

## 数量総括表

設計名： 町道升谷大迫線（第5工区）

事業区分：  
工事区分：道路改良

工種	種別	細別	規格	単位	元数量		変更出来高 数量	元設計数量と 変更出来高 数量の差	変更設計数量	摘要
					計算数量	設計数量				
道路土工										
	掘削工									
		オープン掘削	土砂	m3	86.9	80				
		耕土スキ取り	現場処分	m3	8.8	8				
	路床盛土工									
		流用土路床	1.0>W	m3	51.5	50				
	路体盛土工									
		流用土路体	1.0>W	m3	14.4	10				
		流用土路体	2.5>W>1.0	m3	22.0	20				
	盛土									
		路肩盛土		m3	14.4	10				

## 数量総括表

設計名： 町道升谷大迫線（第5工区）

事業区分：  
工事区分：道路改良

工種	種別	細別	規格	単位	元数量		変更出来高 数量	元設計数量と 変更出来高 数量の差	変更設計数量	摘要
					計算数量	設計数量				
	法面整形工									
		法面整形	盛土部	m2	206.0	200				
	作業残土処理工									
		搬入土		m3	2.0	2				
地盤改良工										
	路床安定処理工									
		安定処理	セメント系安定処理 t=60cm	m2	794.6	790				
法面工										
	植生工									
		種子散布工	(盛土部)	m2	206.0	200				
	アンカー工									

## 数量総括表

設計名： 町道升谷大迫線（第5工区）

事業区分：  
工事区分：道路改良

工種	種別	細別	規格	単位	元数量		変更出来高 数量	元設計数量と 変更出来高 数量の差	変更設計数量	摘要
					計算数量	設計数量				
		アンカー工（一般部）	PC鋼より線φ12.7×2 KTB K-2H相当 L=13.0m/本	本	17.0	17				
		アンカー工（角度調整台座付）	PC鋼より線φ12.7×2 KTB K-2H相当 L=15.5m/本	本	17.0	17				
		アンカー足場工	単管足場	空m3	478.7	470				
擁壁工										
	作業土工									
		床掘り（人力）	土砂	m3	32.9	30				
		埋戻し（人力）	(D)	m3	2.4	2				
		床掘り	土砂	m3	8.7	8				
		埋戻し	(C)	m3	6.6	6				
	張りコンクリート 擁壁工									
		コンクリート	24-8-25	m3	51.1	51				

## 数量総括表

設計名： 町道升谷大迫線（第5工区）

事業区分：  
工事区分：道路改良

工種	種別	細別	規格	単位	元数量		変更出来高 数量	元設計数量と 変更出来高 数量の差	変更設計数量	摘要
					計算数量	設計数量				
		型枠	一般	m <sup>2</sup>	92.5	92				
		裏型枠		m <sup>2</sup>	17.4	17				
		鉄筋	SD345A	t	2.5	2				
		均しコンクリート	18-8-40	m <sup>3</sup>	3.0	3				
		均し型枠		m <sup>2</sup>	4.1	4				
		目地材	エラストイト t=10mm	m <sup>2</sup>	3.0	3				
		水抜きパイプ	VU φ 75 8箇所	m	5.6	5				
		吸出し防止材	300×300×2+1600×2× 300	m <sup>2</sup>	1.1	1				
		吸出し防止材	27500×300×50	m <sup>2</sup>	8.3	8				
		箱抜き管	VU φ 125 17箇所	m	15.7	15				
		箱抜き管	VU φ 100 17箇所	m	12.3	12				

## 数量総括表

設計名： 町道升谷大迫線（第5工区）

事業区分：  
工事区分：道路改良

工種	種別	細別	規格	単位	元数量		変更出来高 数量	元設計数量と 変更出来高 数量の差	変更設計数量	摘要
					計算数量	設計数量				
		基面整正		m2	30.4	30				
		裏込碎石	RC-40	m3	7.8	7				
		足場工	単管傾斜	掛m2	88.0	88				
		型枠支保工	H-100×100×6×8	t	0.8	0.8				
		型枠支保工	L-65×65×6	t	1.0	1				
	調整コンクリート									
		調整コンクリート		m3	18.3	18				
	重力式擁壁工									
		重力式擁壁工	平均高さ H=2.135m	m3	1.5	1				
		目地材、水抜きパイプ 吸出し防止材				なし				
	鉄止め工									

## 数量総括表

設計名： 町道升谷大迫線（第5工区）

事業区分：  
工事区分：道路改良

工種	種別	細別	規格	単位	元数量		変更出来高 数量	元設計数量と 変更出来高 数量の差	変更設計数量	摘要
					計算数量	設計数量				
		コンクリート	18-8-40	m3	2.0	2				
		均しコンクリート、目地材 水抜きパイプ、吸出し防止材	SGW20 H=0.8m			なし				
排水構造物工										
	作業土工									
		床掘り	土砂	m3	30.3	30				
		埋戻し	(D)	m3	21.2	20				
側溝工										
		ロングU水路 (PU434)	ロングU PU434 B300×H400 蓋なし	m	18.0	18				
		ロングU水路 (PU133)	ロングU PU133 B300×H300	m	31.2	31				
管渠工										
		塩ビ管	VP φ150	m	8.7	8				

## 数量総括表

設計名： 町道升谷大迫線（第5工区）

事業区分：  
工事区分：道路改良

工種	種別	細別	規格	単位	元数量		変更出来高 数量	元設計数量と 変更出来高 数量の差	変更設計数量	摘要
					計算数量	設計数量				
舗装工										
	舗装準備工									
		不陸整正		m2	860.3	860				
	アスファルト舗装工									
	(車道部)	上層路盤 W>3.0m	再生粒度調整碎石 M-40, t=15cm	m2	860.3	860				
		表層 W>3.0m	再生密粒度アスコン13 t=5cm	m2	851.4	851				
防護柵工										
	防護柵工									
		ガードレール	Gr-C-2B	m	34.0	34				
		ガードレール	Gr-C-4E	m	89.7	89				
		プレキャストガードレール基礎	C種	m	34.0	34				

## 数量総括表

設計名： 町道升谷大迫線（第5工区）

事業区分：  
工事区分：道路改良

工種	種別	細別	規格	単位	元数量		変更出来高 数量	元設計数量と 変更出来高 数量の差	変更設計数量	摘要
					計算数量	設計数量				
道路付属施設										
	区画線工									
		熔融式区画線	車道外測線、白色、 W=15cm	m	280.0	280				
	坂路工									
		盛土	坂路工 1	m3	12.2	10				
		法面整形		m2	8.2	8				
		植生工 種子散布工	盛土部	m2	8.2	8				
構造物撤去工										
	排水構造物撤去工									
		SP管	D100	m	5.5	5				
	構造物取壊し工									



## 数量総括表

設計名： 町道升谷大迫線（第5工区）

事業区分：  
工事区分：道路改良

工種	種別	細別	規格	単位	元数量		変更出来高 数量	元設計数量と 変更出来高 数量の差	変更設計数量	摘要
					計算数量	設計数量				
		コンクリート構造 物取壊し	無筋	m3	10.8	10				擁壁+現打ち水 路+ブロック積
		舗装版取壊し	アスファルト舗装 t=5cm	m2	742.6	742				
		舗装版切断工	アスファルト舗装 t=5cm	m	16.7	16				
	運搬処理工									
		殻運搬処理	無筋コンクリート	m3	10.8	10				
		殻運搬処理	アスファルト舗装	m3	37.1	37				

## 1. 道路土工



主道路土工数量計算書

名称：掘削工

掘削部が道路中心付近であるため距離補正しない。

測点	距離(m)	オープン掘削(土砂)			適用
		断面積(m <sup>2</sup> )	平均断面積(m <sup>2</sup> )	体積(m <sup>3</sup> )	
No. 66	—	0.5	—	—	
No. 66+7.0	7.00	0.5	0.50	3.5	
No. 67	13.00	0.5	0.50	6.5	
BC. 15	5.64	0.3	0.40	2.3	
No. 68	14.36	0.2	0.25	3.6	
SP. 15	11.01	0.4	0.30	3.3	
No. 69	8.99	0.7	0.55	4.9	
EC. 15	16.37	1.5	1.10	18.0	
No. 70	3.63	0.6	1.05	3.8	
No. 71	20.00	1.6	1.10	22.0	
No. 72	20.00	0.0	0.80	16.0	
SP. 16	4.94	0.0	0.00	0.0	
No. 73	15.06	0.4	0.20	3.0	
計	140.00			86.9	

数量内訳書

種 別： 掘削工  
 ブロック： 耕土スキ取り  
 区 分：

細別／規格	算 式	数 量
スキ取り	耕土スキ取り NO. 66+7.0付近左側  スキ取り面積 図側  スキ取り体積 t=30cm (現場処分) $29.4 * 0.30 =$	29.4 m <sup>2</sup>  8.8 m <sup>3</sup>

主道路土工数量計算書

名称：地盤改良

改良部が道路中心付近であるため距離補正しない。

測点	距離(m)	路床改良			適用
		幅(m)	平均幅(m)	面積(m2)	
No. 66	—	6.18	—	—	
No. 66+7.0	7.00	5.63	5.91	41.4	
No. 67	13.00	4.14	4.89	63.6	
BC. 15	5.64	4.20	4.17	23.5	
No. 68	14.36	4.36	4.28	61.5	
SP. 15	11.01	5.40	4.88	53.7	
No. 69	8.99	5.31	5.36	48.2	
EC. 15	16.37	5.62	5.47	89.5	
No. 70	3.63	5.62	5.62	20.4	
No. 71	20.00	6.55	6.09	121.8	
No. 72	20.00	6.85	6.70	134.0	
SP. 16	4.94	6.85	6.85	33.8	
No. 73	15.06	6.85	6.85	103.2	
計	140.00			794.6	

主道路土工数量計算書

名 称：盛土工 盛土部が路肩付近であるため距離補正を道路端部の（センターより-3.0m）内側として算出した。

測 点	距 離(m)	路床盛土 1.0>W			適 用
		断面積(m <sup>2</sup> )	平均断面積(m <sup>2</sup> )	体 積(m <sup>3</sup> )	
No. 66	—	0.7	—	—	
No. 66+7.0	7.00	1.9	1.30	9.1	
No. 67	13.00	0.2	1.05	13.7	
BC. 15	5.64	0.2	0.20	1.1	
No. 68	14.36	0.3	0.25	3.6	
SP. 15	11.01	0.3	0.30	3.3	
No. 69	8.99	0.0	0.15	1.3	
EC. 15	16.37	0.1	0.05	0.8	
No. 70	3.63	0.4	0.25	0.9	
No. 71	19.69	0.0	0.20	3.9	
No. 72	17.60	0.7	0.35	6.2	
SP. 16	4.35	0.7	0.70	3.0	
No. 73	13.25	0.0	0.35	4.6	
計	134.89			51.5	

主道路土工数量計算書

名称：盛土工 盛土部が路肩付近であるため距離補正を道路端部の（センターより-3.0m）内側として算出した。

測点	距離(m)	路体盛土 1.0>W			適用
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体積(m3)	
No. 66	—		—	—	
No. 66+7.0	7.00		0.00	0.0	
No. 67	13.00		0.00	0.0	
BC. 15	5.64		0.00	0.0	
No. 68	14.36		0.00	0.0	
SP. 15	11.01		0.00	0.0	
No. 69	8.99	0.0	0.00	0.0	
EC. 15	16.37	0.5	0.25	4.1	
No. 70	3.63	0.8	0.65	2.4	
No. 71	19.69	0.0	0.40	7.9	
No. 72	17.60		0.00	0.0	
SP. 16	4.35		0.00	0.0	
No. 73	13.25		0.00	0.0	
計	134.89			14.4	



主道路土工数量計算書

名称：盛土工

盛土部が路肩付近であるため距離補正を道路端部の（センターより-3.0m）内側として算出した。

測点	距離(m)	路体盛土 2.5>W>1.0m			適用
		断面積(m <sup>2</sup> )	平均断面積(m <sup>2</sup> )	体積(m <sup>3</sup> )	
No. 66	—	0.0	—	—	
No. 66+7.0	7.00	1.4	0.70	4.9	
No. 67	13.00	0.0	0.70	9.1	
No. 71+5.0	—	0.0	—	—	道路右側盛土
No. 72	15.00	0.8	0.40	6.0	平面図より距離推定
No. 72+5.0	5.00	0.0	0.40	2.0	平面図より距離推定
					施工幅は 7.5W>0.0m
計	40.00			22.0	

主道路土工数量計算書

名称：盛土工

盛土部が道路中心に対して左右対称であるため距離補正しない。

測点	距離(m)	路肩盛土			適用
		断面積(m <sup>2</sup> )	平均断面積(m <sup>2</sup> )	体積(m <sup>3</sup> )	
No. 66	—	0.2	—	—	左
No. 66+7.0	7.00	0.1	0.15	1.1	左
No. 67	13.00	0.0	0.05	0.7	
BC. 15	5.64	0.0	0.00	0.0	
No. 68	14.36	0.0	0.00	0.0	
SP. 15	11.01	0.1	0.05	0.6	左
No. 69	8.99	0.1	0.10	0.9	左
EC. 15	16.37	0.1	0.10	1.6	左
No. 70	3.63	0.2	0.15	0.5	左・右
No. 71	20.00	0.2	0.20	4.0	左・右
No. 72	20.00	0.1	0.15	3.0	左
SP. 16	4.94	0.1	0.10	0.5	左
No. 73	15.06	0.1	0.10	1.5	左
計	140.00			14.4	



主道路土工数量計算書

名 称：法面工 盛土部が路肩付近であるため距離補正を道路端部の（センターより-4.5m）内側として算出した。

測 点	距 離(m)	盛土法面仕上げ			適 用
		幅(m)	平均幅(m)	面 積(m2)	
No. 66	—	0.0	—	—	
No. 66+7.0	7.00	2.4	1.20	8.4	
No. 67	13.00		1.20	15.6	
BC. 15	5.64		0.00	0.0	
No. 68	14.36		0.00	0.0	
SP. 15	11.01	1.2	0.60	6.6	
No. 69	8.99	0.2	0.70	6.3	
EC. 15	16.37	6.7	3.45	56.5	
No. 70	3.63	6.5	6.60	24.0	
No. 71	19.53		3.25	63.5	
No. 72	16.40	0.7	0.35	5.7	道路左端部距離補正
SP. 16	4.05	0.9	0.80	3.2	道路左端部距離補正
No. 73	12.35	0.4	0.65	8.0	道路左端部距離補正
計	132.33			197.8	

残土処理工

数量内訳書

種 別：残土処理工

ブロック：残土処理

区 分：

細別/規格	算 式	数 量	
残土処理	道路土工		
	オープン掘削（土砂） =	86.9 m <sup>3</sup>	
	(盛 土)		
	路床 W < 1.0m =	51.5 m <sup>3</sup>	
	路床 1.0 ≤ W < 2.5m =	- m <sup>3</sup>	
	路体 W < 1.0m =	14.4 m <sup>3</sup>	
	路体 1.0 ≤ W < 2.5m =	22.0 m <sup>3</sup>	
	路肩 =	14.4 m <sup>3</sup>	
	坂路工 1 =	12.2 m <sup>3</sup>	
	作業土工		
	排水工		
	床掘（土砂） =	30.3 m <sup>3</sup>	
	埋戻 D =	21.2 m <sup>3</sup>	
	擁壁工		
	床掘（土砂） =	41.6 m <sup>3</sup>	
	埋戻 D =	9.0 m <sup>3</sup>	
	残土処理		
	掘削区分合計	158.8 m <sup>3</sup>	
	盛土区分合計	144.7 m <sup>3</sup>	
	土量換算係数（土砂）	0.9	
	残土処分（不足の場合）		-2.0 m <sup>3</sup>
	搬入土（改め）		2.0 m <sup>3</sup>

## 2. 法面工

植 生 工





アンカー工



## 数量内訳表

種 別 : アンカー工  
 ブロック : アンカー工  
 区 分 : PC鋼より線  $\phi 12.7\text{mm} \times 2$  KTB K5-2H 相当品

細別/規格	算 式	数 量
削孔 $\phi 90$	集計表より	
土砂	461.60	461.6 m
アンカー 一般部 K5-2H L=13.0m 設計荷重400KN/ 本未満	図面より 張りコンクリート擁壁工部 17	17 本
アンカー 角度調整台座付き K5-2H L=15.5m 設計荷重400KN/ 本未満	図面より 張りコンクリート擁壁工部 17	17 本
全アンカー本数		34 本

## 数量内訳表

種 別：アンカー工  
 ブロック：アンカー工  
 区 分：PC鋼より線 φ12.7mm\*2

全部当たり

細別/規格	算 式	数 量
アンカー	前ページより	
	一般アンカー	17 本
K5-2H 設計荷重400KN /本未満	角度調整台座付きアンカー	17 本
	合 計	34 本
クラウド注入打設	集計表より	
W/C=0.5~0.55	9.979	10.0 m3
足場工	別途計算書より	
単管足場	478.70	478.7 空m3
SCアンボンド	テンドン長 × 2本より × 774g/m × 1/1000 518.50 × 2 × 774 × 1/1000	802.6 kg
パイロットキャップ	1 × 34 = 34.00	34 個
PC5-3H スパーサー	6.0/1.5 × 34 = 136.00	136.000 個
SP5-3H		
結束バンド	6.0/1.5 × 2 × 34 = 80.00	80 本
CB		
アンカーヘッド	1 × 34 = 34.00	34 個
K5-3LLG		
くさび	2 × 34 = 68	68 組
K5-W		
アンカープレート	1 × 17 = 17.00	17 枚
□200 22 t		
アンカープレート	1 × 17 = 17.00	17 枚
□260 16 t		
アンダープレート	1 × 17 = 17.00	17 枚
□200 6 t		
押さえプレート	1 × 17 = 17.00	17 枚
□200 19 t		
		17 枚

## 数量内訳表

種 別：アンカー工  
 ブロック：アンカー工  
 区 分：

細別／規格	算 式	数 量
ヘッドキャップ HC5-3LL	$1 \times 34 = 34.00$	34 個
アルミヘッドキャ ップ AC160	$1 \times 34 = 34.00$	34 個
アンダーキャップ K5-2H	$1 \times 34 = 34.00$	34 個
ヘッドキャップ内 防錆材 キューダスHC	$0.366 \times 34 = 12.44$	12.4 k g
アンダーキャップ 内防錆材 ノンコロージョン	$0.432 \times 34 = 14.69$	14.7 k g
角度調整台座 KKD-A	$1 \times 17 = 17.00$	17 組

# 足場工数量計算書

名 称：アンカー用単管足場

測 点	距 離(m)	単管足場						摘 要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	立 積(空m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	立 積(空m3)	
No. 66+11.0	—	12.0	—	—		—	—	No. 67を代用
No. 67	9.00	12.0	12.00	108.0		0.00	0.0	
BC. 15	5.64	15.0	13.50	76.1		0.00	0.0	
No. 68	14.36	11.3	13.15	188.8		0.00	0.0	
NO. 68+9.36	9.36	11.3	11.30	105.8		0.00	0.0	No. 68を代用
小 計	38.4			478.7			0.0	
合 計	38.4			478.7			0.0	

アンカー工集計表 (削孔径 $d_B=90\text{mm}$ )

測 線	アンカー区分 (下から)	本数 N (本)	削孔長 $l_B$ (m) $d_B=90$ (mm)				アンカー長 $l_A$ (m)	テンドン長 $l_S$ (m)	総削孔長 $\Sigma l_B=N*l_B$ (m) $d_B=90$ (mm)				全アンカー長 $\Sigma l_A=N*l_B$ (m)	全テンドン長 $\Sigma l_S=N*l_S$ (m)	1本当り 注入量 V (m <sup>3</sup> )	全注入量 $\Sigma V=N*V$ (m <sup>3</sup> )	テンドン種類	設計荷重 Td (kN/本)
			土砂		余掘(D)	計			土砂		余掘(D)	計						
No.67	上段	5	14.70		0.15	14.85	15.50	16.50	73.50		0.75	74.25	77.50	82.50	0.319	1.595	KTB K5-2H	165.20
	下段	5	12.40		0.15	12.55	13.00	14.00	62.00		0.75	62.75	65.00	70.00	0.268	1.340	KTB K5-2H	165.20
計		10							135.50	0.00	1.50	137.00	142.50	152.50		2.935		

アンカー長 = 削孔長 + 張りコン厚 : 上段張りコン厚 = 0.8 (m)      下段張りコン厚 = 0.6 (m)  
 テンドン長 = アンカー長 + 緊張余長 : 緊張余長 = 1.0 (m)  
 注入量割増係数 = 3.2

測 線	アンカー区分 (下から)	本数 N (本)	削孔長 $l_B$ (m) $d_B=90$ (mm)				アンカー長 $l_A$ (m)	テンドン長 $l_S$ (m)	総削孔長 $\Sigma l_B=N*l_B$ (m) $d_B=90$ (mm)				全アンカー長 $\Sigma l_A=N*l_B$ (m)	全テンドン長 $\Sigma l_S=N*l_S$ (m)	1本当り 注入量 V (m <sup>3</sup> )	全注入量 $\Sigma V=N*V$ (m <sup>3</sup> )	テンドン種類	設計荷重 Td (kN/本)
			土砂		余掘(D)	計			土砂		余掘(D)	計						
BC. 15	上段	5	14.70		0.15	14.85	15.50	16.50	73.50		0.75	74.25	77.50	82.50	0.319	1.595	KTB K5-2H	165.20
	下段	5	12.40		0.15	12.55	13.00	14.00	62.00		0.75	62.75	65.00	70.00	0.268	1.340	KTB K5-2H	165.20
計		10							135.50	0.00	1.50	137.00	142.50	152.50		2.935		

測 線	アンカー区分 (下から)	本数 N (本)	削孔長 $l_B$ (m) $d_B=90$ (mm)				アンカー長 $l_A$ (m)	テンドン長 $l_S$ (m)	総削孔長 $\Sigma l_B=N*l_B$ (m) $d_B=90$ (mm)				全アンカー長 $\Sigma l_A=N*l_B$ (m)	全テンドン長 $\Sigma l_S=N*l_S$ (m)	1本当り 注入量 V (m <sup>3</sup> )	全注入量 $\Sigma V=N*V$ (m <sup>3</sup> )	テンドン種類	設計荷重 Td (kN/本)
			土砂		余掘(D)	計			土砂		余掘(D)	計						
NO. 68	上段	7	14.40		0.15	14.55	15.50	16.50	100.80		1.05	101.85	108.50	115.50	0.319	2.233	KTB K5-2H	165.20
	下段	7	12.10		0.15	12.25	13.00	14.00	84.70		1.05	85.75	91.00	98.00	0.268	1.876	KTB K5-2H	165.20
計		14							185.50	0.00	2.10	187.60	199.50	213.50		4.109		

アンカー長 = 削孔長 + 張りコン厚 : 上段張りコン厚 = 1.1 (m)      下段張りコン厚 = 0.9 (m)  
 テンドン長 = アンカー長 + 緊張余長 : 緊張余長 = 1.0 (m)  
 注入量割増係数 = 3.2

合 計		34							456.50	0.00	5.10	461.60	484.50	518.50		9.979	KTB K5-2H	165.20
-----	--	----	--	--	--	--	--	--	--------	------	------	--------	--------	--------	--	-------	-----------	--------







### 3. 擁壁工

作 業 土 工



主道路土工数量計算書

名称：構造物掘削工

測 点	距 離(m)	床 堀			適 用
		断面積(m <sup>2</sup> )	平均断面積(m <sup>2</sup> )	体 積(m <sup>3</sup> )	
	—				
No. 66+13. 0	—	0. 6	—	—	NO. 67を流用
No. 67	7. 00	0. 6	0. 60	4. 2	
BC. 15	5. 64	0. 3	0. 45	2. 5	
No. 68	14. 36	1. 7	1. 00	14. 4	
NO. 68+7. 36	7. 36	1. 5	1. 60	11. 8	NO. 68を流用
計	34. 36			32. 9	

主道路土工数量計算書

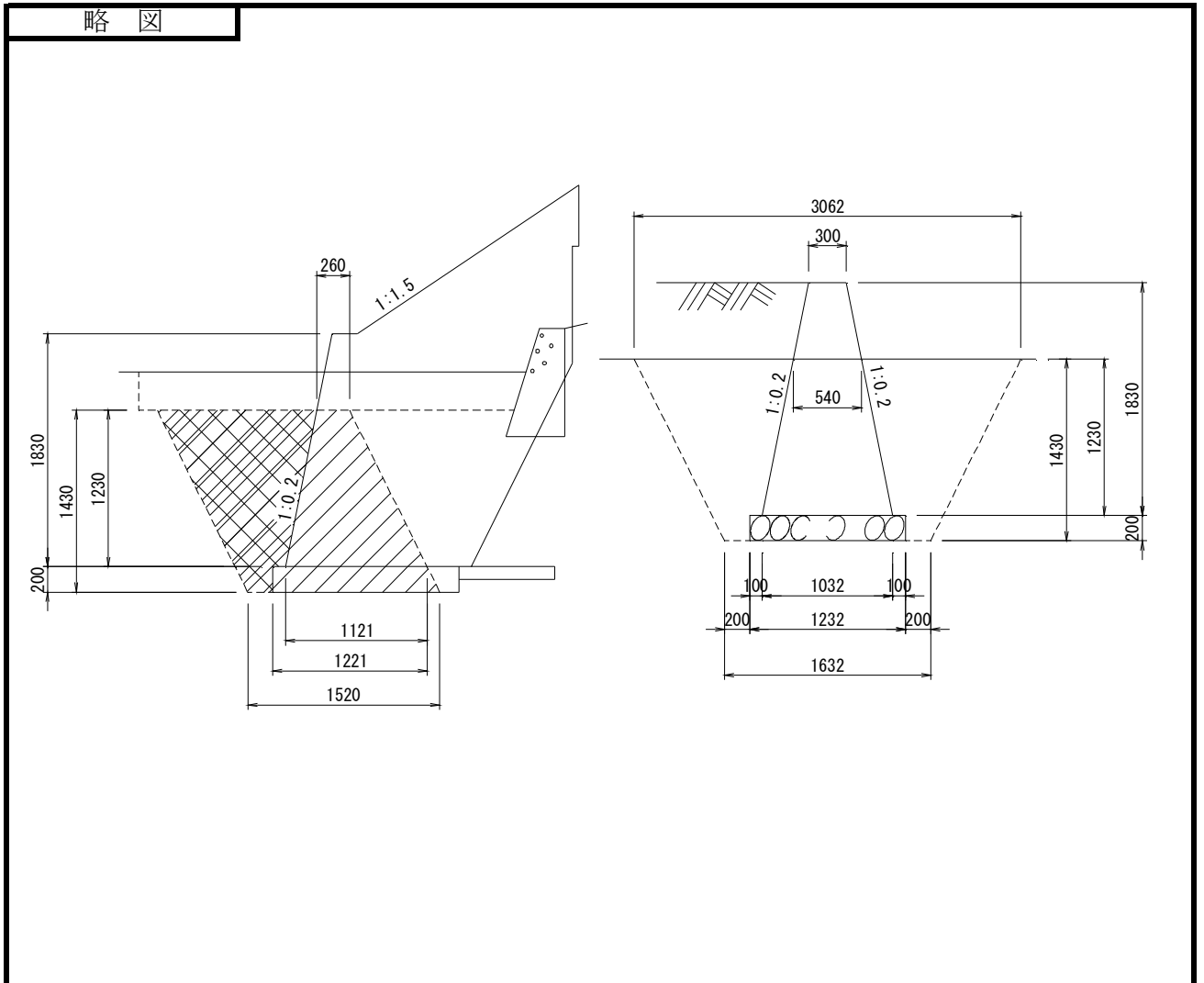
名 称：構造物掘削工

測 点	距 離(m)	埋 戻			適 用
		断面積(m <sup>2</sup> )	平均断面積(m <sup>2</sup> )	体 積(m <sup>3</sup> )	
	—				
No. 66+13. 0	—	0. 1	—	—	NO. 67を流用
No. 67	7. 00	0. 1	0. 10	0. 7	
BC. 15	5. 64	0. 0	0. 05	0. 3	
No. 68	14. 36	0. 1	0. 05	0. 7	
NO. 68+7. 36	7. 36	0. 1	0. 10	0. 7	NO. 68を流用
計	34. 36			2. 4	

# 作業土工計算書

細 別：重力式擁壁工  
規 格：H=1.83m

1.52 m当り  
(全部当り)



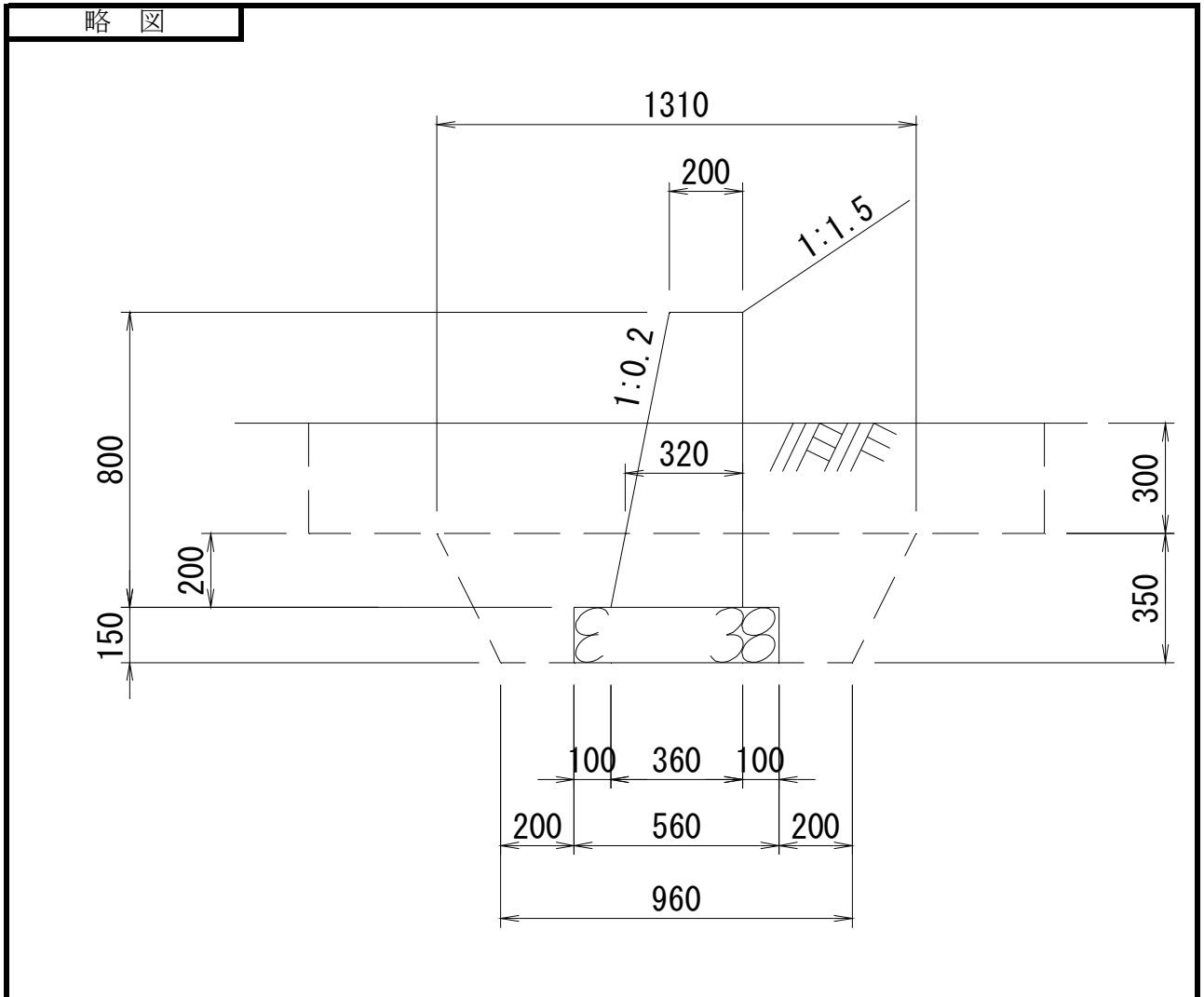
材料/規格	算 式	単 位	数 量
床掘 (土砂)	$(1.632+3.062)/2 \times 1.43 \times 1.52$	m <sup>3</sup>	5.1
埋戻し C	$(1.632+3.062)/2 \times 1.43 \times 1.52$ $-(0.54+1.032)/2 \times 1.23 \times (0.26+1.121)/2$	m <sup>3</sup>	4.4



# 作業土工計算書

細 別： 鍬止め工  
規 格： H=0.80m

9.0 m当り  
(全部当り)



材料／規格	算 式	単 位	数 量
床堀 (土砂)	$(1.31+0.96) \times 1/2 \times 0.35 \times 9.0$	m <sup>3</sup>	3.6
埋戻し C	$(1.31+0.96) \times 1/2 \times 0.35 \times 9.0 -$ $((0.32+0.36) \times 1/2 \times 0.20 + 0.56 \times 0.15) \times 9.0$	m <sup>3</sup>	2.2

張りコンクリート擁壁工



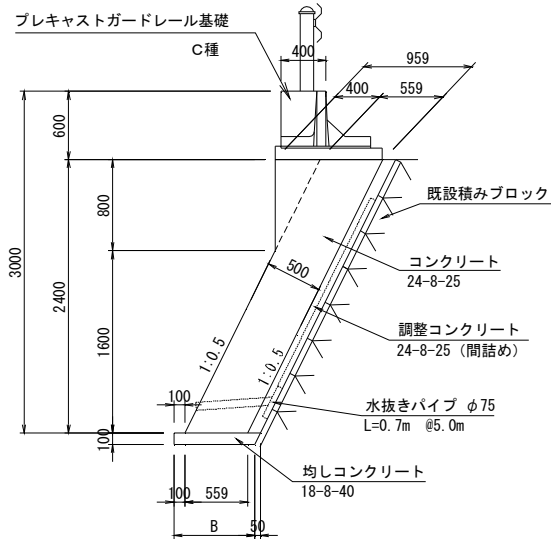
# 数 量 計 算 書

張りコンクリート擁壁工 (1)

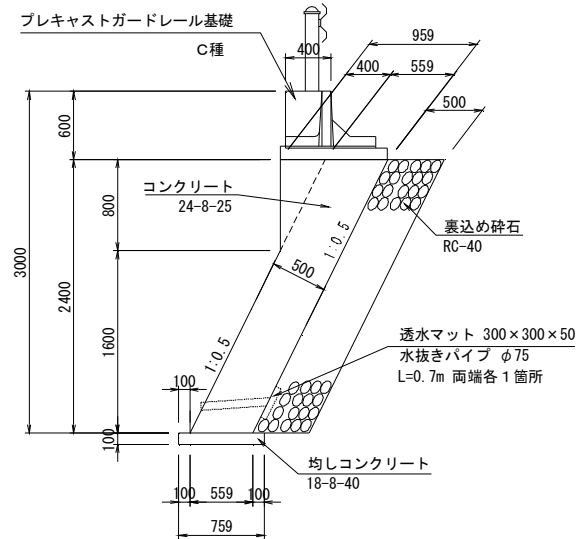
H=2.4m

(34.00m当り算出)

中間部断面図



両端部断面図



延長 = 34.00 m

名 称	種 別	形 状 ・ 規 格 ・ 算 式	数 量	単 位
コンクリート	24-8-25	$(0.40 \times 0.80 \times 1/2 + 0.559 \times 2.40) \times 34.0 = 51.05$	51.05	m <sup>3</sup>
型枠	一般	$(0.80 + 1.60 \times 1.118) \times 34.0 + (0.40 \times 0.80 \times 1/2 + 0.559 \times 2.40) \times 3 = 92.52$	92.52	m <sup>2</sup>
裏型枠		$2.40 \times 1.118 \times (2.50 + 4.00) = 17.44$	17.44	m <sup>2</sup>
鉄筋 D13	SD345A	$147/2.0/1000 \times 34.0 = 2.50$	2.50	t
均しコンクリート	18-8-40	別紙均しコンクリート計算書より = 3.04	3.04	m <sup>3</sup>
均し型枠		$0.10 \times (34.0 + 2.50 + 4.0) = 4.05$	4.05	m <sup>2</sup>
目地材	t=10mm	$(0.40 \times 0.80 \times 1/2 + 0.559 \times 2.40) \times 2 = 3.00$	3.00	m <sup>2</sup>
水抜きパイプ	VU φ75	$2 + 27.50/5.0 = 8$	8	箇所
		$8 \times 0.70 = 5.60$	5.60	m
吸出し防止材	300*300*50	両端各1箇所 = 1.10	1.10	m <sup>2</sup>
	300*50	$27.5m \times 0.3m = 8.25$	8.25	m <sup>2</sup>
箱抜き管	VU φ125	アンカー工 足場算出横断面図より $0.80 \times 10 + 1.10 \times 7 = 15.70$	15.70	m
箱抜き管	VU φ100	アンカー工 足場算出横断面図より $0.60 \times 10 + 0.90 \times 7 = 12.30$	12.30	m



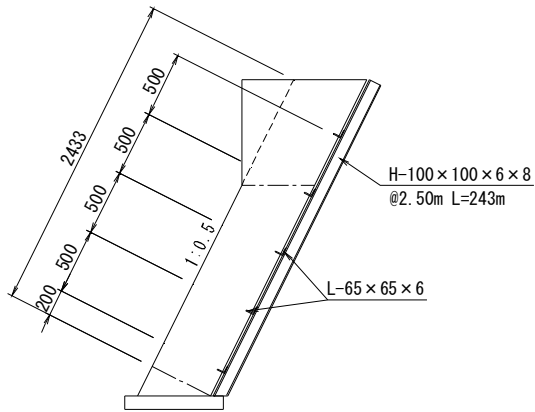
# 数 量 計 算 書

張りコンクリート擁壁工 (3)

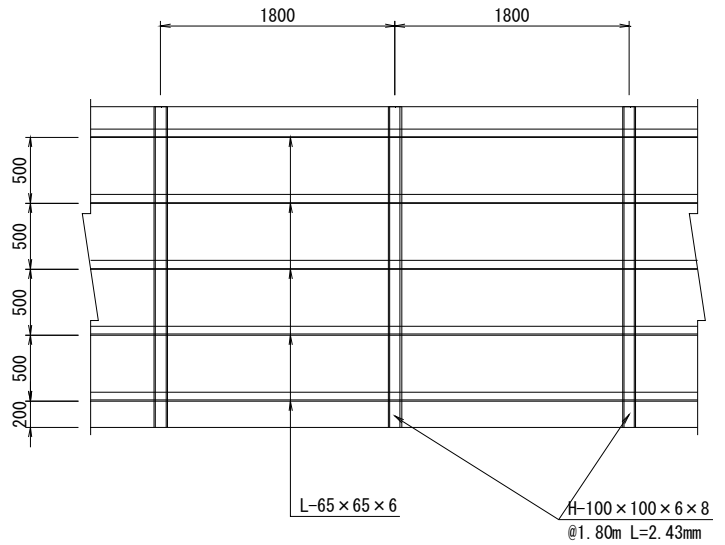
H=2.4m

(34.00m 当り 算出)

断 面 図



正 面 図



延長 = 34.00 m

名 称	種 別	形 状 ・ 規 格 ・ 算 式	数 量	単 位
(型枠支保工)				
H-100×100×6×8	L=2.43m	34.00/1.80 = 18.89	19	本
	W=16.9kg/m	19*2.43*16.9/1000 = 0.78	0.78	t
L-65×65×6		34.00*5 = 170.00	170.00	m
	W=5.91kg/m	170.00*5.91/1000 = 1.00	1.00	t

主道路土工数量計算書

名称：均しコンクリート t=100

測点	距離(m)	均しコンクリート平均面積			適用
		幅(m)	平均幅(m)	面積(m <sup>2</sup> )	
No. 66+13.00	—	0.795	—	—	端部形状
No. 66+15.50	2.50	0.795	0.795	2.00	端部形状
No. 67	4.35	0.818	0.807	3.50	$(0.793+0.843)/2=0.818$
BC. 15	5.64	0.805	0.812	4.60	$(0.780+0.830)/2=0.805$
No. 68	14.36	1.142	0.974	14.00	$(1.117+1.167)/2=1.142$
NO. 68+3.36	3.36	0.759	0.951	3.20	端部形状
NO. 68+7.36	4.00	0.795	0.777	3.10	端部形状
計	34.21			30.40	体積=3.04 m <sup>3</sup>

主道路土工数量計算書

名 称：調整コンクリート

測 点	距 離(m)	床 堀			適 用
		断面積(m <sup>2</sup> )	平均断面積(m <sup>2</sup> )	体 積(m <sup>3</sup> )	
	—				
No. 66+15.5	—	0.4	—	—	NO. 67を流用
No. 67	4.50	0.4	0.40	1.8	
BC. 15	5.64	0.4	0.40	2.3	
No. 68	14.36	1.1	0.75	10.8	
NO. 68+3.36	3.36	0.9	1.00	3.4	NO. 68を流用
計	27.86			18.3	



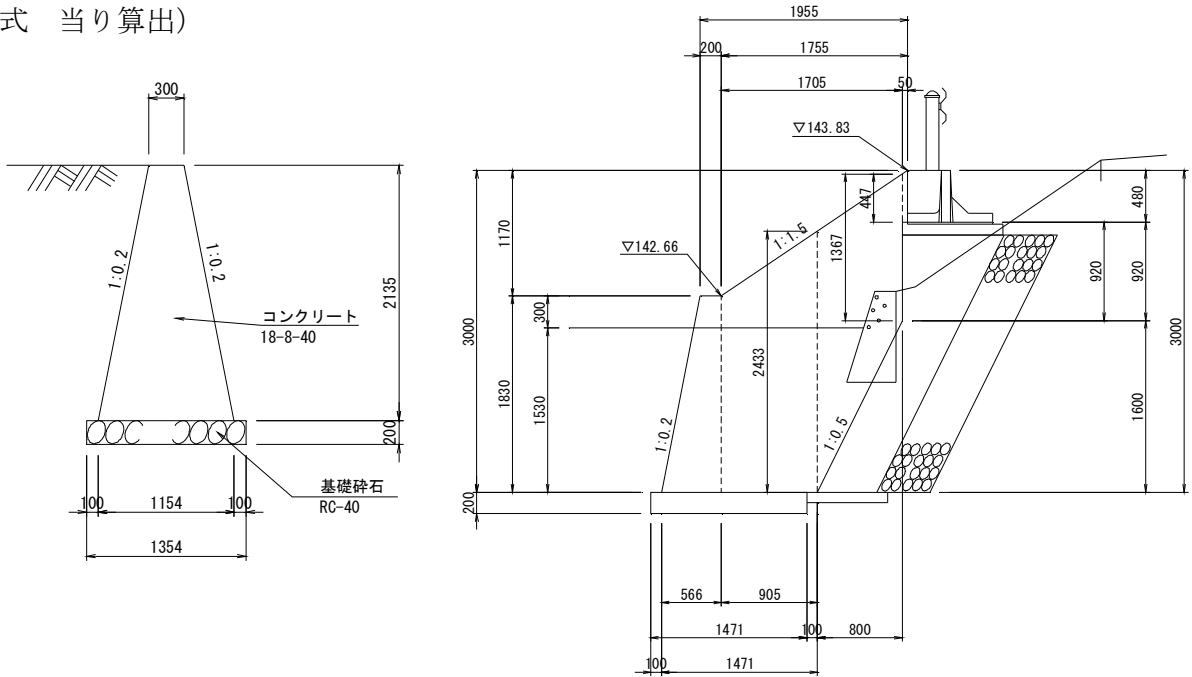
## 重力式擁壁工



# 数 量 計 算 書

## 重力式擁壁工

(1式 当り算出)



延長 = 1.995 m

平均高さ H =  $((0.20+0.566)/2*1.83+(1.83+2.433)/2*0.905$   
 $+ (2.433+1.367)/2*0.80+(0.447+0.48)/2*0.05)/1.955 = 2.135$  m

底面幅 B =  $2.135*0.40+0.30 = 1.154$  m

名 称	種 別	形 状 ・ 規 格 ・ 算 式	数 量	単 位
コンクリート	18-8-40	$(0.20+1.154)/2*2.135 = 1.45$	1.45	m <sup>3</sup>
型枠	一般	$2.135*1.020*1.955*2 = 8.51$	8.51	m <sup>2</sup>
基礎碎石 t=20cm	RC-40	$(1.154+0.20)*1.955 = 2.65$	2.65	m <sup>2</sup>
基面整正		$(1.154+0.20)*1.955 = 2.65$	2.65	m <sup>2</sup>
目地材			なし	
水抜きパイプ			なし	
吸出し防止材			なし	
足場工	単管傾斜	$2.135*1.020*1.955*2 = 8.51$	8.51	掛m <sup>2</sup>

鍬 止 め 工

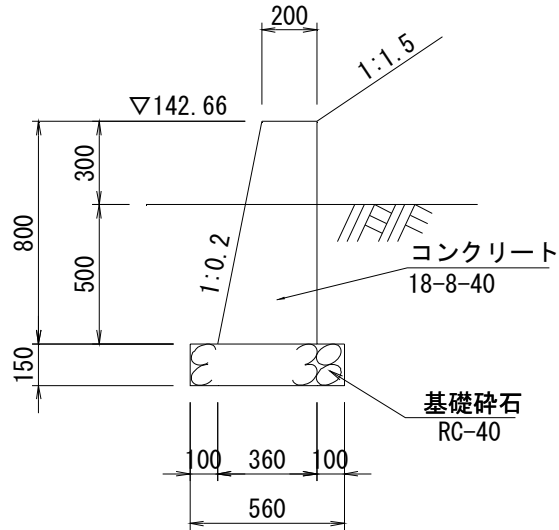


# 数 量 計 算 書

## 鍬 止 め 工

(9.0m当り算出)

### S G W 2 0



延長 = 9.00 m

名 称	種 別	形 状 ・ 規 格 ・ 算 式	数 量	単 位
コンクリート	18-8-40	$1/2 * (0.20 + 0.36) * 0.80 * 9.0 = 2.02$	2.02	m <sup>3</sup>
規格	SGW20			
	H=0.80m			
均しコンクリート			あり	
目地材			あり	
水抜きパイプ			あり	
吸出し防止材			あり	

## 4. 排 水 工





作 業 土 工

主道路土工数量計算書

名称：構造物掘削工

測 点	距 離(m)	構造物掘削 排水工 床堀			適 用
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	
No. 68+10.1	—	0.7	—	—	SP. 15を準用
SP. 15	0.80	0.7	0.70	0.6	
NO. 69	9.20	0.6	0.65	6.0	
NO. 69+8.0	8.00	0.6	0.60	4.8	NO. 69を準用
No. 71+16.3	—	0.6	—	—	NO. 72を準用
NO. 72	7.30	0.6	0.60	4.4	
SP. 16	5.40	0.7	0.65	3.5	
NO. 73	16.60	0.5	0.60	10.0	
NO. 73+1.7	1.90	0.5	0.50	1.0	NO. 73を準用
計	49.20			30.3	

主道路土工数量計算書

名 称：構造物掘削工

測 点	距 離(m)	構造物掘削 排水工 埋戻し			適 用
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	
No. 68+10.1	—	0.5	—	—	SP.15を準用
SP.15	0.80	0.5	0.50	0.4	
NO.69	9.20	0.4	0.45	4.1	
NO.69+8.0	8.00	0.4	0.40	3.2	NO.69を準用
No.71+16.3	—	0.3	—	—	NO.72を準用
NO.72	7.30	0.30	0.30	2.2	
SP.16	5.40	0.4	0.35	1.9	
NO.73	16.60	0.6	0.50	8.3	
NO.73+1.7	1.90	0.6	0.60	1.1	NO.73を準用
計	49.20			21.2	

排 水 工

延長調書

名称：ロングU水路

単位：m

測 点	蓋有り	蓋なし	Gr蓋	単位	摘 要
ロングU水路(PU434)					
NO. 68+10.1~No. 69+8.0		18.0		m	
ロングU水路(PU133)					
NO. 71+16.3~No. 73+1.7		31.2		m	
		49.2			











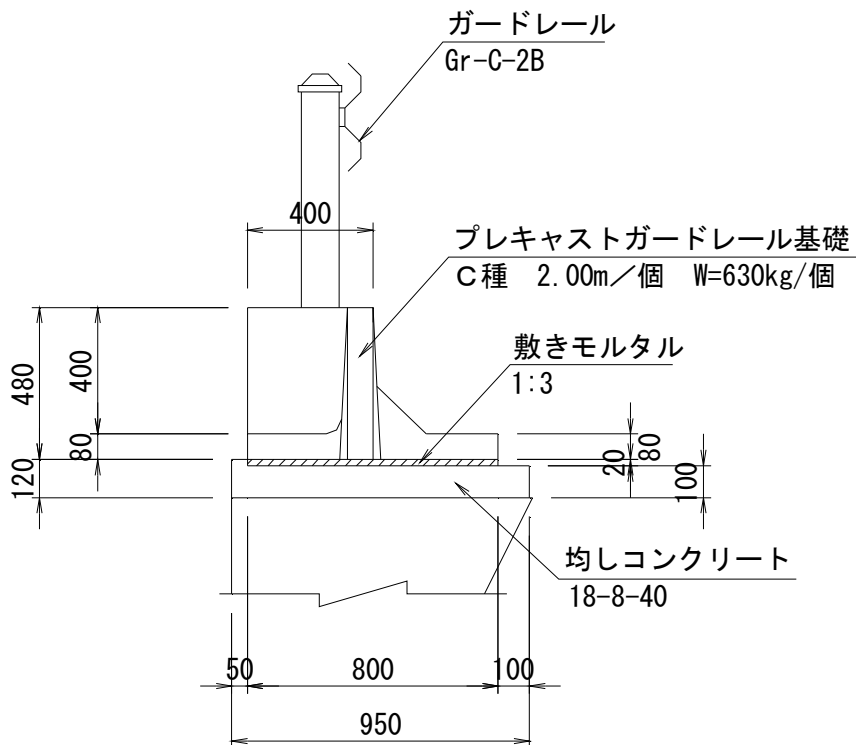
## 5. 防護柵工



# 数 量 計 算 書

## プレキャストガードレール基礎工

(10.0m当り算出)



名 称	種 別	形 状 ・ 規 格 ・ 算 式	数 量	単 位
均しコンクリート	18-8-40	$(0.95 \times 0.10 + 0.05 \times 0.02) \times 10 = 0.96$	0.96	m <sup>3</sup>
敷きモルタル	1:3	$0.80 \times 0.02 \times 10 = 0.16$	0.16	m <sup>3</sup>
プレキャスト ガードレール基礎	C種 2.0m/個 W=630kg/個	$10.0 / 2.0 = 5.00$	5.00	個
連結金具		$2 \text{組} / 1 \text{箇所} \times 5 = 10.00$	10.00	組
間詰めコンクリート	24-8-25	$0.016 \text{m}^3 / \text{個} \times 5 = 0.08$	0.08	m <sup>3</sup>
止め型枠		$0.042 \text{m}^2 / \text{個} \times 5 = 0.21$	0.21	m <sup>2</sup>

## 6. 舖 装 工

# 車 道 舖 装

主道路舗装面積数量計算書

名称：舗装工

測 点	距 離(m)	表層 密粒度アスコン13 t=5cm			適 用
		幅 (m)	平均幅(m)	面積(m2)	
No. 66	—	6.38	—	—	
No. 66+7.0	7.00	5.56	5.97	41.8	
No. 67	13.00	5.25	5.41	70.3	
BC. 15	5.64	5.26	5.26	29.7	
No. 68	14.36	5.55	5.41	77.7	
SP. 15	11.01	5.09	5.32	58.6	
No. 69	8.99	5.00	5.05	45.4	
EC. 15	16.37	5.00	5.00	81.9	
No. 70	3.63	5.00	5.00	18.2	
No. 71	20.00	5.95	5.48	109.6	
No. 72	20.00	6.50	6.23	124.6	
SP. 16	4.94	6.50	6.50	32.1	
No. 73	15.06	6.50	6.50	97.9	
計	140.00			787.8	

舗装工数量計算書

種 別：車道舗装  
 ブロック：車道舗装  
 区 分：アスファルト舗装

細別/規格	算 式			数 量
	舗装面積計算書	内訳書(EC. 15付近)	内訳書(NO. 72付近)	
表層 W>3.0m 再生密粒度アスコ ン13 t=15cm	787.8	+ 28.9	+ 34.7	851.4 m2
上層路盤 W>3.0m 粒度調整碎石 RC-40, t=15cm	796.7	+ 28.9	+ 34.7	860.3 m2



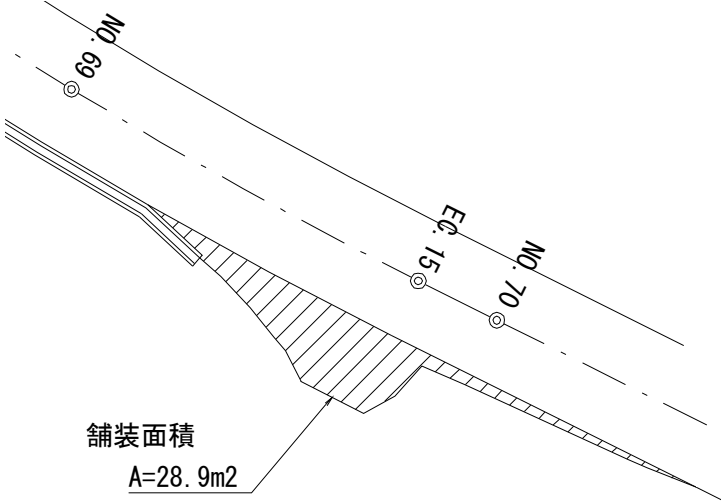
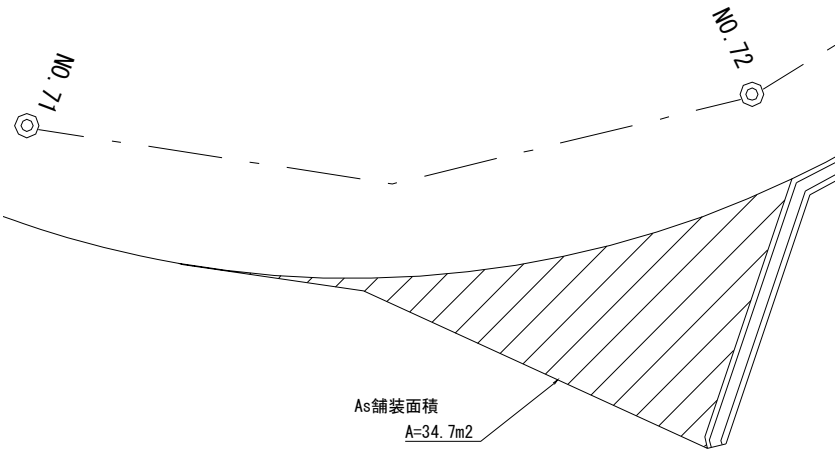
主道路舗装面積数量計算書

名称：舗装工

測点	距離(m)	上層路盤 粒度調整砕石 M30 t=15cm			適用
		幅 (m)	平均幅(m)	面積(m <sup>2</sup> )	
No. 66	—	6.43	—	—	
No. 66+7.0	7.00	5.61	6.02	42.1	
No. 67	13.00	5.25	5.43	70.6	
BC. 15	5.64	5.26	5.26	29.7	
No. 68	14.36	5.55	5.41	77.7	
SP. 15	11.01	5.14	5.35	58.9	
No. 69	8.99	5.05	5.10	45.8	
EC. 15	16.37	5.10	5.08	83.2	
No. 70	3.63	5.10	5.10	18.5	
No. 71	20.00	6.05	5.58	111.6	
No. 72	20.00	6.60	6.33	126.6	
SP. 16	4.94	6.60	6.60	32.6	
No. 73	15.06	6.60	6.60	99.4	
計	140.00			796.7	

数量内訳書

種 別：車道舗装工  
 ブロック：車道舗装  
 区 分：

細別／規格	算 式	数 量
舗装	車道舗装 EC.15付近右側 ( 表層 及び 上層路盤 ) 舗装面積  舗装面積 A=28.9m <sup>2</sup>	28.9 m <sup>2</sup>
舗装	車道舗装 NO.72付近右側 ( 表層 及び 上層路盤 ) 舗装面積  As舗装面積 A=34.7m <sup>2</sup>	34.7 m <sup>2</sup>
舗装	舗装面積合計	63.6 m <sup>2</sup>

## 7. 道路付属施設工

工 線 画 区



# 数量内訳書

種 別：区画線工  
 ブロック：溶融式区画線  
 区 分：車道外側線・白

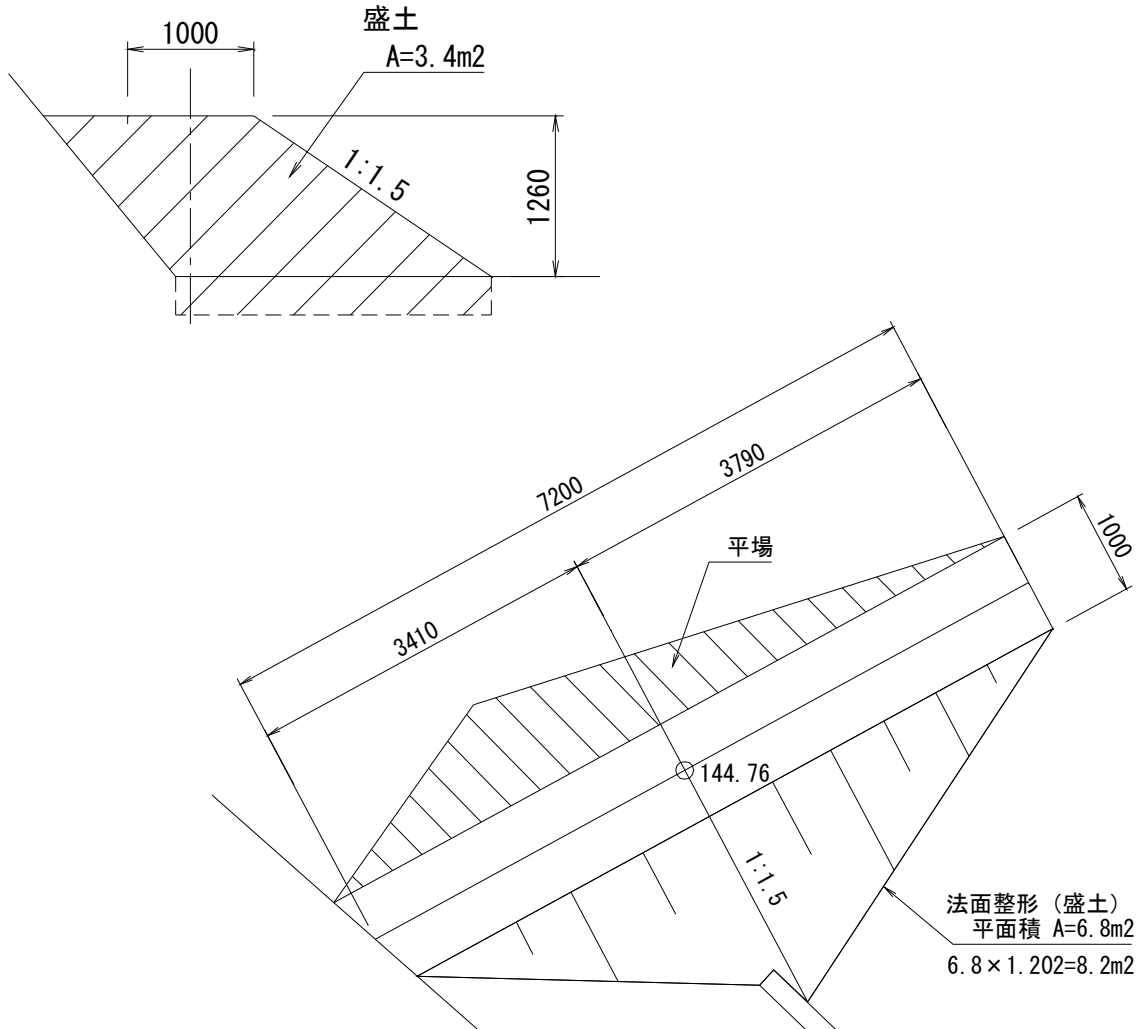
細別／規格	算 式	数 量
実線  W=15cm	NO. 66～NO. 73  $\text{道路両側の為 } * 2 = L * 2 =$ $L=140.0\text{m}$	280.0
	合計	280.0 m



# 数量計算書

坂路工 1

(1 箇所当り算出) (7.2m 当り)



名称	種別	形状・規格・算式	数量	単位
盛土		$(3.4+0.0)/2 \times 7.2 = 12.24$	12.24	m <sup>3</sup>
法面整形	盛土部	上図より = 8.20	8.20	m <sup>2</sup>
植生工	種子散布工	上図より = 8.20	8.20	m <sup>2</sup>



## 8. 構造物撤去工

数量内訳書

種 別：取壊し工  
 ブロック：取壊し工  
 区 分：

細別／規格	算 式	数 量
現場打水路 300×300	取壊し数量計算書より	2.8 m <sup>3</sup>
鍬止め擁壁 H=0.85m	取壊し数量計算書より	3.3 m <sup>3</sup>
ブロック積擁壁 H=1.0～3.0m	取壊し数量計算書より	2.1 m <sup>3</sup> ( 6.0 ) m <sup>2</sup>
コンクリート取壊し ブロック積頭部		2.6 m <sup>3</sup>
	無筋コンクリート取壊し体積 合計	10.8 m <sup>3</sup>

排水構造物取壊し・撤去工





擁壁取壊し









主道路土工数量計算書

名 称：コンクリート取壊し（ブロック積頭部コンクリート）

測 点	距 離(m)	コンクリート取壊し			適 用
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	
	—		—	—	
No. 66+16.0	—	0.1	—	—	NO. 67を流用
No. 67	13.00	0.1	0.10	1.3	
BC. 15	5.64	0.1	0.10	0.6	
No. 68	14.36	0.0	0.05	0.7	
計	33.00			2.6	

舗 装 取 壊 し



運 搬 処 理 工

# 数量内訳書

種 別: 運搬処理工  
 ブロック: 運搬処理工  
 区 分:

細別/規格	算 式	数 量
殻運搬処理	既設構造物取壊し工より	
無筋コンクリート	現場打水路	2.75
	鍬止め	3.34
	ブロック積擁壁	2.10
	ブロック積頭部	2.60
	合計	10.8 m <sup>3</sup>
殻運搬処理		m
殻運搬処理	As舗装構造物取壊し工より	
アスファルト	舗装厚 5cm	742.6 m <sup>2</sup> 37.1 m <sup>3</sup>