井出の谷線数量総括表

工事区分	工　種	種　別	細　別	規　格	単位	数量	備考
林道災害復旧							L＝89.2m
	土工						
		掘削	土砂	機械	m3	213	
		掘削	土砂	人力	m3	2657	
		掘削	崩土		m3	324	
		床掘			m3	14	
		埋戻	前面	流用土	m3	5	
			背面	流用土	m3	3	
		残土運搬			m3	3042	((213.3+2657.1+14.1) − 5.0/0.9+323.7)×0.95
	擁壁工						
		ブロック積工	間知ブロック	控え厚350	m2	13.5	
			裏込砕石	RC-40	m3	3.3	
			基礎工		m	4.8	
		小口止工	無筋コンクリート	18-8-40	m3	1.5	
			型枠	一般	m2	12.0	
		取付擁壁工	無筋コンクリート	18-8-40	m3	1.5	
			型枠	一般	m2	3.3	
	法面保護工						
		植生基材吹付工		t=3cm	m2	3201.9	
		モルタル吹付工		t=7cm	m2	76.7	
	付帯工						
		L型側溝復旧			m	39.7	13.1+26.6
	舗装工						
		アスファルト舗装工	表層	再生密粒度アスコン（13）t=4cm	m2	42.3	復旧幅1.4m以下
						19.8	復旧幅1.4m以上3.0m以下
						85.7	復旧幅3.0m以上
			路盤	粒度調整砕石M-30t=7cm	m2	147.8	
	区画線工						
		外側線	白線	W=0.15m実線	m	81.0	10.0+27.8+8.2+8.0+27.0
	構造物撤去工						
		構造物取壊し工	舗装版取壊t=4cm		m2	147.8	
			舗装切断	t=4cm	m	74.3	

井出の谷線数量総括表

工事区分	工　種	種　別	細　別	規　格	単位	数量	備考
林道災害復旧							L＝89.2m
	構造物撤去工						
			コンクリート構造物	無筋コンクリート	m3	1.3	
				モルタル吹付(機械)	m2	28.4	
				モルタル吹付(人力)	m2	48.3	
				有筋コンクリート(機械)	m3	19.9	10.4+9.5
				有筋コンクリート(人力)	m3	43.5	29.0+14.5
	処分費						
		処分費	殻処分費	As	m3	5.9	147.8*0.04
				無筋コンクリート	m3	6.7	1.3+（28.4+48.3）*0.07
				有筋コンクリート	m3	63.4	
	支障木伐採			胸高直径平均Φ600、平均樹木高H＝12.0m,N=76本	m3	85.9	1.13m3×76本

数 量 計 算 書

測点	距離	掘 削 （ 機 械 ）			掘 削 （ 人 力 ）								
		断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量
0+4.80	0.00												
0+12.3	7.50	3.9	1.95	14.6	63.1	31.55	236.6						
1*1.40	9.10		1.95	17.7	50.1	56.60	515.1						
1+9.50	8.10	5.4	2.70	21.9	30.9	15.45	125.1						
2+3.20	13.70	1.4	3.40	46.6	42.0	36.45	499.4						
2+7.50	4.30	6.0	3.70	15.9	67.1	33.55	144.3						
3+19.70	32.20		3.00	96.6	2.2	34.65	1115.7						
4+9.20	9.50				2.2	2.20	20.9						
合 計	84.40			213.3			2657.1						

数 量 計 算 書

測点	距離	床　　掘			埋 戻 （ 前 面 ）			埋 戻 （ 背 面 ）					
		断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量
2+4.53	0.00												
2+5.4	0.87	2.2	1.10	1.0	0.8	0.40	0.3	0.5	0.25	0.2			
2+7.5	2.10	2.2	2.20	4.6	0.8	0.80	1.7	0.5	0.50	1.1			
2+10.8	3.30	2.2	2.20	7.3	0.8	0.80	2.6	0.5	0.50	1.7			
2+11.86	1.06		1.10	1.2		0.40	0.4		0.25	0.3			
合 計	7.33			14.10			5.00			3.30			

数 量 計 算 書

測点	距離	掘 削 （ 崩 土 ）											
		断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量
1+12.5	0.00												
2+3.20	10.70	32.0	16.00	171.2									
2+7.50	4.30	19.0	25.50	109.7									
2+12.0	4.50		9.50	42.8									
合 計	19.50			323.7									

ブロック積 数 量 集 計 表

種別	細別	規格	単位				摘要
ﾌﾞﾛｯｸ積工							
	間知ﾌﾞﾛｯｸ	控350	m2	13.50			
	胴込ｺﾝｸﾘｰﾄ	18-8-40	m3	2.60			
	裏込ｺﾝｸﾘｰﾄ	18-8-40	m3	1.40			
	裏込砕石	RC-40	m3	3.30			
	水抜きパイプ	VPΦ75	m	6.48			
	基礎コンクリート		m	4.80			
小口止工							
	無筋ｺﾝｸﾘｰﾄ	18-8-40	m3	1.50			0.71+0.79
	型枠	一般	m2	12.01			5.66+6.35

ブロック積 面積計算

番号	法勾配	天端含む 直高(m)	天端控除 直高(m)	法長(m)	延　長(m) 天端	 基礎	平均法長 (m)	平均延長 (m)	面　積 (m2)	備　考
	1:0.3	2.510	2.510	2.620						
1	1:0.3	2.650	2.650	2.767	1.800	1.800	2.694	1.800	4.849	
	1:0.3	2.650	2.650	2.767						
2	1:0.3	2.880	2.880	3.007	3.000	3.000	2.887	3.000	8.661	
合計		平均高 2.696			4.800	4.800		4.800	13.510	

ブロック積

◎積ブロック(控350)

A = 13.510 ＝ 13.5 m2

◎胴込コンクリート(18-8-40) (設計量 V= 0.19 m3/m2)

V = 13.5 × 0.190 ＝ 2.6 m3

◎裏込コンクリート(18-8-40) (t= 0.100 m)

V = 13.5 × 0.100 ＝ 1.4 m3

◎目地材（天端コンクリート、基礎工含む）

・天端コンクリート部

A＝ ＝ 0

・基礎工部

A＝ ＝ 0

・ブロック部

A＝ ＝ 0

合計 0.000 m2

◎基礎工

L ＝ ＝ 4.800 m

1) 10m当り数量

・コンクリート(18-8-40)

A = 0.22 × 0.59 + (0.15 + 0.59) / 2 × 0.13 ＝ 0.178 m2

V = 0.178 × 10.0 ＝ 1.78 m3

・基礎材(RC-40)

A = 0.79 × 0.15 ＝ 0.119 m2

V = 0.119 × 10.0 ＝ 1.19 m3

・型　枠（一　般）

A = (0.220 + 0.350) × 10.0 ＝ 5.70 m2

・基面整正

A = 0.79×10.0 ＝ 8.70 m2

2) 延長当り数量

・コンクリート(18-8-40)

V = 1.78 / 10.0 × 4.800 ＝ 0.9 m3

・基礎材(RC-40)

V = 1.19 / 10.0 × 4.800 ＝ 0.6 m3

・型　枠（一　般）

A = 5.70 / 10.0 × 4.800 ＝ 2.7 m2

・基面整正

A = 8.70 / 10.0 × 4.800 ＝ 4.2 m2

◎小口止工

1個所当り数量

H = 3.010m　　t = 0.300m　　B1 = 0.783m　　B2 = 0.783m

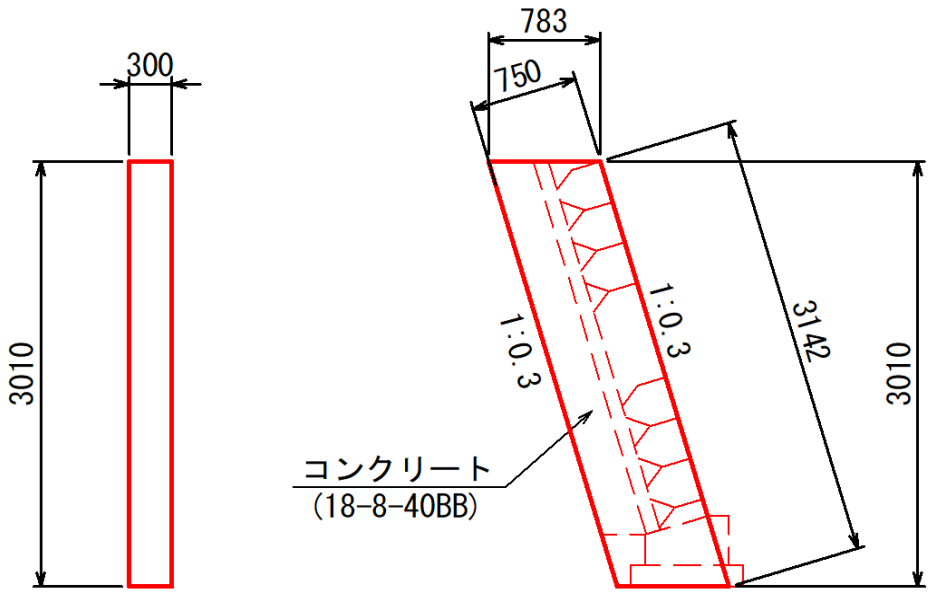
・コンクリート(18-8-40)

A =	(0.783	+	0.783)	/	2	×	3.010	=	2.357	m2
V =	2.357	×	0.30					=	0.71	m3

・型　枠（一　般）

A1 =	(0.783	+	0.783)	/ 2 ×	3.010	×	2	=	4.714	m2
	斜率		斜率							
A2 =	(0.000	+	1.044)	×	3.010	×	0.300	=	0.943	m2
A =	4.714	+	0.943					=	5.66	m2

略　図



◎小口止工

1個所当り数量

H = 3.380m　　t = 0.300m　　B1 = 0.783m　　B2 = 0.783m

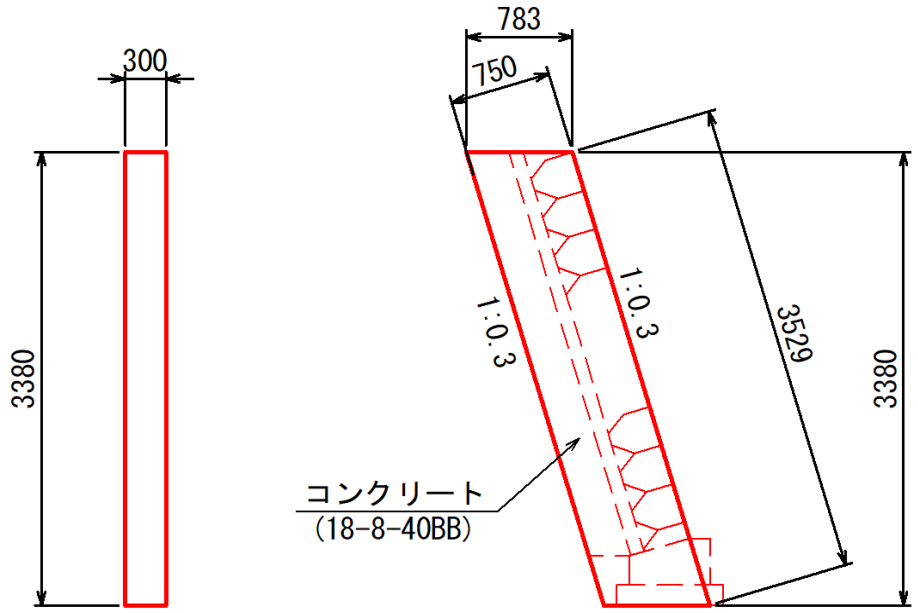
・コンクリート(18-8-40)

A =	(0.783	+	0.783)	/	2	×	3.380	=	2.647	m2
V =	2.647	×	0.30					=	0.79	m3

・型　枠（一　般）

A1 =	(0.783	+	0.783)	/ 2 ×	3.380	×	2	=	5.293	m2
	斜率		斜率							
A2 =	(0.000	+	1.044)	×	3.380	×	0.300	=	1.059	m2
A =	5.293	+	1.059					=	6.35	m2

略　図



数 量 計 算 書

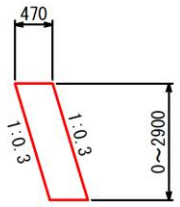
測点	距離	裏　込　材											
		断　面	平均断面	数　量	断　面	平均断面	数　量	断　面	平均断面	数　量	断　面	平均断面	数　量
2+4.53	0.00												
2+5.4	0.87	0.5	0.25	0.2									
2+7.5	2.10	0.5	0.50	1.1									
2+10.8	3.30	0.5	0.50	1.7									
2+11.86	1.06		0.25	0.3									
合　計	7.33			3.30									

取付擁壁工数量計算書

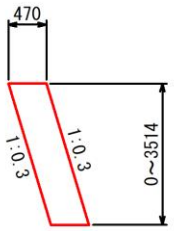
細　　別：　　1式当り
規　　格：

略　図

取付擁壁工-1断面図
S=1:50



取付擁壁工-2断面図
S=1:50



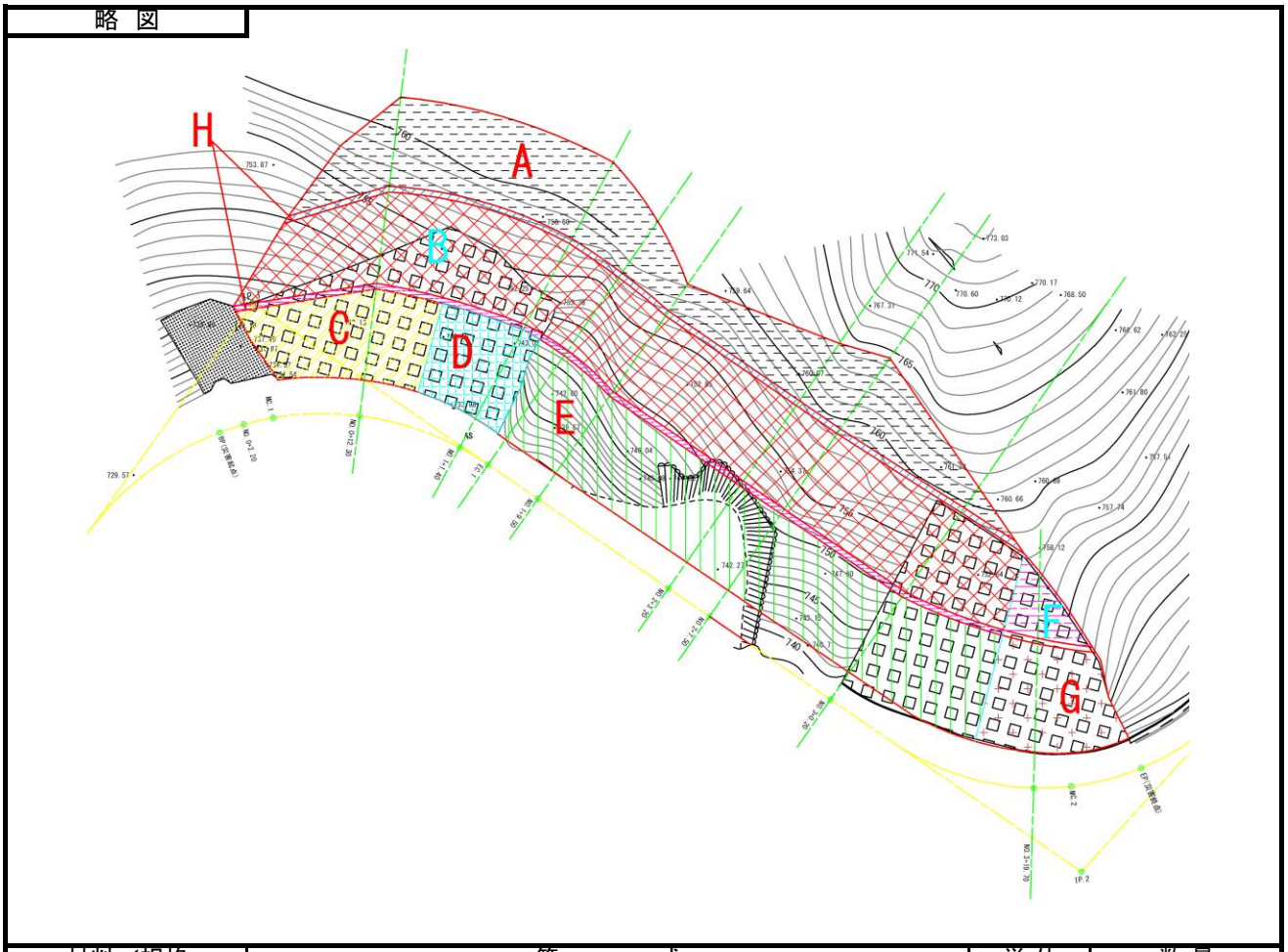
取付擁壁工-1　平均高さH=1450延長L＝870　取付擁壁工-2　平均高さH=1757延長L＝1060

材料／規格	算　　式	単 位	数 量
無筋コンクリート	0.47×1.45×0.87+0.47×1.757×1.06＝1.47	m3	1.5
型枠	(0.87×2.90×1/2+1.06×3.514×1/2)×1.044＝3.26	m2	3.3

法面保護工数量計算書

細　　別：　　1式当り
規　　格：

略　図



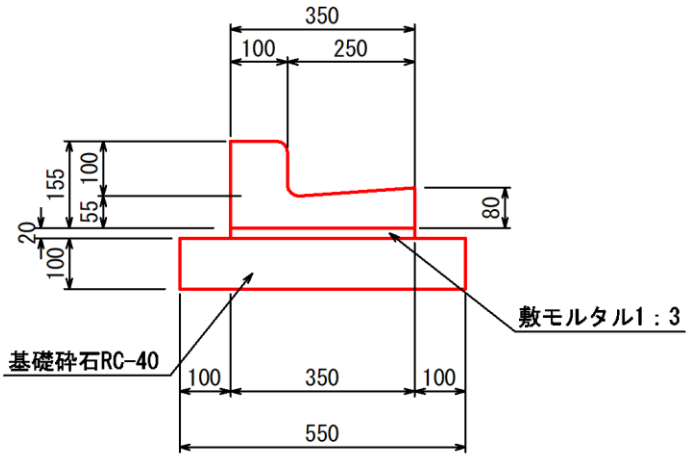
材料／規格	算　　式	単 位	数 量
植生基材吹付	法面勾配1:0.8法面:A+B+C+E A=391.8+583.9+111.0+403.9=1490.6(水平面積) 縦斜率:1.600　横斜率:1.000 A1=1459.8×1.600×1.000＝2385.0 法面勾配1:0.99法面:F+G A=29.1+403.9=433.0(水平面積) 縦斜率:1.459　横斜率:1.000 A2=433.0×1.459×1.000＝631.7 法面勾配1:0.87法面:D A=70.8(水平面積) 縦斜率:1.519　横斜率:1.000 A3=70.8×1.519×1.000＝107.5 法面勾配1:0法面:H A4=36.7+41.0=77.7(水平面積) 合計 A=2385.0+631.7+107.5+77.7=3201.9	m2	3201.9

L型側溝復旧数量計算書

細　　別：
規　　格：

10m当り

略　図

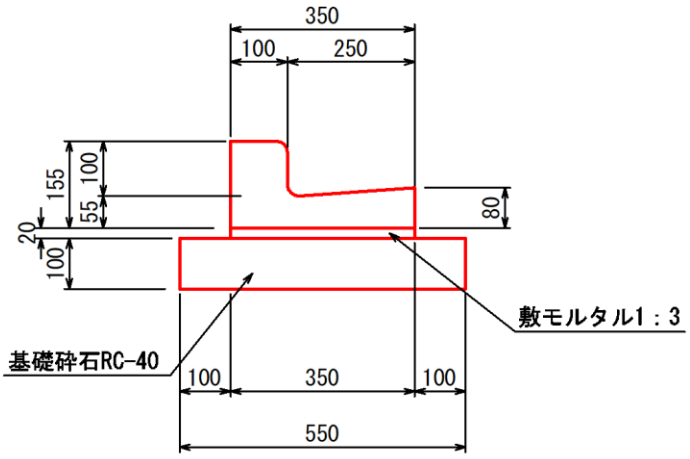


材料／規格	算　　式	単 位	数 量
本体復旧	N=10.0/0.6=16.67	基	16.7
敷モルタル1:3	0.35*0.02*10.0=0.070	m3	0.07
基礎砕石RC-40	0.55*0.10*10.0=0.550	m3	0.55

L型側溝撤去数量計算書

細　　別：　　1式当り
規　　格：

略　図

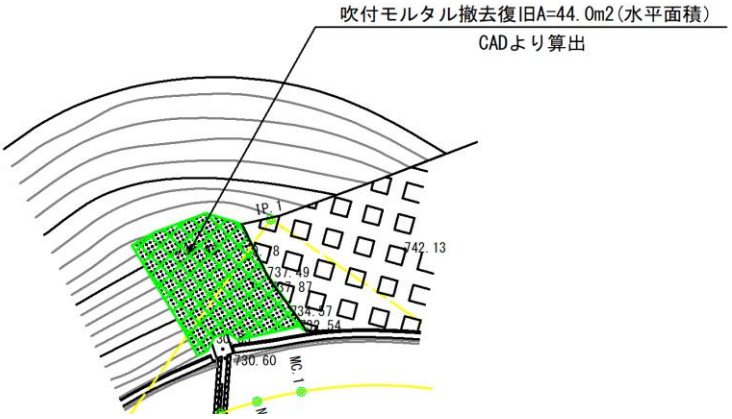


材料／規格	算　　式	単 位	数 量
無筋コンクリート取壊	(0.10×0.155+(0.08+0.055)/2×0.25)×39.7m＝1.29	m3	1.3

モルタル吹付工復旧数量計算書

細　　別：　　1式当り
規　　格：

略　図

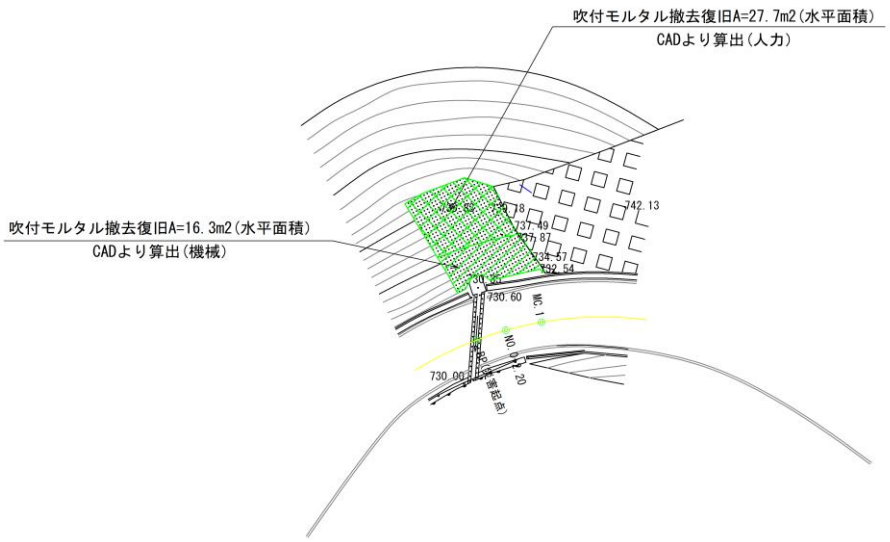


材料／規格	算　　式	単 位	数 量
モルタル吹付工復旧	A=44.0(水平面積) 縦斜率:1.743　横斜率:1.000 A=44.0×1.743×1.000＝76.7	m2	76.7

モルタル吹付工撤去数量計算書

細　　別：　　1式当り
規　　格：

略　図

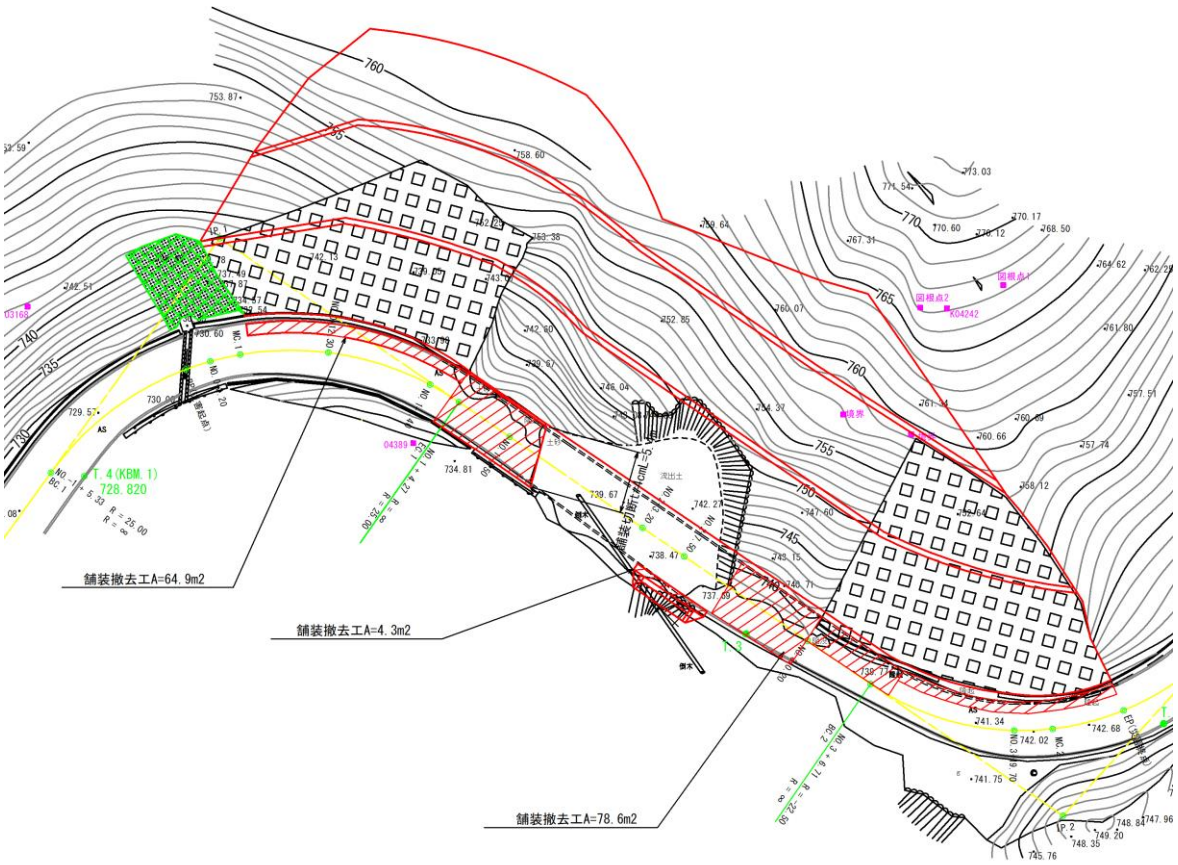


材料／規格	算　　式	単 位	数 量
モルタル吹付工撤去	機械A=16.3(水平面積) 縦斜率:1.743　横斜率:1.000 A=16.3×1.743×1.000＝28.4	m2	28.4
	人力A=27.7(水平面積) 縦斜率:1.743　横斜率:1.000 A=27.7×1.743×1.000＝48.3	m2	48.3
モルタル吹付工処分費	(28.4+48.3)×0.07＝5.37	m3	5.4

舗装撤去工数量計算書

細　　別：　　1式当り
規　　格：

略　図

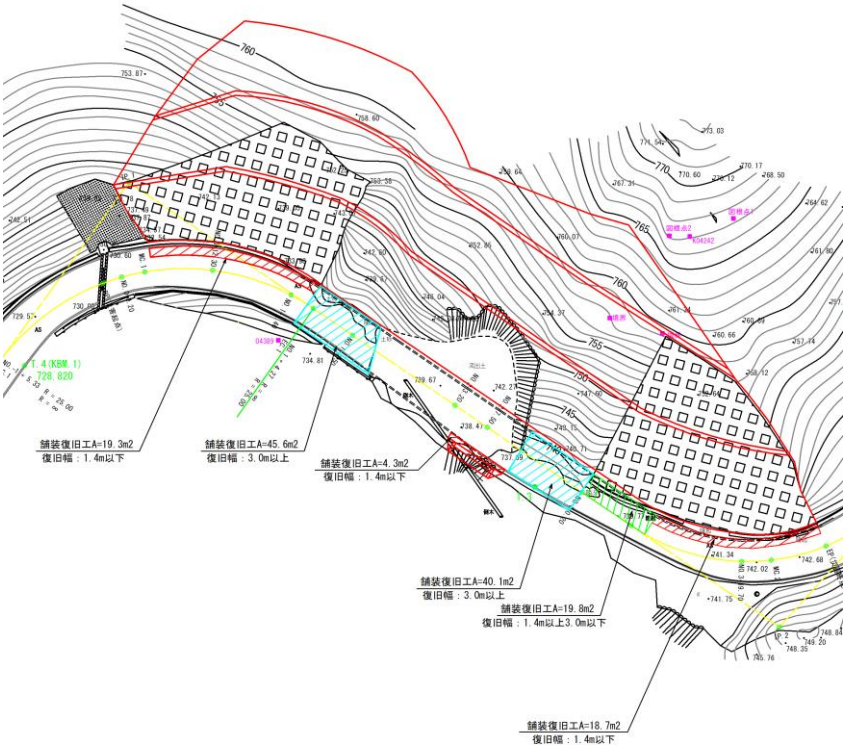


材料／規格	算　　式	単 位	数 量
舗装撤去工	A=64.9+4.3+78.6=147.8	m2	147.8
舗装切断	L=29.4+8.4+36.5=74.3（平面図より）	m	74.3

舗装復旧工数量計算書

細　　別：　　1式当り
規　　格：

略　図

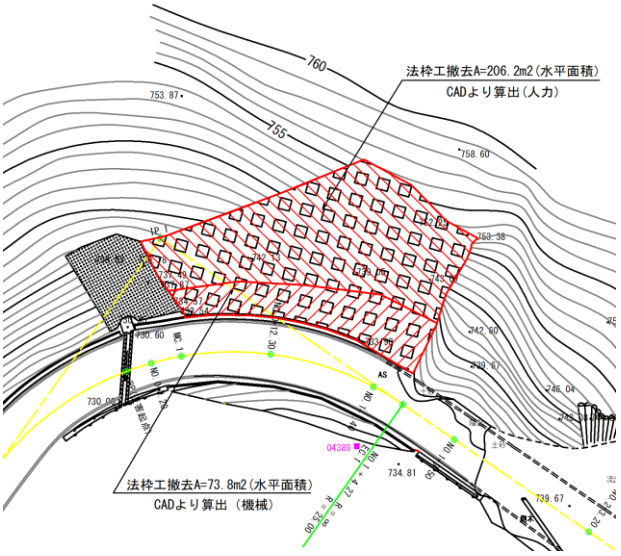


材料／規格	算　　式	単 位	数 量
舗装復旧工	復旧幅:1.4m以下 A=19.3+4.3+18.7=42.3	m2	42.3
	復旧幅:1.4m以上3.0m以下 A=19.8	m2	19.8
	復旧幅:3.0m以上 A=45.6+40.1＝85.7	m2	85.7
	合計A=42.3+19.8+85.7=147.8(路盤面積)		

吹付法枠工撤去数量計算書

細　　別：　　1式当り
規　　格：

略　図

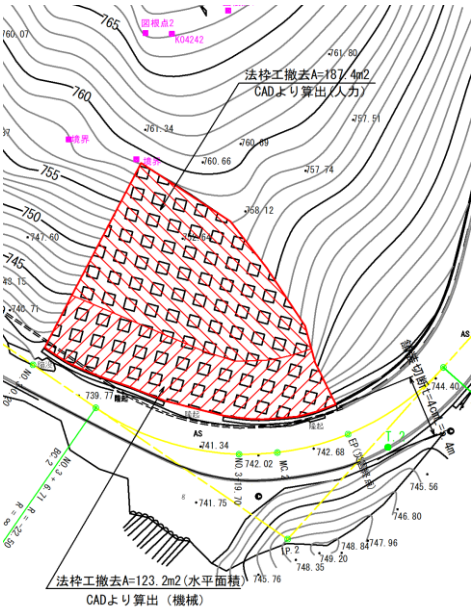


材料／規格	算　　式	単 位	数 量
吹付打法枠工撤去 （有筋コンクリート）	1.機械施工 A1=73.8(水平面積) 縦斜率：2.100　横斜率：1.000 A1=73.8×2.100×1.000=155.0 155.0×0.067m3/m2＝10.39	m3	10.4
	2.人力施工 A2=206.2(水平面積) 縦斜率：2.100　横斜率：1.000 A2=206.2×2.100×1.000＝433.0 433.0×0.067m3/m2＝29.01	m3	29.0

簡易法枠工撤去数量計算書

細　　別：　　1式当り
規　　格：

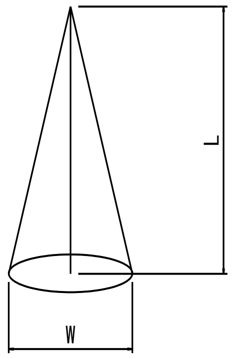
略　図



材料／規格	算　　式	単 位	数 量
簡易法枠工撤去 （有筋コンクリート）	1.機械施工 A2=123.2(水平面積) 縦斜率：1.463　横斜率：1.000 A2=123.2×1.463×1.000＝180.2 180.2×0.0527m3/m2＝9.50	m3	9.5
	2.人力施工 A2=187.4(水平面積) 縦斜率：1.463　横斜率：1.000 A2=187.4×1.463×1.000＝274.2 274.2×0.0527m3/m2＝14.45	m3	14.5

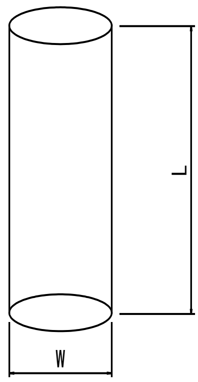
支 障 木 調 査　　　（立 木）

Aタイプ



$$V=\frac{(\pi \cdot W^2)}{12}\times L$$

Bタイプ



$$V=\frac{\pi \cdot W^2}{4}\times L$$

符　号	規		格	体　積	符　号	規		格	体　積
	W	0.60	Aタイプ	1.13					
	L	12.00							

小　計＝　　1.13m³　　　　小　計＝　　0.00m³

合　計＝　　1.13m³