

# 数 量 表

# 数 量 集 計 表

工 種	細 別	規格・寸法	単位	数 量	計 上 数 量	備 考
排水構造物工						
作業土工	床掘 (CA2)		m3	275.9	280	
	盛土 (BA1+B)	流用土	m3	156.0	160	
	埋戻し (RA)	流用土	m3	184.6	180	
	法面整形 (CL1)	切土	m2	16.0	16	
	購入土	山土	m3	42.2	40	
排水路工	プレキャストU型側溝	鉄筋コンクリート排水溝 B800*H800	m	252.8	253	
	基礎材	RC-40	m2	252.8	253	
	吸い出し防止剤設置	t=10mm ヤシ繊維 不織布	m2	33.2	33	
	プレキャストU型側溝	BF1種300型	m	2.0	2	
	基礎材	RC-40	m2	1.0	1	
	自由勾配側溝	B800×H1100 横断用T-25	m	10.0	10	
	基礎材	RC-40	m2	13.8	14	
	基礎コンクリート	18-8-40BB W/C≤ 6.0%	m3	1.2	1	
	勾配調整コンクリート	18-8-40BB W/C≤ 6.0%	m3	0.8	1	
	コンクリート蓋	B800 横断用 T-25	枚	10	10	
防草コンクリート						
	床掘 (CA)		m3	185.8	190	
	基礎碎石	RC-40	m2	214.9	215	
	張りコンクリート	18-8-40BB W/C≤ 6.0%	m2	213.2	213	
舗装工						
舗装打換え工	下層路盤	RC-40	m2	6.5	7	
	上層路盤	C-20	m2	6.5	7	
	表層	再生密粒度As (13F)	m2	10.4	10	
構造物撤去工						
構造物取壊し工	コンクリート構造物取壊し	有筋	m3	4.9	5	
	殻運搬	有筋	m3	4.9	5	
	殻処分	有筋	t	12.2	12	
	舗装版切断		m	26.0	26	
	舗装版破碎		m2	10.4	10	

## 数量集計表

[illegible]

## 1. 土 工 数 量 集 計 表

[illegible]

土 工 計 算 書

	形 状 及 び 計 算 式	数 量
排水溝 (B800×H800)		
作業土工	<u>床掘(CA2)</u> 土積 $V= 275.9$	= 275.9 m3
	<u>盛土(BA1)</u> 土積 $V= 98.7$	= 98.7 m3
	<u>盛土(B)</u> 土積 $V= 57.3$	= 57.3 m3
	盛土(BA1+B) $V= 156.0$	= 156.0 m3
	<u>埋戻し(RA)</u> 土積 $V= 184.6$	= 184.6 m3
法面整形工	<u>切土法面仕上げ(CL1)</u> $A= 16.0$	= 16.0 m2
自由勾配側溝 B800×H1100		
作業土工	<u>床掘(CA2)</u> 土積 $V= 16.5$	= 16.5 m3
	<u>埋戻し(RA)</u> 土積 $V= 9.5$	= 9.5 m3
防草コンクリート	<u>床掘(CA)</u> $V= 185.8$	= 185.8 m3
工事用道路	<u>盛土(BA1)</u> $V= 153.0$	= 153.0 m3
	$185.8-153.0$	= 32.8 m3
不足土	$V= 42.2$	= 42.2 m3
購入土	$V= 42.2 \times 1.2 \div 0.9$	= 56.3 m3
残土処理	<u>残土処分</u> $(275.9+16.5+32.8) - (156.0/0.9) - (184.6+9.5) + 42.2$	= 0.0 m3
	<u>運搬処理</u>	= 0.0 m3
	<u>整 地</u>	= 0.0 m3

# 土工計算書

6/27

測 点	単距離 (m)	追加距離 (m)	床掘 (CA2)			盛土 (BA1)			盛土 (BA2)		
			A (m2)	A/2	V (m3)	A (m2)	A/2	V (m3)	A (m2)	A/2	V (m3)
No. 12 + 37.00	0.000	0.000	0.77			0.31			0.00		
No. 12 + 39.50	2.500	2.500	0.68	0.73	1.8	1.25	0.78	2.0	0.00	0.00	0.0
No. 13	10.500	13.000	1.18	0.93	9.8	0.21	0.73	7.7	0.00	0.00	0.0
No. 13 + 36.16	36.160	49.160	1.85	1.52	55.0	0.00	0.11	4.0	0.00	0.00	0.0
No. 13 + 36.16	0.000	49.160	2.64	2.25	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00	0.0
No. 13 + 46.16	0.000	49.160	2.52	2.19	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00	0.0
No. 13 + 46.16	0.000	49.160	1.63	2.14	0.0	0.11	0.06	0.0	0.00	0.00	0.0
No. 14	3.840	53.000	1.08	1.80	6.9	0.25	0.13	0.5	0.00	0.00	0.0
No. 15	50.000	103.000	0.94	1.01	50.5	0.50	0.38	19.0	0.00	0.00	0.0
No. 15 + 27.00	27.000	130.000	0.94	0.94	25.4	0.52	0.51	13.8	0.00	0.00	0.0
No. 16	23.000	153.000	1.02	0.98	22.5	0.57	0.55	12.7	0.00	0.00	0.0
No. 17	50.000	203.000	0.84	0.93	46.5	0.37	0.47	23.5	0.00	0.00	0.0
No. 18	50.000	253.000	1.46	1.15	57.5	0.24	0.31	15.5			
合 計	253.000				275.9			98.7			0.0

# 土工計算書

7/27

測 点	単距離 (m)	追加距離 (m)	埋戻し(RA)			盛土法面仕上げ(BL)			切土法面仕上げ(CL1)		
			A (m2)	A/2	V (m3)	L (m)	L/2	A (m2)	L (m)	L/2	A (m2)
No. 12 + 37.00	0.000	0.000	0.79			0.00			0.00		
No. 12 + 39.50	2.500	2.500	0.56	0.68	1.7	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00	0.0
No. 13	10.500	13.000	0.89	0.73	7.7	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00	0.0
No. 13 + 36.16	36.160	49.160	1.17	1.03	37.2	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00	0.0
No. 13 + 36.16	0.000	49.160	1.73	1.45	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00	0.0
No. 13 + 46.16	0.000	49.160	1.56	1.37	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00	0.0
No. 13 + 46.16	0.000	49.160	1.03	1.38	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00	0.0
No. 14	3.840	53.000	0.78	1.17	4.5	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00	0.0
No. 15	50.000	103.000	0.65	0.72	36.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00	0.0
No. 15 + 27.00	27.000	130.000	0.61	0.63	17.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00	0.0
No. 16	23.000	153.000	0.61	0.61	14.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00	0.0
No. 17	50.000	203.000	0.58	0.60	30.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00	0.0
No. 18	50.000	253.000	0.88	0.73	36.5	0.00	0.00	0.0	0.63	0.32	16.0
合 計	253.000				184.6			0.0			16.0

# 土工計算書

8/27

測 点	単距離 (m)	追加距離 (m)	盛土(B)								
			A (m2)	A/2	V (m3)	A (m2)	A/2	V (m3)	A (m2)	A/2	V (m3)
No. 12 + 37.00	0.000	0.000	1.84								
No. 12 + 39.50	2.500	2.500	1.81	1.83	4.6						
No. 13	10.500	13.000	0.82	1.32	13.9						
No. 13 + 36.16	36.160	49.160	0.68	0.75	27.1						
No. 13 + 36.16	0.000	49.160	0.68	0.68	0.0						
No. 13 + 46.16	0.000	49.160	0.49	0.59	0.0						
No. 13 + 46.16	0.000	49.160	0.49	0.59	0.0						
No. 14	3.840	53.000	0.40	0.45	1.7						
No. 15	50.000	103.000	0.00	0.20	10.0						
No. 15 + 27.00	27.000	130.000	0.00	0.00	0.0						
No. 16	23.000	153.000	0.00	0.00	0.0						
No. 17	50.000	203.000	0.00	0.00	0.0						
No. 18	50.000	253.000	0.00	0.00	0.0						
合 計	253.000				57.3			0.0			0.0



測 点	単距離 (m)	追加距離 (m)	床掘 (CA)			基礎碎石 (C1)			張コンクリート (Co2)		
			A (m2)	A/2	V (m3)	L (m)	A/2	A (m2)	L (m)	A/2	A (m2)
No. 0	0.000	0.000	0.27			1.36			1.33		
No. 0 + 11.050	11.050	11.050	0.24	0.26	2.9	1.23	1.30	14.4	1.17	1.25	13.8
No. 1	38.950	50.000	0.20	0.22	8.6	1.03	1.13	44.0	1.00	1.09	42.5
No. 2	50.000	100.000	0.33	0.27	13.5	1.59	1.31	65.5	1.72	1.36	68.0
No. 2 + 34.020	34.020	134.020	0.24	0.29	9.9	1.19	1.39	47.3	1.16	1.44	49.0
No. 2 + 41.020	0.000	134.020	0.23	0.28	0.0	1.16	1.38	0.0	1.13	1.43	0.0
No. 3	8.980	143.000	0.24	0.24	2.2	1.22	1.21	10.9	1.19	1.18	10.6
No. 4	50.000	193.000	0.26	0.25	12.5	1.30	1.23	61.5	1.27	1.20	60.0
No. 5	50.000	243.000	0.24	0.25	12.5	1.22	1.26	63.0	1.18	1.23	61.5
No. 5 + 32.490	32.490	275.490	0.25	0.25	8.1	1.27	1.25	40.6	1.24	1.21	39.3
No. 5 + 40.489	0.000	275.490	0.32	0.29	0.0	1.59	1.43	0.0	1.56	1.40	0.0
No. 6	9.511	285.001	0.08	0.20	1.9	0.41	1.00	9.5	0.38	0.97	9.2
No. 7	50.000	335.001	0.34	0.21	10.5	1.72	1.07	53.5	1.68	1.03	51.5
No. 8	50.000	385.001	0.38	0.36	18.0	1.89	1.81	90.5	1.87	1.78	89.0
No. 8 + 31.814	31.814	416.815	0.37	0.38	12.1	1.88	1.89	60.1	1.86	1.87	59.5
No. 8 + 46.412	0.000	416.815	0.32	0.35	0.0	1.62	1.75	0.0	1.61	1.74	0.0
No. 9	3.588	420.403	0.30	0.31	1.1	1.49	1.56	5.6	1.48	1.55	5.6
No. 10	50.000	470.403	0.21	0.26	13.0	1.05	1.27	63.5	1.03	1.26	63.0
No. 11	50.000	520.403	0.44	0.33	16.5	2.23	1.64	82.0	2.20	1.62	81.0
No. 12	50.000	570.403	0.54	0.49	24.5	2.73	2.48	124.0	2.71	2.46	123.0
小 計	420.403				167.8			835.9			826.5

測 点	単距離 (m)	追加距離 (m)	床掘 (CA)			基礎砕石 (C)			張コンクリート (Co)		
			A (m2)	A /2	V (m3)	A (m2)	A /2	V (m3)	A (m2)	A /2	V (m3)
No. 12 + 34.000	34.000	604.403	0.17	0.36	12.2	7.99	5.36	182.2	7.99	5.35	181.9
No. 12 + 35.000	1.000	605.403	0.00	0.09	0.1	0.00	4.00	4.0	0.00	4.00	4.0
小 計	35.000				12.3			186.2			185.9
合 計	605.403				180.1			310.2			308.9

## 2. 開渠工数量集計表

[illegible]

開 渠 計 算 書

種 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
排水路工 排水溝 H800*B800	(延長調書より) 参考重量 749g/個 (L=2.0m)	
基礎材	L= 252.80 再生クラッシャラン(最大粒径40mm)、t=10cm A= 252.800*10.000/10.00 V= 252.800*0.10	= 252.80 m = 252.80 m <sup>2</sup> = 25.28 m <sup>3</sup>
吸出し防止材	A= 0.87*0.15*2(両側)*152(本)(箇所)	= 33.15 m <sup>2</sup>
BF300	(延長調書より) 参考重量 136kg/個 (L=2m)	
基礎材	L= 2.00 再生クラッシャラン(最大粒径40mm)、t=10cm A= 2.000*5.000/10.00 V= 1.000*0.10	= 2.00 m = 1.00 m <sup>2</sup> = 0.10 m <sup>3</sup>
自由勾配側溝 可変側溝800型(H1.1m)	横断用T-25	L= 10.00 m
基礎コンクリート	<u>18-8-40 高炉B W/C≤60%</u> V= 1.2/10.0*10.00 (延長当り)	= 1.20 m <sup>3</sup>
基礎材	再生クラッシャラン(最大粒径40mm)、t=10cm A= 13.8/10.0*10.00 (延長当り)	= 13.80 m <sup>2</sup>
勾配調整コンクリート	<u>18-8-40 高炉B W/C≤60%</u> V= 0.8/10.0*10.00 <u>コンクリート蓋 B800用 10mあたり10枚(0.5m/枚)</u> N= 10*10/10 = 10.0	= 0.80 m <sup>3</sup> = 10 枚
床掘	V= 16.500/10.00*10.00	= 16.50 m <sup>3</sup>
埋戻	V= 9.500/10.00*10.00	= 9.50 m <sup>3</sup>

可変側溝 単位数量表

規 格	可変側溝800型 (H1. 1m)	10m当たり数量
種 別	計 算 式	数 量
・ 個 数	参考重量 1290kg/個 (L=2m) $N = 10\text{m} \div 2\text{m}/\text{個}$	= 5 個
・ 基礎コンクリート	コンクリート②、t=10cm $V = 1.180 \times 0.100 \times 10.0$	= 1.2 m3
・ 基礎コンクリート型枠	一般型枠 $A = 0.100 \times 10.0 \times 2$	= 2.0 m2
・ 基礎材	再生碎石 (最大粒径40mm以下) 規格外、t=15cm $A = 1.380 \times 10.0$	= 13.8 m2
・ 基面整正	$A = 1.380 \times 10.0$	= 13.8 m2
・ 勾配調整コンクリート	コンクリート② $A = (0.082 + 0.112) / 2 \times 0.800 \times 10.0$	= 0.8 m2
・ 床掘	$V = 1.65 \times 10.00$	= 16.5 m3
・ 埋戻	$V = 0.95 \times 10.00$	= 9.5 m3



測 点	単距離 (m)	追加距離 (m)	床掘 (CA)			基礎碎石 (C1)			張コンクリート (Co2)		
			A (m2)	A/2	V (m3)	L (m)	A/2	A (m2)	L (m)	A/2	A (m2)
No. 0	0.000	0.000	0.27			1.36			1.33		
No. 0 + 11.050	11.050	11.050	0.24	0.26	2.9	1.23	1.30	14.4	1.17	1.25	13.8
No. 1	38.950	50.000	0.20	0.22	8.6	1.03	1.13	44.0	1.00	1.09	42.5
No. 2	50.000	100.000	0.33	0.27	13.5	1.59	1.31	65.5	1.72	1.36	68.0
No. 2 + 34.021	34.021	134.021	0.24	0.29	9.9	1.19	1.39	47.3	1.16	1.44	49.0
No. 2 + 41.021	0.000	134.021	0.23	0.28	0.0	1.16	1.38	0.0	1.13	1.43	0.0
No. 3	8.979	143.000	0.24	0.24	2.2	1.22	1.21	10.9	1.19	1.18	10.6
No. 4	50.000	193.000	0.26	0.25	12.5	1.30	1.23	61.5	1.27	1.20	60.0
No. 5	50.000	243.000	0.24	0.25	12.5	1.22	1.26	63.0	1.18	1.23	61.5
No. 5 + 32.489	32.489	275.489	0.25	0.25	8.1	1.27	1.25	40.6	1.24	1.21	39.3
No. 5 + 40.489	0.000	275.489	0.32	0.29	0.0	1.59	1.43	0.0	1.56	1.40	0.0
No. 6	9.511	285.000	0.08	0.20	1.9	0.41	1.00	9.5	0.38	0.97	9.2
No. 7	50.000	335.000	0.34	0.21	10.5	1.72	1.07	53.5	1.68	1.03	51.5
No. 8	50.000	385.000	0.38	0.36	18.0	1.89	1.81	90.5	1.87	1.78	89.0
No. 8 + 31.814	31.814	416.814	0.37	0.38	12.1	1.88	1.89	60.1	1.86	1.87	59.5
No. 8 + 46.412	0.000	416.814	0.32	0.35	0.0	1.62	1.75	0.0	1.61	1.74	0.0
No. 9	3.588	420.402	0.30	0.31	1.1	1.49	1.56	5.6	1.48	1.55	5.6
No. 10	50.000	470.402	0.21	0.26	13.0	1.05	1.27	63.5	1.03	1.26	63.0
No. 11	50.000	520.402	0.44	0.33	16.5	2.23	1.64	82.0	2.20	1.62	81.0
No. 12	50.000	570.402	0.54	0.49	24.5	2.73	2.48	124.0	2.71	2.46	123.0
小 計	420.402				167.8			835.9			826.5

測 点	単距離 (m)	追加距離 (m)	床掘 (CA)			基礎砕石 (C)			張コンクリート (Co)		
			A (m2)	A /2	V (m3)	A (m2)	A /2	V (m3)	A (m2)	A /2	V (m3)
No. 12 + 33.300	33.300	603.702	0.54	0.54	18.0	2.73	2.73	90.9	2.71	2.71	90.2
小 計	33.300				18.0			90.9			90.2
合 計	603.702				185.8			214.9			213.2



### 3. 舖 装 工 数 量 集 計 表

[illegible]

舗 装 工 計 算 書

種 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
アスファルト舗装工 車道部	<u>下層路盤工 再生碎石RC-40 t=40cm</u> $A = (0.50 + 0.50) * 6.5$	= 6.50 m <sup>2</sup>
	<u>上層路盤工 切込碎石C-20 t=10cm</u> $A = (0.50 + 0.50) * 6.5$	= 6.50 m <sup>2</sup>
	<u>表層工 ⑤再生密粒度As(13F) t=5cm</u> $A = (0.80 + 0.80) * 6.5$	= 10.40 m <sup>2</sup>

#### 4. 構造物とりこわし工数量集計表

[illegible]

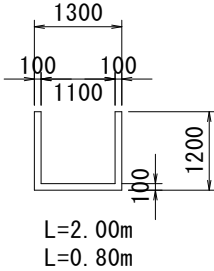
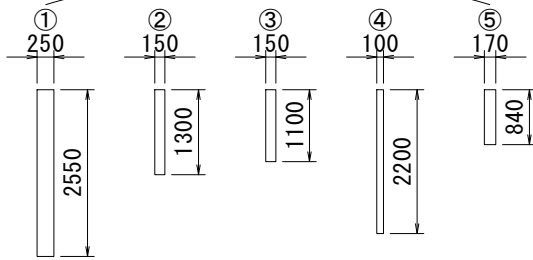
## 取 壊 し 計 算 書

種 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
水門撤去	No. 12+39. 50	
	<p>Technical drawing of a gate structure. The plan view (平面) shows a central pink rectangular area (550x110) flanked by light blue areas (110x110). Below this is a green base (1190x160). The side view (側面) shows a light blue rectangular area (1250x1940) with a green base (350x160). Dimensions are provided in millimeters.</p>	
緑色	$V = (1.19 \times 0.19 + (1.60 \times 0.15) \times 2) \times 0.16$	= 0.11 m <sup>3</sup>
青色	$V = (1.94 \times 0.11 \times 1.25) \times 2$	= 0.53 m <sup>3</sup>
赤色	$V = (0.11 \times 0.050 \times 0.55) \times 3$	= 0.01 m <sup>3</sup>
桃色	$V = 0.55 \times 0.15 \times 1.94$	= 0.16 m <sup>3</sup>
	$\Sigma V =$	0.81 m <sup>3</sup>
BF1000	参考重量 870kg/個 (L=2.0m)	
IP. 48 (No. 12+9. 469)	L= 73. 730	= 73. 7 m
～No. 12+33. 199	W= 73. 7/2. 0*0. 870	= 32. 060 t
	V= 32. 060/2. 35	= 13. 643 m <sup>3</sup>

取 壊 し 計 算 書

種 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
水門撤去	No. 12+35. 00	
<div style="display: flex; justify-content: space-around; align-items: center;"> <div style="text-align: center;"> <p>側面</p> </div> <div style="text-align: center;"> <p>平面</p> </div> <div style="text-align: center;"> <p>側面</p> </div> </div>		
青色	$V = (0.35 \times 0.15 \times 1.25) + (1.30 \times 0.09 \times 1.25) + (1.00 \times 0.15 \times 1.25) + (0.80 \times 0.09 \times 1.25) =$	0.49 m3
赤色	$V = (0.44 \times 0.11 \times 0.05) \times 2 =$	0.01 m3
桃色	$V = (1.65 + 1.80) / 2 \times 0.44 \times 0.15 =$	0.11 m3
	$\Sigma V =$	0.61 m3

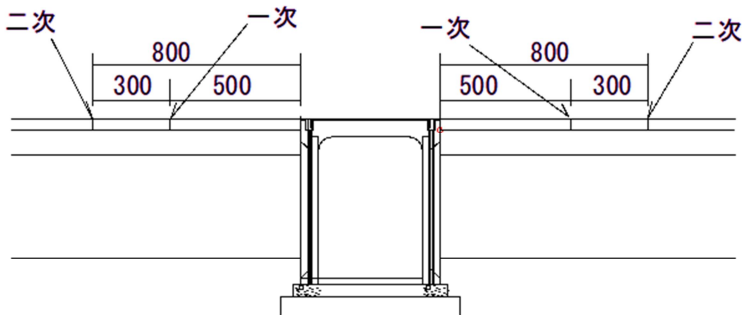
取 壊 し 計 算 書

種 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
コンクリート構造物	No. 12+34. 00付近	
<div style="display: flex; justify-content: space-around; align-items: flex-start;"> <div style="text-align: center;"> <p>現場打ち側溝</p>  <p>L=2. 00m L=0. 80m</p> </div> <div style="text-align: center;"> <p>コンクリート板</p> <p>寸法は天端幅と延長 高さは全てH=1. 10m(推定)</p>  </div> </div>		
現場打ち側溝	$A = 1.20 \times 0.10 \times 2 + 1.10 \times 0.10$ $V = 0.35 \times (2.00 + 0.80)$	<div style="display: flex; justify-content: space-between;"> <span>=</span> <span>0.35 m2</span> </div> <div style="display: flex; justify-content: space-between;"> <span>=</span> <span>0.98 m3</span> </div>
コンクリート板	<p>① <math>V = 0.25 \times 2.55 \times 1.10</math></p> <p>② <math>V = 0.15 \times 1.30 \times 1.10</math></p> <p>③ <math>V = 0.15 \times 1.10 \times 1.10</math></p> <p>④ <math>V = 0.10 \times 2.20 \times 1.10</math></p> <p>⑤ <math>V = 0.17 \times 0.84 \times 1.10</math></p>	<div style="display: flex; justify-content: space-between;"> <span>=</span> <span>0.70 m3</span> </div> <div style="display: flex; justify-content: space-between;"> <span>=</span> <span>0.21 m3</span> </div> <div style="display: flex; justify-content: space-between;"> <span>=</span> <span>0.18 m3</span> </div> <div style="display: flex; justify-content: space-between;"> <span>=</span> <span>0.24 m3</span> </div> <div style="display: flex; justify-content: space-between;"> <span>=</span> <span>0.16 m3</span> </div>
	$\Sigma V =$	2.47 m3
鉄筋コンクリート		
集計	$V = 0.81 + 0.61 + 0.98 + 2.47$ $W = 4.87 \times 2.50$	<div style="display: flex; justify-content: space-between;"> <span>=</span> <span>4.87 m3</span> </div> <div style="display: flex; justify-content: space-between;"> <span>=</span> <span>12.18 t</span> </div>

取 壊 し 計 算 書

種 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
-----	---------------	-----

取 壊 し 計 算 書

種 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
舗装版切断 t=5cm	アスファルト舗装 t=15cm以下 $L = 6.5 \times 4$	= 26.00 m
舗装版破碎 t=5cm	アスファルト舗装 t=15cm以下 $A = (0.80 + 0.80) \times 6.5$	= 10.40 m <sup>2</sup>
アスファルト殻	$V = 26.00 \times 0.05$ $W = 1.30 \times 2.350$	= 1.30 m <sup>3</sup> = 3.06 t
<p style="text-align: center;">カッター切断</p> 		

5. 共通仮設集計表

[illegible]



種別	算 式	数 量
仮設工 工事用道路工	$N = 1.0$	1.0 式
敷鉄板設置撤去 22×1524×3048	$L = 49.2$ $A = 3.048 * 49.2$	49.2 m 150.0 m2
敷鉄板	$N = 150.0 / (1.524 * 3.048)$ (6回転用) $A = 150.0 * 5$	32 枚 750 m2
敷鉄板賃料	敷鉄板賃料日数算定表より	30 日
盛土 NO. 12+37.00～NO. 17	工事用道路 <small>5-3. 仮設盛土より</small> $V = 153.0$	153.0 m3
掘 削 NO. 12+37.00～NO. 19	$V = 153.0$	153.0 m3
水替工	排水ポンプ $N$	3 箇所
交通管理工	交通誘導警備員B $N$	3 人

区 分	算 式	数 量
共通仮設費		
運搬費	$N = 1.0$	1.0 式
仮設材運搬費(片道分) 22×1524×3048	$W = \frac{\text{枚}}{32} \times \frac{\text{kg/枚}}{802} \div 1000 = 25.7$	25.7 t
仮設材の積込・取卸費(片道分) 22×1524×3048	$W = \frac{\text{枚}}{32} \times \frac{\text{kg/枚}}{802} \div 1000 = 25.7$	25.7 t
	仮設材運搬費(往復分) =	25.7 t
	仮設材の積込・取卸費(往復分) =	25.7 t

測 点	単距離 (m)	追加距離 (m)	盛土(BA1)					
			A (m2)	A/2	V (m3)	A (m2)	A/2	V (m2)
No. 12 + 37.00	0.000		0.00					
No. 12 + 39.50	2.500	2.500	0.78	0.39	1.0			
No. 13	10.500	13.000	0.68	0.73	7.7			
No. 13 + 36.16	36.160	49.160	0.74	0.71	25.7			
No. 13 + 36.16	0.000	49.160	0.00	0.37	0.0			
No. 13 + 46.16	0.000	49.160	0.00	0.00	0.0			
No. 13 + 46.16	0.000	49.160	1.36	0.68	0.0			
No. 14	3.840	53.000	0.80	1.08	4.2			
No. 15	50.000	103.000	0.00	0.40	20.0			
No. 15 + 27.00	27.000	130.000	0.90	0.45	12.2			
No. 16	23.000	153.000	0.94	0.92	21.2			
No. 17	50.000	203.000	0.00	0.47	23.5			
No. 18	50.000	253.000	1.50	0.75	37.5			
合 計	253.000				153.0			0.0