 m3**

---

452.5 - ( 85.0 + 道路土工不足分 18.0 ) / 0.9 = 338.1 m3

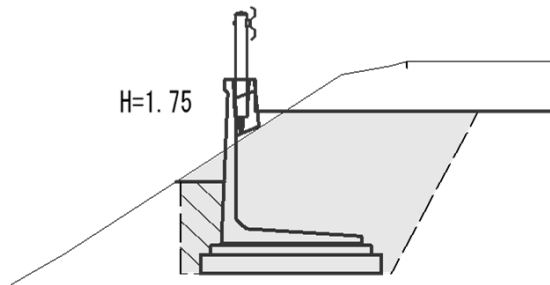
**整地** **340 m3**

---

338.1 = 338.1 m3



BP~KE1-1 (左) L=44.0m  
 プレキャストL型擁壁 (ガードレール基礎一体型)



平均断面

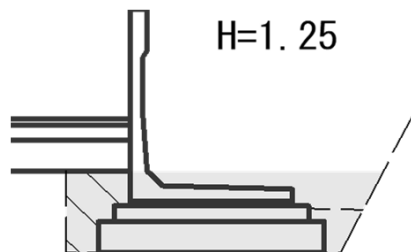
床掘 平均施工幅 1 m以上 2 m未満	A =	4.0	m <sup>2</sup>
基面整正	W =	1.8	m
埋戻し 1 m未満	A =	0.4	m <sup>2</sup>

床掘	断面積	4.0	*	延長	44.0	=	176.0	m <sup>3</sup>
----	-----	-----	---	----	------	---	-------	----------------

基面整正	幅	1.8	*	延長	44.0	=	79.2	m <sup>2</sup>
------	---	-----	---	----	------	---	------	----------------

埋戻し	断面積	0.4	*	延長	44.0	=	17.6	m <sup>3</sup>
-----	-----	-----	---	----	------	---	------	----------------

BP~KA1-1 (左) L=12.0m  
 プレキャストL型擁壁



平均断面

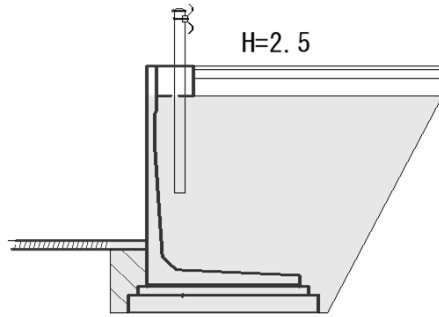
床掘 平均施工幅 1 m以上 2 m未満	A =	1.0	m <sup>2</sup>
基面整正	W =	1.4	m
埋戻し 1 m未満	A =	0.2	m <sup>2</sup>

床掘	断面積	1.0	*	延長	12.0	=	12.0	m <sup>3</sup>
----	-----	-----	---	----	------	---	------	----------------

基面整正	幅	1.4	*	延長	12.0	=	16.8	m <sup>2</sup>
------	---	-----	---	----	------	---	------	----------------

埋戻し	断面積	0.2	*	延長	12.0	=	2.4	m <sup>3</sup>
-----	-----	-----	---	----	------	---	-----	----------------

No2+15.0 (左) 付近 L=4.0m  
プレキャストL型擁壁

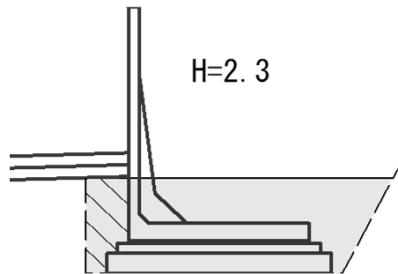


平均断面

床掘 平均施工幅 1 m以上 2 m未満 A = 6.7 m<sup>2</sup>  
 基面整正 W = 2.0 m  
 埋戻し 1 m未満 A = 0.2 m<sup>2</sup>

床掘	断面積 6.7	*	延長 4.0	=	26.8 m <sup>3</sup>
基面整正	幅 2.0	*	延長 4.0	=	8.0 m <sup>2</sup>
埋戻し	断面積 0.2	*	延長 4.0	=	0.8 m <sup>3</sup>

KA2-1~7+17.0 (左) L=22.0m  
天端勾配自在型プレキャストL型擁壁



平均断面

床掘 平均施工幅 1 m以上 2 m未満 A = 2.5 m<sup>2</sup>  
 基面整正 W = 2.1 m  
 埋戻し 1 m未満 A = 0.3 m<sup>2</sup>

床掘	断面積 2.5	*	延長 22.0	=	55.0 m <sup>3</sup>
基面整正	幅 2.1	*	延長 22.0	=	46.2 m <sup>2</sup>
埋戻し	断面積 0.3	*	延長 22.0	=	6.6 m <sup>3</sup>



基面整正土量計算表

本線部		断面積		距離				体積
測点	点間距離	基面整正	平均基面整正	e'	平均	(R ± e')	実距離	基面整正
						R		
KA1-1		1.3		5.1		1		
No1+7.0	9.77	1.3	1.30	5.1	5.1	1.02	9.97	13.0
KE1-1	10.23	1.3	1.30	5.1	5.1	1.08	11.05	14.4
No2+8.0	10.77	1.3	1.30	5.7	5.4	1.12	12.06	15.7
KE1-2	12.18	1.3	1.30	6.9	6.3	1.14	13.89	18.1
No3+10.0	9.82	1.5	1.40	7.8	7.4	1.13	11.10	15.5
KA1-2	10.18	1.3	1.40	7.8	7.8	1.04	10.59	14.8
No4+13.0	12.82	1.3	1.30			1	12.82	16.7
計							81.48	108.2

埋戻し土量計算表

本線部		断面積		距離				体積
測点	点間距離	埋戻し	平均埋戻し	e'	平均	(R ± e')	実距離	埋戻し
						R		
KA1-1		0.2		5.7		1		
No1+7.0	9.77	0.3	0.25	5.7	5.7	1.03	10.06	2.5
KE1-1	10.23	0.4	0.35	5.7	5.7	1.05	10.74	3.8
No2+8.0	10.77	0.5	0.45	6.3	6.0	1.13	12.17	5.5
KE1-2	12.18	0.3	0.40	7.5	6.9	1.15	14.01	5.6
No3+10.0	9.82	0.5	0.40	8.4	8.0	1.14	11.19	4.5
KA1-2	10.18	0.9	0.70	8.4	8.4	1.05	10.69	7.5
No4+13.0	12.82	0.6	0.75			1	12.82	9.6
計							81.68	39.0

プレキャスト擁壁工

<b>プレキャスト擁壁 車道用防護柵基礎一体型 H=1.25m</b>				<b>6</b>	<b>m</b>
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	6.00	= 6.0 m
<b>プレキャスト擁壁 車道用防護柵基礎一体型 H=1.50m</b>				<b>18</b>	<b>m</b>
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	18.00	= 18.0 m
<b>プレキャスト擁壁 車道用防護柵基礎一体型 H=1.75m</b>				<b>6</b>	<b>m</b>
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	6.00	= 6.0 m
<b>プレキャスト擁壁 車道用防護柵基礎一体型 H=2.00m</b>				<b>6</b>	<b>m</b>
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	6.00	= 6.0 m
<b>プレキャスト擁壁 車道用防護柵基礎一体型 H=2.25m</b>				<b>6</b>	<b>m</b>
プレキャスト擁壁高さ	2.0mを超え3.5m以下	基礎砕石あり	均しコンクリートあり	6.00	= 6.0 m
<b>プレキャスト擁壁 車道用防護柵基礎一体型 H=2.25m 底板加工品</b>				<b>2</b>	<b>m</b>
プレキャスト擁壁高さ	2.0mを超え3.5m以下	基礎砕石あり	均しコンクリートあり	2.00	= 2.0 m
<b>プレキャスト擁壁 車道用 H=2.25m 底板加工品</b>				<b>2</b>	<b>m</b>
プレキャスト擁壁高さ	2.0mを超え3.5m以下	基礎砕石あり	均しコンクリートあり	1.95	= 2.0 m

<b>プレキャスト擁壁 車道用 H=0.75m</b>				<b>2</b>	<b>m</b>
プレキャスト擁壁高さ	0.5m以上1.0m以下	基礎碎石あり	均しコンクリートあり	2.00	= 2.0 m
<b>プレキャスト擁壁 車道用 H=1.00m</b>				<b>4</b>	<b>m</b>
プレキャスト擁壁高さ	0.5m以上1.0m以下	基礎碎石あり	均しコンクリートあり	4.00	= 4.0 m
<b>プレキャスト擁壁 車道用 H=1.25m</b>				<b>4</b>	<b>m</b>
プレキャスト擁壁高さ	1.0mを超え2.0m以下	基礎碎石あり	均しコンクリートあり	4.00	= 4.0 m
<b>プレキャスト擁壁 車道用 H=1.50m</b>				<b>2</b>	<b>m</b>
プレキャスト擁壁高さ	1.0mを超え2.0m以下	基礎碎石あり	均しコンクリートあり	2.00	= 2.0 m
<b>プレキャスト擁壁 車道用 H=2.50m</b>				<b>4</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	4.00	= 4.0 m
<b>プレキャスト擁壁 天端勾配自在型 H=1.20m</b>				<b>2</b>	<b>m</b>
プレキャスト擁壁高さ	1.0mを超え2.0m以下	基礎碎石あり	均しコンクリートあり	2.00	= 2.0 m
<b>プレキャスト擁壁 天端勾配自在型 H=1.30m</b>				<b>2</b>	<b>m</b>
プレキャスト擁壁高さ	1.0mを超え2.0m以下	基礎碎石あり	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=1.60m** **2 m**

---

プレキャスト擁壁高さ 1.0mを超え2.0m以下 基礎碎石あり 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=1.80m** **2 m**

---

プレキャスト擁壁高さ 1.0mを超え2.0m以下 基礎碎石あり 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=1.90m** **2 m**

---

プレキャスト擁壁高さ 1.0mを超え2.0m以下 基礎碎石あり 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=2.30m** **1.5 m**

---

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 1.50 = 1.5 m

**プレキャスト擁壁 天端勾配自在型 H=2.40m** **1.5 m**

---

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 1.50 = 1.5 m

**プレキャスト擁壁 天端勾配自在型 H=2.50m** **1.5 m**

---

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 1.50 = 1.5 m

**プレキャスト擁壁 天端勾配自在型 H=2.70m** **3 m**

---

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

**プレキャスト擁壁 天端勾配自在型 H=2.80m** **3 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 3.00 = 3.0 m

**プレキャスト擁壁 天端勾配自在型 H=2.90m** **1.5 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 1.50 = 1.5 m

**間詰コンクリート工 H=2.25m t=0.14m** **1 箇所**

---

コンクリート 無筋構造物 18-8-25BB (W/C60%以下) 0.05 = 0.1 m3

型枠 一般型枠 無筋構造物 0.55 = 1 m2

**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) 0.69 = 0.7 m3

型枠 一般型枠 小型構造物 6.0 = 6 m2

基礎砕石 再生クラッシャーラン40-0 t=15cm 0.40 = 0.4 m2

目地板 t=10mm 2.30 = 2 m2

**間詰コンクリート t=0.10cm** **0.4 m3**

---

コンクリート 無筋構造物 捨-8-40BB (W/C60%以下) 0.35 = 0.4 m3



場所打擁壁工

重力式擁壁 H=1.2m 1mを超え2m未満

0.5 m<sup>3</sup>

コンクリート18-8-40BB W/C60%以下

0.46 = 0.5 m<sup>3</sup>

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

23 m

土台工35型 コンクリート18-8-40BB W/C60%以下

m当り=0.14m<sup>3</sup>

23.25 = 23.3 m

コンクリートブロック積 粗面ブロック 練積

63 m<sup>2</sup>

胴込・裏込コンクリート コンクリート18-8-25BB 0.37m<sup>3</sup>/m<sup>2</sup>

62.53 = 62.5 m<sup>2</sup>

胴込・裏込材(砕石)

21 m<sup>3</sup>

再生クラッシュランRC-40

20.63 = 20.6 m<sup>2</sup>

ﾌﾞｯｸ積工数量計算表

前面勾配 = 1 : 0.5      斜比 = 1.118

背面勾配 = 1 : 0.4

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 = 0.335

番号	直高 左 ① (m)	直高 右 ② (m)	根入高左 ③ (m)	根入高右 ④ (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> )	ﾌﾞｯｸ積面積 ⑩=⑨*斜比 (m <sup>2</sup> )	目地材 (m)
1	1.22	2.44	0.30	0.30	1.83	4.65	3.95	4.30	7.87	8.80	1.75
2	2.72	2.52	0.30	0.30	2.62	3.95	3.45	3.70	9.69	10.83	3.04
3	2.94	2.55	0.30	0.30	2.75	2.25	1.55	1.90	5.23	5.85	3.29
4	3.05	2.58	0.30	0.30	2.82	2.95	2.95	2.95	8.32	9.30	3.80
5	3.40	2.55	0.30	0.30	2.98	4.80	4.75	4.78	14.24	15.92	
6	2.55	1.94	0.30	0.30	2.25	2.40	2.05	2.23	5.02	5.61	2.17
7	1.94	0.45	0.30	0.30	1.20	4.70	4.55	4.63	5.56	6.22	0.89
合計			平均根入れ	0.30	2.41	25.70	23.25	24.49	55.93	62.53	14.94

番号	左高さ LH 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	1.22	2.44	0.30	0.30	0.82	2.04	0.42	0.54	0.31	0.89	0.60	4.30	2.58
2	2.72	2.52	0.30	0.30	2.32	2.12	0.57	0.55	1.05	0.94	1.00	3.70	3.70
3	2.94	2.55	0.30	0.30	2.54	2.15	0.59	0.55	1.17	0.95	1.06	1.90	2.01
4	3.05	2.58	0.30	0.30	2.65	2.18	0.60	0.55	1.24	0.96	1.10	2.95	3.25
5	3.40	2.55	0.30	0.30	3.00	2.15	0.64	0.55	1.46	0.95	1.21	4.78	5.78
6	2.55	1.94	0.30	0.30	2.15	1.54	0.55	0.49	0.95	0.64	0.80	2.23	1.78
7	1.94	0.45	0.30	0.30	1.54	0.05	0.49	0.34	0.64	0.02	0.33	4.63	1.53
合計												24.49	20.63

⑤=①-③-t4

⑦=B+⑤\*(前面勾配-背面勾配)

⑨=(B+⑦)/2\*⑥

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

**小口止工 1** **1** **箇所**

---

コンクリート 小型構造物 18-8-40BB (W/C60%以下)	0.47	=	0.5	m3
型枠 一般型枠 小型構造物	4.1	=	4	m2
基礎砕石 再生クラッシャーラン40-0 t=15cm	0.42	=	0.4	m2

**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)	0.22	=	0.2	m3
型枠 一般型枠 小型構造物	2.0	=	2	m2
基礎砕石 再生クラッシャーラン40-0 t=15cm	0.33	=	0.3	m2

**垂直擁壁工**  
**垂直擁壁**

**基礎材 基礎砕石 t=10cm** **102** **m2**

---

再生クラッシャーランRC-40 7.5cmを超え12.5cm以下	96.20	+	6.00	=	102.2	m2
根石ブロック 110型	1.30	*	74	=	96.2	m2
根石ブロック 130型	1.50	*	4	=	6.0	m2

**基礎コンクリート t=0.10cm** **10 m3**

---

コンクリート 無筋構造物 18-8-25BB (W/C60%以下)			9.60	+	0.60	=	10.2 m3
根石ブロック 110型	1.30	*	0.1	*	74	=	9.6 m3
根石ブロック 130型	1.50	*	0.1	*	4	=	0.6 m3

**型枠 一般型枠 無筋構造物** **16 m2**

---

	78.0	*	0.10	*	2	=	15.6 m2
--	------	---	------	---	---	---	---------

**垂直擁壁**

**垂直擁壁組立設置工 L=80.0m H=1.5~5.0m** **1 式**

---

垂直擁壁 (標準ブロック) 500×1000×370					349	=	349 個
垂直擁壁 (L型金網) 100型 500×1000×650					58.0	=	58.0 m2
垂直擁壁 (L型金網) 150型 500×1000×1150					48.0	=	48.0 m2
垂直擁壁 (L型金網) 200型 500×1000×1650					68.5	=	68.5 m2
垂直擁壁 (根石ブロック) 110型 500×1000×1100					74	=	74 個

垂直擁壁（根石ブロック）130型 500×1000×1300	4	=	4	個						
垂直擁壁（端部網）50型 500×500	25	=	25	枚						
垂直擁壁（端部網）100型 500×900	5	=	5	枚						
垂直擁壁（端部網）150型 500×1400	4	=	4	枚						
垂直擁壁（端部網）200型 500×1900	4	=	4	枚						
中詰材保持シート（W=600 t=0.5mm）	484.5	=	485	m						
吸出し防止材（W=1000 t=10mm）	68.0	=	68	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）	58.0	+	48.0	+	68.5	=	175	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）			37.0	+	2.0	=	39	m <sup>2</sup>		
垂直擁壁組立設置工 端部網（100m <sup>2</sup> 当り）	6.25	+	2.25	+	2.80	+	3.80	=	15	m <sup>2</sup>

**胴込・裏込材（碎石） 再生クラッシュランRC-40** **256 m3**

---

				256.4	=	256.4	m3
標準ブロック	100型	0.82	*	58.0	=	47.6	m3
標準ブロック	150型	1.32	*	48.0	=	63.4	m3
標準ブロック	200型	1.82	*	68.5	=	124.7	m3
根石ブロック	110型	0.53	*	37.0	=	19.6	m3
根石ブロック	130型	0.53	*	2.0	=	1.1	m3

**垂直擁壁横断管部**

**垂直擁壁横断管** **1 箇所**

---

コンクリート	小型構造物	18-8-40BB (W/C60%以下)		2.46	=	2	m3
型枠	一般型枠	小型構造物		4.0	=	4	m2
目地材	t=1cm			3.62	=	4	m2

**天端コンクリート**

**小型擁壁 天端コンクリート** **35 m3**

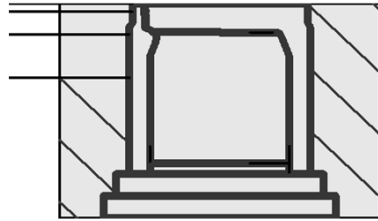
---

小型擁壁 (A)	0.6m以上0.8m未満	コンクリート	18-8-40BB (W/C60%以下)	34.99	=	35.0	m3
----------	--------------	--------	----------------------	-------	---	------	----

排水構造物工  
作業土工

床掘 土砂 平均施工幅 1 m以上2 m未満								42	m3
	31.2	+	4.3	+	6.3	=		41.8	m3
基面整生									
基面整正								40	m2
	24.0	+	5.1	+	10.5	=		39.6	m2
埋戻し 発生土 最大埋戻幅 1 m未満								16	m3
	9.6	+	1.7	+	4.2	=		15.5	m2
土砂等運搬									
土砂等運搬 土砂 L=5km								25	m3
	41.8	-	15.5	/	0.9	=		24.6	m3
整地								25	m3
					24.6	=		24.6	m3

KE1-1~KE1-2 (左) L=24.0m  
自由勾配側溝600型



平均断面

床掘 平均施工幅 1 m以上 2 m未満  $A = 1.3 \text{ m}^2$   
 基面整正  $W = 1.0 \text{ m}$   
 埋戻し 1 m未満  $A = 0.4 \text{ m}^2$

床掘	断面積 1.3	*	延長 24.0	=	31.2 m <sup>3</sup>
基面整正	幅 1.0	*	延長 24.0	=	24.0 m <sup>2</sup>
埋戻し	断面積 0.4	*	延長 24.0	=	9.6 m <sup>3</sup>

No.7+17.0~No8+5.4 L=8.5m  
PU3-30型



平均断面

床掘 平均施工幅 1 m以上 2 m未満  $A = 0.5 \text{ m}^2$   
 基面整正  $W = 0.6 \text{ m}$   
 埋戻し 1 m未満  $A = 0.2 \text{ m}^2$

床掘	断面積 0.5	*	延長 8.5	=	4.3 m <sup>3</sup>
基面整正	幅 0.6	*	延長 8.5	=	5.1 m <sup>2</sup>
埋戻し	断面積 0.2	*	延長 8.5	=	1.7 m <sup>3</sup>



No.5+17.0~No6+10.0 L=21.0m  
PU4-30



平均断面

床掘 平均施工幅 1 m以上 2 m未満 A = 0.3 m<sup>2</sup>  
 基面整正 W = 0.5 m  
 埋戻し 1 m未満 A = 0.2 m<sup>2</sup>

床掘	断面積	0.3	*	延長	21.0	=	6.3	m <sup>3</sup>
基面整正	幅	0.5	*	延長	21.0	=	10.5	m <sup>2</sup>
埋戻し	断面積	0.2	*	延長	21.0	=	4.2	m <sup>3</sup>

側溝工

自由勾配側溝600×700

10 m

10.0m当たり 材料

※製品代金本体のみ蓋なし単価

10.0 = 10.0 m

底部コンクリート (材料)	0.450	/	10.00	*	10.0	=	0.45	m <sup>3</sup>
基礎コンクリート (材料)	0.90	*	10.00	*	0.10	=	0.90	m <sup>3</sup>
基礎碎石 (t=10cm)	1.00	*	10.0	*	0.10	=	1.00	m <sup>3</sup>

**自由勾配側溝600×600**

**12 m**

10.0m当たり 材料	※製品代金本体のみ蓋なし単価					12.0	=	12.0 m
底部コンクリート（材料）	0.360	/	12.00	*	10.0	=	0.30 m3	
基礎コンクリート（材料）	Λ <sup>°</sup> -入幅 0.90	*	布設延長 10.00	*	Λ <sup>°</sup> -入厚 0.10	=	0.90 m3	
基礎碎石（t=10cm）	碎石幅 1.00	*	布設延長 10.0	*	基礎厚 0.10	=	1.00 m3	

**側溝蓋**

**自由勾配側溝600型用 CO蓋**

L=0.5m

**18 枚**

**自由勾配側溝600型用 グレーチング蓋**

L=1.0m

**2 枚**

**側溝工**

**U型固定蓋自由勾配横断用側溝300型**

**16 m**

10.0m当たり 材料	※製品代金本体のみ蓋なし単価					KE1-1 7.5	+	No.4+15.0 8.0	=	15.50 m
基礎コンクリート（材料）	Λ <sup>°</sup> -入幅 0.60	*	布設延長 10.00	*	Λ <sup>°</sup> -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			

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

---

プレキャストU型側溝 PU4-30型 44 m

---

基礎碎石 (t=10cm) 44.0 = 44.0 m  
碎石幅 \* 布設延長 \* 厚  
0.50 \* 10.00 \* 0.10 = 0.50 m<sup>3</sup>

側溝蓋

PU4-30型用 CO蓋 L=1.0m 40 枚

---

PU4-30型用 グレーチング蓋 L=1.0m 4 枚

---

プレキャストU型側溝 PU3-30型 9 m

---

8.5 = 8.5 m  
基礎碎石 (t=10cm)  
碎石幅 \* 布設延長 \* 厚  
0.56 \* 10.00 \* 0.10 = 0.56 m<sup>3</sup>

PU3-30型用 CO蓋 L=0.5m 17 枚

---

**プレキャストL型側溝（PLガッター）B200-H150-T150（両面RAタイプ） 17° 1型** 100 m

---

1.0m当たり 材料		99.5	=		99.5 m
PLガッターG・（GC）両面RA L-2000		=			0.50 個
歩車道境界ブロック据付（再利用） 50kg以上 550kg未満/個		=			1 m
基礎碎石（t=10cm）					
碎石幅	布設延長				
0.380	* 1.00	=			0.38 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） 17° 2型** 50 m

---

1.0m当たり 材料		50.2	=		50.2 m
PLガッターG・（GC）両面RA L-2000		=			0.50 個
歩車道境界ブロック据付（再利用） 50kg以上 550kg未満/個		=			1 m
基礎碎石（t=10cm）					
碎石幅	布設延長				
0.440	* 1.00	=			0.44 m <sup>2</sup>

**PLガッター 水抜き部** 4 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

管渠工

鉄筋コンクリート台付管  $\phi 300$  2 m

---

2.4 = 2.4 m

集水桝・マンホール工

現場打ち集水桝 1号集水桝 1 箇所

---

一基当たり

コンクリート18-8-25BB W/C60%以下

1.10 \* 1.10 \* 1.15 - 0.80 \* 0.80 \* 1.00

HP $\phi 600$  VS600\*700

- 0.06 - 0.10 = 0.59 m<sup>3</sup>

グレーチング桝蓋 800\*800 t-25 (普通目) = 1.0 組

足掛金具 1 個

現場打ち集水桝 2号集水桝 1 箇所

---

一基当たり

コンクリート18-8-25BB W/C60%以下

1.10 \* 1.10 \* 1.05 - 0.80 \* 0.80 \* 0.90

VS600\*700 VS600\*600

- 0.10 - 0.09 = 0.50 m<sup>3</sup>

グレーチング桝蓋 800\*800 t-25 (普通目) = 1.0 組

現場打ち集水桝 3号集水桝

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

台付管φ300 PU4-30

- 0.02 - 0.03 = 0.28 m3

グレーチング桝蓋 500\*500 t-6 (細目) = 1.0 組

現場打ち集水桝 4号集水桝

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

PU4-30 PU3-30

- 0.03 - 0.03 = 0.27 m3

グレーチング桝蓋 500\*500 t-6 (細目) = 1.0 組

舗装  
道路土工  
掘削工

掘削	土砂		下記土坪計算より						<b>600 m3</b>
				左		右			
				563.6	+	33.1	=	596.7	m3
路体盛土	発生土	2.5m未満	下記土坪計算より						<b>220 m3</b>
				左		右			
				222.6	+	0.0	=	222.6	m3
路床盛土	発生土	2.5m未満	下記土坪計算より						<b>300 m3</b>
				左		右			
				304.3	+	0.0	=	304.3	m3
路床盛土	発生土	2.5m以上4.0m未満	下記土坪計算より						<b>15 m3</b>
				左		右			
				14.8	+	0.0	=	14.8	m3
路肩盛立	発生土	2.5m未満	下記土坪計算より						<b>12 m3</b>
				左		右			
				11.5	+	0.0	=	11.5	m3
不足土									
(	222.6	+	304.3	+	14.8	+	11.5	) /	0.9
						-	596.7	=	18.0 m3

### 掘削土量計算書

本線部		面積		平均			体積	
測点	点間距離	掘削(左)	掘削(右)	掘削(左)	掘削(右)	距離	掘削(左)	掘削(右)
BP		3.3	0.0					
KA1-1	17.23	2.6	0.0	2.95	0.00	17.23	50.8	0.00
1+7.0	9.77	3.2	0.0	2.90	0.00	9.77	28.3	0.00
KE1-1	10.23	3.5	0.0	3.35	0.00	10.23	34.3	0.00
2+8.0	10.77	5.2	0.0	4.35	0.00	10.77	46.8	0.00
KE1-2	12.18	0.4	0.0	2.80	0.00	12.18	34.1	0.00
3+10	9.82	3.4	0.0	1.90	0.00	9.82	18.7	0.00
KA1-2	10.18	2.7	0.0	3.05	0.00	10.18	31.0	0.00
4+13	12.82	4.3	0.0	3.50	0.00	12.82	44.9	0.00
5+3.0	10.00	4.1	0.0	4.20	0.00	10.00	42.0	0.00
6+0.0	17.00	4.1	0.1	4.10	0.05	17.00	69.7	0.90
KA2-1	12.74	3.5	0.1	3.80	0.10	12.74	48.4	1.30
7+7.0	14.26	3.1	1.2	3.30	0.65	14.26	47.1	9.30
KE2-1	17.13	3.7	1.1	3.40	1.15	17.13	58.2	19.70
KE2-2	2.70	3.2	0.3	3.45	0.70	2.70	9.3	1.90
計						166.83	563.6	33.1

### 路体盛土土量計算書

本線部		面積		平均			体積	
測点	点間距離	路体盛土(左)	路体盛土(右)	路体盛土(左)	路体盛土(右)	距離	路体盛土(左)	路体盛土(右)
BP		1.9	0.0					
KA1-1	17.23	0.7	0.0	1.30	0.00	17.23	22.4	0.00
1+7.0	9.77	0.7	0.0	0.70	0.00	9.77	6.8	0.00
KE1-1	10.23	1.3	0.0	1.00	0.00	10.23	10.2	0.00
2+8.0	10.77	2.2	0.0	1.75	0.00	10.77	18.8	0.00
KE1-2	12.18	3.2	0.0	2.70	0.00	12.18	32.9	0.00
3+10	9.82	4.5	0.0	3.85	0.00	9.82	37.8	0.00
KA1-2	10.18	1.0	0.0	2.75	0.00	10.18	28.0	0.00
4+13	12.82	0.1	0.0	0.55	0.00	12.82	7.1	0.00
5+3.0	10.00	0.0	0.0	0.05	0.00	10.00	0.5	0.00
6+0.0	17.00	0.0	0.0	0.00	0.00	17.00	0.0	0.00
KA2-1	12.74	0.0	0.0	0.00	0.00	12.74	0.0	0.00
7+7.0	14.26	3.7	0.0	1.85	0.00	14.26	26.4	0.00
KE2-1	17.13	0.0	0.0	1.85	0.00	17.13	31.7	0.00
KE2-2	2.70	0.0	0.0	0.00	0.00	2.70	0.0	0.00
計						166.83	222.6	0.0



路床盛土（2.5m未満）土量計算書

本線部		面積		平均			体積	
測点	点間距離	路床盛土（左）	路床盛土（右）	路床盛土（左）	路床盛土（右）	距離	路床盛土（左）	路床盛土（右）
BP		2.7	0.0					
KA1-1	17.23	3.6	0.0	3.15	0.00	17.23	54.3	0.00
1+7.0	9.77	2.9	0.0	3.25	0.00	9.77	31.8	0.00
KE1-1	10.23	3.0	0.0	2.95	0.00	10.23	30.2	0.00
2+8.0	10.77	1.5	0.0	2.25	0.00	10.77	24.2	0.00
KE1-2	12.18	2.1	0.0	1.80	0.00	12.18	21.9	0.00
3+10	9.82	1.9	0.0	2.00	0.00	9.82	19.6	0.00
KA1-2	10.18	1.6	0.0	1.75	0.00	10.18	17.8	0.00
4+13	12.82	0.8	0.0	1.20	0.00	12.82	15.4	0.00
5+3.0	10.00	1.0	0.0	0.90	0.00	10.00	9.0	0.00
6+0.0	17.00	0.0	0.0	0.50	0.00	17.00	8.5	0.00
KA2-1	12.74	1.0	0.0	0.50	0.00	12.74	6.4	0.00
7+7.0	14.26	3.7	0.0	2.35	0.00	14.26	33.5	0.00
KE2-1	17.13	0.0	0.0	1.85	0.00	17.13	31.7	0.00
KE2-2	2.70	0.0	0.0	0.00	0.00	2.70	0.0	0.00
計						166.83	304.3	0.0

路床盛土（2.5m以上4.0m未満）土量計算書

本線部		面積		平均			体積	
測点	点間距離	路床盛土（左）	路床盛土（右）	路床盛土（左）	路床盛土（右）	距離	路床盛土（左）	路床盛土（右）
KA2-1	12.74	0.0	0.0					
7+7.0	14.26	0.0	0.0	0.00	0.00	14.26	0.0	0.00
KE2-1	17.13	1.2	0.0	0.60	0.00	17.13	10.3	0.00
KE2-2	2.70	2.1	0.0	1.65	0.00	2.70	4.5	0.00
計						34.09	14.8	0.0

路肩盛土 (2.5m未満) 土量計算書

本線部		面積		平均		体積		
測点	点間距離	路床盛土 (左)	路床盛土 (右)	路床盛土 (左)	路床盛土 (右)	距離	路床盛土 (左)	路床盛土 (右)
KE1-2		0.0	0.0					
3+10	9.82	0.0	0.0	0.00	0.00	9.82	0.0	0.00
KA1-2	10.18	0.0	0.0	0.00	0.00	10.18	0.0	0.00
4+13	12.82	0.5	0.0	0.25	0.00	12.82	3.2	0.00
5+3.0	10.00	0.0	0.0	0.25	0.00	10.00	2.5	0.00
6+0.0	17.00	0.0	0.0	0.00	0.00	17.00	0.0	0.00
KA2-1	12.74	0.2	0.0	0.10	0.00	12.74	1.3	0.00
7+7.0	14.26	0.1	0.0	0.15	0.00	14.26	2.1	0.00
KE2-1	17.13	0.0	0.0	0.05	0.00	17.13	0.9	0.00
KE2-2	2.70	1.1	0.0	0.55	0.00	2.70	1.5	0.00
計						106.65	11.5	0.0

舗装工

舗装準備工 本線部  
不陸整正

不陸整正 補足材料なし 下記面積計算より 560 m2

---

561.5 = 561.5 m2

不陸正整 補足材料 (粒度調整砕石M-25 t=50mm) 828 m2

---

W1  
828.2 = 828.2 m2

アスファルト舗装工 本線部

凍上抑制層 再生クラッシャーラン-40 t=190mm					543 m2
	W2				
	543.2	=			543.2 m2
下層路盤工 再生クラッシャーラン-40 t=120mm					543 m2
	W2				
	543.2	=			543.2 m2
上層路盤工 粒度調整碎石M-40 t=120mm					543 m2
	W2				
	543.2	=			543.2 m2
表層工 再生密粒度アスコン20F t=40mm					1370 m2
	W1		W2		
	828.2	+	543.2	=	1,371.4 m2

本線部 不陸修正数量表

本線部		幅		平均			面積	
測点	点間距離	不陸修正		不陸修正	距離	不陸修正		
BP		3.0						
KA1-1	17.23	1.4		2.20	17.23	37.9		
1+7.0	9.77	0.7		1.05	9.77	10.3		
KE1-1	10.23	0.7		0.70	10.23	7.2		
2+8.0	10.77	0.7		0.70	10.77	7.5		
KE1-2	12.18	0.7		0.70	12.18	8.5		
3+10	9.82	0.7		0.70	9.82	6.9		
KA1-2	10.18	5.2		2.95	10.18	30.0		
4+13	12.82	6.1		5.65	12.82	72.4		
5+3.0	10.00	6.1		6.10	10.00	61.0		
6+0.0	17.00	3.1		4.60	17.00	78.2		
KA2-1	12.74	3.1		3.10	12.74	39.5		
7+7.0	14.26	6.4		4.75	14.26	67.7		
KE2-1	17.13	7.1		6.75	17.13	115.6		
KE2-2	2.70	6.8		6.95	2.70	18.8		
計					166.83	561.5		

本線部 舗装数量表 (W1)

本線部		幅		平均		面積	
測点	点間距離	W1		W1		距離	W1
BP		3.50					
BP+7.8	7.80	6.70		5.10		7.80	39.8
BP+7.8		6.50		6.60			
KA1-2	9.43	6.50		6.50		9.43	61.3
1+7.0	9.77	7.20		6.85		9.77	66.9
KE1-1	10.23	6.80		7.00		10.23	71.6
2+8.0	10.77	6.60		6.70		10.77	72.2
KE1-2	12.18	7.30		6.95		12.18	84.7
3+10	9.82	7.00		7.15		9.82	70.2
KA1-2	10.18	3.50		5.25		10.18	53.4
4+13	12.82	3.50		3.50		12.82	44.9
5+3.0	10.00	3.50		3.50		10.00	35.0
5+5.5	2.50	3.50				2.50	
5+5.5		2.75					
6+0.0	14.50	5.70		4.60		14.50	66.7
KA2-1	12.73	5.70		5.70		12.73	72.6
7+7.0	14.27	6.75		6.23		14.27	88.9
計						147.00	828.2

本線部 舗装数量表 (W2)

本線部		幅		平均		面積	
測点	点間距離	W2		W2		距離	W2
BP		3.50					
BP+7.8	7.80	0.30		1.90		7.80	14.8
BP+7.8		0.30		0.30			
KA1-2	9.43	0.30		0.30		9.43	2.8
1+7.0	9.77	0.75		0.53		9.77	5.2
KE1-1	10.23	1.20		0.98		10.23	10.0
2+8.0	10.77	1.80		1.50		10.77	16.2
KE1-2	12.18	2.20		2.00		12.18	24.4
3+10	9.82	2.85		2.53		9.82	24.8
KA1-2	10.18	6.05		4.45		10.18	45.3
4+13	12.82	6.05		6.05		12.82	77.6
5+3.0	10.00	6.05		6.05		10.00	60.5
5+5.5	2.50	6.05		6.05		2.50	15.1
5+5.5		6.05					
6+0.0	14.50	3.10		4.58		14.50	66.4
KA2-1	12.74	3.10		3.10		12.74	39.5
7+7.0	14.27	2.05		2.58		14.27	36.8
7+7.0		8.80					
KE2-1	17.13	7.75		4.90		17.13	83.9
KE2-1		7.55					
KE2-2	2.70	7.00		7.38		2.70	19.9
計						166.84	543.2

アスファルト舗装工 歩道部

凍上抑制層 再生クラッシャーラン-40-0 t=150mm 164 m2

W5  
163.9 = 163.9 m2

路盤工 再生クラッシャーラン-40-0 t=100mm 164 m2

W5  
163.9 = 163.9 m2

表層工 再生細粒度アスコン13 t=30mm 170 m2

W4  
169.5 = 169.5 m2

本線部 舗装数量表 (W2)

本線部		幅		平均			面積	
測点	点間距離	W4	W5	W4	W5	距離	W4	W5
BP+7.8		1.32	1.32					
KA1-1	9.43	1.32	1.32	1.32	1.32	9.43	12.4	12.4
KA1-1		1.32	1.25					
1+7.0	9.79	1.32	1.25	1.32	1.25	9.79		12.2
KE1-1	10.26	1.32	1.25	1.32	1.25	10.26	13.5	12.8
2+8.0	10.80	1.32	1.25	1.32	1.25	10.80	14.3	13.5
KE1-2	12.25	1.32	1.25	1.32	1.25	12.25	16.2	15.3
3+10	9.85	1.32	1.25	1.32	1.25	9.85	13.0	12.3
KA1-2	10.20	1.32	1.25	1.32	1.25	10.20	13.5	12.8
4+13	12.82	1.32	1.25	1.32	1.25	12.82	16.9	16.0
4+13		1.32	1.32					
5+1.0	8.00	1.32	1.32	1.32	1.32	8.00	10.6	10.6
5+8.5		0.80	0.80					
5+10.3	1.70	4.20	4.20	2.50	2.50	1.70	4.3	4.3
5+12.1	1.80	0.80	0.80	2.50	2.50	1.80	4.5	4.5
6+0.0	8.00	0.80	0.80	0.80	0.80	8.00	6.4	6.4
KA2-1	12.73	0.80	0.80	0.80	0.80	12.73	10.2	10.2
7+7.0	14.20	0.80	0.80	0.80	0.80	14.20	11.4	11.4
7+16.6	9.60	0.80	0.80	0.80	0.80	9.60	7.7	7.7
KE2-1		0.80	0.80					
KE2-2	1.90	0.80	0.80	0.80	0.80	1.90	1.5	1.5
9+0.0	11.95	0.80		0.80		11.95	9.6	
9+4.4	4.40	0.80		0.80		4.40	3.5	
計						159.68	169.5	163.9

舗装準備工 取付道路部

不陸正整	補足材料 (粒度調整砕石M-25 t=50mm)				439 m2		
	取付道路1	+	取付道路2	+	取付道路3	=	439.0 m2
	279.0		62.0		98.0		

不陸正整					側道1	=	121 m2
					121.0		121.0 m2

アスファルト舗装工 取付道路部

表層工 再生密粒度アスコン20F t=40mm					439 m2		
	取付道路1	+	取付道路2	+	取付道路3	=	439.0 m2
	279.0		62.0		98.0		

アスカープ 再生細粒度アスコン13 A=205cm2					20 m		
			取付道路2	+	取付道路3	=	19.5 m
			10.5		9.0		

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					48 m2		
			取付道路2	+	取付道路3	=	48.0 m2
			24.0		24.0		



コンクリート舗装工

路盤工 再生クラッシュラン-40 t=12cm					121 m2
	側道1				
	121.0	=			121.0 m2
表層工 コンクリート18-8-25BB (W/C60%以下) t=12cm					121 m2
	側道1				
	121.0	=			121.0 m2
補強鉄筋D6@150 (格子)					121.0 m2

防護柵工  
防止柵基礎工

転落防止柵基礎 ガードレール基礎工 小型擁壁 (A)					9 m3
小型擁壁 (A) 0.5m以上0.6m未満 コンクリート 18-8-40BB (W/C60%以下)					
( 0.50 + 0.90 ) / 2 * 0.50 * 26.35		=			9.2 m3

鉄筋工 ガードレール鉄筋補強工 SD295					0.04 t
	0.003	*	個所	12	= 0.036 t

路側防護柵工

ガードレール Gr-C-4E 土中建込					8 m
	4.0	+	4.0	=	8.0 m

ガードレール Gr-C-2B コンクリート建込					69 m
	44.0	+	25.0	=	69.0 m

防護柵工

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 80 m

---

80.0 = 80.0 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 18 m

---

18.0 = 18.0 m

道路付属施設工

道路付属物工

カーブミラー

道路反射鏡 φ1000 両面 2 基

---

支柱・基礎設置 時間的制約 無 1 = 1 基

支柱 鋼管 φ101.6×4.2×4800 下地亜鉛めっき+静電粉体塗装

基礎 φ500×H1500 (18-8-40B B W/C60%以下)

鏡体設置 時間的制約 無 1 = 1 基

丸型 φ1,000 二面用 ステンレス

注意版 600×180×1.0 無反射防錆処理鋼板 1 = 1 組

道路鋳

道路鋳設置 小型鋳 両面 穿孔式アルミ製 幅15cm 施工規模10個以上30個未満 11 個

---

## 標識設置工

### 小型標識工

標識柱 単柱式φ60.5 施工規模2基以下 曲げ支柱なし 1 基

標識板 警戒標識 (201A) 交差点あり 施工規模2基以下 1 枚

## 区画線工

### 区画線工

ペイント式区画線 外側線 実線 白 15cm ペイント式 加熱 供用区間 1 式

施工延長  
337.0 = 337.0 m

機械費、労務費のみ = 486 m

材料費のみ = 377 m

ペイント式区画線 中心線 破線 白 15cm ペイント式 加熱 供用区間 1 式

施工延長  
43.0 = 43.0 m

機械費、労務費のみ = 55 m

材料費のみ = 43 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 1 式

施工延長  
69.0 = 69.0 m

機械費、労務費のみ = 89 m

材料費のみ = 69 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** **1 式**

施工延長  
249.0 = 249.0 m

機械費、労務費のみ = 261 m

材料費のみ = 202 m

**溶融式区画線 停止線 白 45cm 溶融式 供用区間** **1 式**

施工延長  
4.8 = 4.8 m

機械費、労務費のみ = 6 m

材料費のみ = 5 m

**溶融式区画線 導流表示 白 30cm 溶融式 供用区間** **1 式**

施工延長  
2.5 = 2.5 m

機械費、労務費のみ = 3 m

材料費のみ = 3 m

**溶融式区画線 記号 白 15cm 溶融式 供用区間** **1 式**

施工延長  
37.0 = 37.0 m

機械費、労務費のみ = 48 m

材料費のみ = 37 m

溶融式区画線 文字 白 15cm 溶融式 供用区間

1 式

施工延長  
44.4 = 44.4 m

機械費、労務費のみ = 57 m

材料費のみ = 44 m

ペイント式区画線 減速マーク 破線 白 15cm ペイント式 加熱 供用区間

1 式

施工延長  
66.0 = 66.0 m

機械費、労務費のみ = 85 m

材料費のみ = 66 m

#### 仮設工

交通管理工

交通誘導警備員

交通誘導警備員B

456 人

#### 技術管理費

簡易支持力測定

7 試験