



# 都市計画道路 土工模式図

曲線部NO.18+4.000~NO.29	
掘削工 流量土	
プレート掘削C1	5,908.4
掘削工 仮置土	
掘削C3	238.2
表土剥ぎ取りC2	1,413.7
計	1,651.9
盛土工 購入土	
路床盛土(砂)B1	2,171.9
歩道盛土(砂)B2	2,440.2
計	4,612.1

曲線部より L=517m運搬  
V=213m<sup>3</sup>

3街区 必要土量
7,000m <sup>2</sup> *1.66m=11,620m <sup>3</sup>
11,620-213=11,407m <sup>3</sup> (不足土)

曲線部より L=405m運搬  
V=5,695m<sup>3</sup>

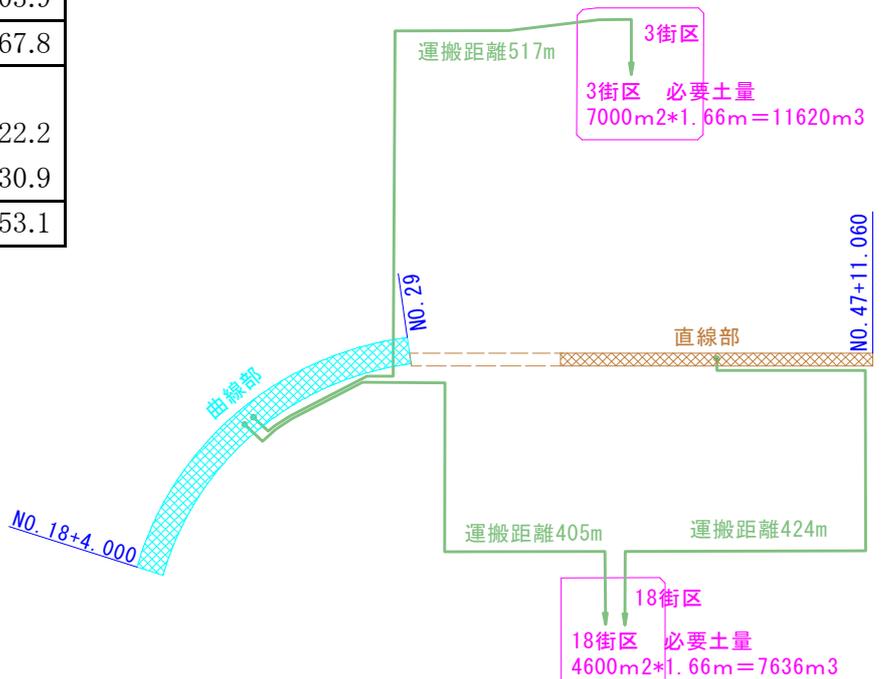
※平均盛土高1.44+予想沈下高0.20=1.66m

18街区 必要土量
4,600m <sup>2</sup> *1.66m=7,636m <sup>3</sup>
1,941+5,695=7,636(ok)

直線部NO.29~NO.47+11.060	
掘削工 流量土	
プレート掘削C1	1,941.4
掘削工 仮置土	
掘削C3	663.9
表土剥ぎ取りC2	303.9
計	967.8
盛土工 購入土	
路床盛土(砂)B1	322.2
歩道盛土(砂)B2	1,730.9
計	2,053.1

直線部より L=424m運搬  
V=1,941m<sup>3</sup>

略図



## 都市計画道路

曲線部+直線部NO.18+4.000~NO.47+11.060	
プレート掘削C1	7,849.8 m <sup>3</sup>
掘削C3	902.1 m <sup>3</sup>
表土剥ぎ取りC2	1,717.6 m <sup>3</sup>
路床盛土(砂)B1	2,494.1 m <sup>3</sup>
歩道盛土(砂)B2	4,171.1 m <sup>3</sup>

流用土  
仮置土 計 2,619.7 m<sup>3</sup>  
購入土(砂) 計 6,665.2 × 1.26 = 8398.2 m<sup>3</sup>

土砂運搬  
購入土

数量計算書

レベル4 工 種	レベル5 種 別	算 式	数 量
土砂運搬 (プレロード+掘削)	DT 10t L=413m	加重平均計算より 7,849	7,849 m <sup>3</sup>
路床盛土	購入土 砂	2494.1*1.26	3,142.6 m <sup>3</sup>
歩道盛土	購入土 砂	4171.1*1.26	5,255.6 m <sup>3</sup>
	計		8,398.2 m <sup>3</sup>

プレロード掘削 運搬土量加重平均

	運搬土量(V)	運搬距離(L)	V*L
曲線部より3街区へ	213	517	110,121
曲線部より18街区へ	5,695	405	2,306,475
直線部より18街区へ	1,941	424	822,984
計	7,849 m <sup>3</sup>	1,346	3,239,580
加重平均距離	3,239,580 / 7,849 = 413 m		

土量の変化率	基準書	II-1-①-1	
	L	C	L/C
砂	1.20	0.95	1.26
普通土	1.20	0.90	1.33

**掘削工-1**                      **1/2 土積計算書**  
 (NO.18+4.00~NO.29)

測 点	距 離	プレロード掘削 (C1)			表土剥ぎ取り (C2)			摘 要
		断面積 m2	平均断面積 m2	土量 m3	断面積 m2	平均断面積 m2	土量 m3	
NO.18+4.000	0.000	0.0			0.0			
NO.19	16.000	16.6	8.30	132.8	4.3	2.15	34.4	
NO.20	20.000	29.0	22.80	456.0	6.9	5.60	112.0	
NO. 21	20.000	30.2	29.60	592.0	6.9	6.90	138.0	
NO.22	20.000	30.4	30.30	606.0	6.5	6.70	134.0	
NO.23	20.000	30.0	30.20	604.0	6.5	6.50	130.0	
NO. 23+9.810	9.810	29.1	29.55	289.9	4.2	5.35	52.5	
NO.23+17.600	7.790	28.9	29.00	225.9	4.4	4.30	33.5	
NO. 24	2.400	28.0	28.45	68.3	4.9	4.65	11.2	
NO.25	19.331	30.2	29.10	562.5	6.9	5.90	114.1	
NO.26	20.000	29.9	30.05	601.0	9.6	8.25	165.0	
NO. 27	20.000	29.7	29.80	596.0	9.6	9.60	192.0	
NO. 28	20.000	29.3	29.50	590.0	6.9	8.25	165.0	
NO. 29	20.000	29.1	29.20	584.0	6.3	6.60	132.0	
小計	215.331			5908.4			1413.7	

掘削工-1  
(NO.29~NO.47+11.060)

2/2 土積計算書

測点	距離	プレロード掘削 (C1)			表土剥ぎ取り (C2)			摘要
		断面積 m2	平均断面積 m2	土量 m3	断面積 m2	平均断面積 m2	土量 m3	
NO.29	0.000	29.1			6.3			
NO.30	20.000	0.0	14.55	291.0	1.1	3.70	74.0	
NO.30+4.200	4.200	0.0	0.00	0.0	0.0	0.55	2.3	
NO.31	15.800	0.0	0.00	0.0	0.8	0.40	6.3	
NO.31+7.221	7.221	0.0	0.00	0.0	0.8	0.80	5.8	
NO.32	12.779	0.0	0.00	0.0	0.7	0.75	9.6	
NO.33	20.000	0.0	0.00	0.0	0.7	0.70	14.0	
NO.34	20.000	0.0	0.00	0.0	0.7	0.70	14.0	
NO.35	20.000	7.0	3.50	70.0	0.7	0.70	14.0	
NO. 36	20.000	6.9	6.95	139.0	0.7	0.70	14.0	
NO. 37	20.000	7.6	7.25	145.0	0.8	0.75	15.0	
NO. 38	20.000	7.6	7.60	152.0	0.8	0.80	16.0	
NO.39	20.000	7.8	7.70	154.0	0.9	0.85	17.0	
NO. 40	20.000	6.6	7.20	144.0	0.7	0.80	16.0	
NO. 41	20.000	8.1	7.35	147.0	0.9	0.80	16.0	
NO. 41+4.400	4.400	8.3	8.20	36.1	0.0	0.45	2.0	
NO. 42	15.600	8.2	8.25	128.7	0.9	0.45	7.0	
NO. 43	20.000	8.4	8.30	166.0	0.9	0.90	18.0	
NO. 44	20.000	8.6	8.50	170.0	1.0	0.95	19.0	
NO. 45	20.000	8.1	8.35	167.0	1.0	1.00	20.0	
NO. 45+7.800	7.800	0.0	4.05	31.6	0.0	0.50	3.9	
NO. 46	12.200		0.00	0.0		0.00	0.0	
NO. 47	20.000							
NO. 47+11.06	11.060							
小計	371.060			1941.4			303.9	
合計	586.391			7849.8			1717.6	

掘削工-2  
(NO.18+4.00~NO.29)

1/2 土 積 計 算 書

測 点	距 離	掘削 (C3)			断面積 m2	平均断面積 m2	土量 m3	摘 要
		断面積 m2	平均断面積 m2	土量 m3				
NO.18+4.000	0.000	13.1						
NO.19	16.000	1.9	7.50	120.0				
NO.20	20.000	0.5	1.20	24.0				
NO. 21	20.000	0.2	0.35	7.0				
NO.22	20.000	0.1	0.15	3.0				
NO.23	20.000	0.2	0.15	3.0				
NO. 23+9.810	9.810	1.0	0.60	5.9				
NO.23+17.600	7.790	3.5	2.25	17.5				
NO. 24	2.400	3.0	3.25	7.8				
NO.25	19.331	0.1	1.55	30.0				
NO.26	20.000	0.2	0.15	3.0				
NO. 27	20.000	0.2	0.20	4.0				
NO. 28	20.000	0.4	0.30	6.0				
NO. 29	20.000	0.3	0.35	7.0				
小計	215.331			238.2			0.0	

掘削工-2  
(NO.29~NO.47+11.060)

2/2 土積計算書

測点	距離	掘削 (C3)			断面積 m2	平均断面積 m2	土量 m3	摘要
		断面積 m2	平均断面積 m2	土量 m3				
NO.29	0.000	0.3						
NO.30	20.000	1.0	0.65	13.0				
NO.30+4.200	4.200	4.4	2.70	11.3				
NO.31	15.800	5.6	5.00	79.0				
NO.31+7.221	7.221	5.8	5.70	41.2				
NO.32	12.779	5.3	5.55	70.9				
NO.33	20.000	1.0	3.15	63.0				
NO.34	20.000	1.0	1.00	20.0				
NO.35	20.000	1.0	1.00	20.0				
NO. 36	20.000	1.0	1.00	20.0				
NO. 37	20.000	1.0	1.00	20.0				
NO. 38	20.000	1.0	1.00	20.0				
NO.39	20.000	1.0	1.00	20.0				
NO. 40	20.000	1.0	1.00	20.0				
NO. 41	20.000	1.0	1.00	20.0				
NO. 41+4.400	4.400	1.4	1.20	5.3				
NO. 42	15.600	1.0	1.20	18.7				
NO. 43	20.000	1.0	1.00	20.0				
NO. 44	20.000	1.1	1.05	21.0				
NO. 45	20.000	1.1	1.10	22.0				
NO. 45+7.800	7.800	0.4	0.75	5.9				
NO. 46	12.200	3.0	1.70	20.7				
NO. 47	20.000	2.6	2.80	56.0				
NO. 47+11.06	11.060	7.5	5.05	55.9				
小計	371.060			663.9			0.0	
合計	586.391			902.1			0.0	

路床盛土  
(NO.18+4.00~NO.29)

1/2 土 積 計 算 書

測 点	距 離	路床盛土 (B1)			断面積 m2	平均断面積 m2	土量 m3	摘 要
		断面積 m2	平均断面積 m2	土量 m3				
NO.18+4.000	0.000	8.6						
NO.19	16.000	9.5	9.05	144.8				
NO.20	20.000	10.0	9.75	195.0				
NO. 21	20.000	10.4	10.20	204.0				
NO.22	20.000	10.4	10.40	208.0				
NO.23	20.000	10.3	10.35	207.0				
NO. 23+9.810	9.810	10.0	10.15	99.6				
NO.23+17.600	7.790	10.3	10.15	79.1				
NO. 24	2.400	9.8	10.05	24.1				
NO.25	19.331	10.3	10.05	194.3				
NO.26	20.000	10.3	10.30	206.0				
NO. 27	20.000	10.2	10.25	205.0				
NO. 28	20.000	10.1	10.15	203.0				
NO. 29	20.000	10.1	10.10	202.0				
小計	215.331			2171.9			0.0	

路床盛土  
(NO.29~NO.47+11.060)

2/2 土積計算書

測点	距離	路床盛土 (B1)			断面積 m2	平均断面積 m2	土量 m3	摘要
		断面積 m2	平均断面積 m2	土量 m3				
NO.29	0.000	10.1						
NO.30	20.000	0.0	5.05	101.0				
NO.30+4.200	4.200	1.0	0.50	2.1				
NO.31	15.800	0.9	0.95	15.0				
NO.31+7.221	7.221	0.7	0.80	5.8				
NO.32	12.779	0.4	0.55	7.0				
NO.33	20.000	0.5	0.45	9.0				
NO.34	20.000	0.5	0.50	10.0				
NO.35	20.000	0.5	0.50	10.0				
NO. 36	20.000	0.5	0.50	10.0				
NO. 37	20.000	0.5	0.50	10.0				
NO. 38	20.000	0.5	0.50	10.0				
NO.39	20.000	0.5	0.50	10.0				
NO. 40	20.000	0.5	0.50	10.0				
NO. 41	20.000	0.5	0.50	10.0				
NO. 41+4.400	4.400	0.5	0.50	2.2				
NO. 42	15.600	0.5	0.50	7.8				
NO. 43	20.000	0.5	0.50	10.0				
NO. 44	20.000	0.8	0.65	13.0				
NO. 45	20.000	1.0	0.90	18.0				
NO. 45+7.800	7.800	1.0	1.00	7.8				
NO. 46	12.200	0.5	0.75	9.2				
NO. 47	20.000	0.5	0.50	10.0				
NO. 47+11.06	11.060	3.9	2.20	24.3				
小計	371.060			322.2			0.0	
合計	586.391			2494.1			0.0	



歩道盛土  
(NO.29~NO.47+11.060)

2/2 土積計算書

測点	距離	歩道盛土,L (B2)			歩道盛土,R (B2)			摘要
		断面積 m2	平均断面積 m2	土量 m3	断面積 m2	平均断面積 m2	土量 m3	
NO.29	0.000	5.8			5.5			
NO.30	20.000	4.7	5.25	105.0	1.3	3.40	68.0	
NO.30+4.200	4.200	0.0	2.35	9.9	2.9	2.10	8.8	
NO.31	15.800	0.0	0.00	0.0	4.5	3.70	58.5	
NO.31+7.221	7.221	0.0	0.00	0.0	4.6	4.55	32.9	
NO.32	12.779	0.0	0.00	0.0	4.6	4.60	58.8	
NO.33	20.000	0.0	0.00	0.0	4.5	4.55	91.0	
NO.34	20.000	0.0	0.00	0.0	4.5	4.50	90.0	
NO.35	20.000	0.0	0.00	0.0	4.6	4.55	91.0	
NO. 36	20.000	0.0	0.00	0.0	4.6	4.60	92.0	
NO. 37	20.000	0.0	0.00	0.0	5.0	4.80	96.0	
NO. 38	20.000	0.0	0.00	0.0	4.9	4.95	99.0	
NO.39	20.000	0.0	0.00	0.0	5.1	5.00	100.0	
NO. 40	20.000	0.0	0.00	0.0	4.4	4.75	95.0	
NO. 41	20.000	0.0	0.00	0.0	5.3	4.85	97.0	
NO. 41+4.400	4.400	0.0	0.00	0.0	5.6	5.45	24.0	
NO. 42	15.600	0.0	0.00	0.0	5.4	5.50	85.8	
NO. 43	20.000	0.0	0.00	0.0	5.7	5.55	111.0	
NO. 44	20.000	0.0	0.00	0.0	6.0	5.85	117.0	
NO. 45	20.000	0.0	0.00	0.0	5.7	5.85	117.0	
NO. 45+7.800	7.800	0.0	0.00	0.0	6.1	5.90	46.0	
NO. 46	12.200	0.0	0.00	0.0	0.0	3.05	37.2	
NO. 47	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 47+11.06	11.060	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
小計	371.060		L	114.9		R	1616.0	L+R 1730.9
合計	586.391		L	1390.8		R	2780.4	L+R 4171.2



勾配調整側溝 作業土工 1/2 土積計算書

測点	距離	床堀 (C4)			埋戻し (R1)			摘要
		断面積 m <sup>2</sup>	平均断面積 m <sup>2</sup>	土量 m <sup>3</sup>	断面積 m <sup>2</sup>	平均断面積 m <sup>2</sup>	土量 m <sup>3</sup>	
NO.18+4.000	0.000	0.6			0.3			
NO.19	16.000	0.0	0.30	4.8	0.0	0.15	2.4	
NO.20	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 21	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO.22	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO.23	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 23+9.810	9.810	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO.23+17.600	7.790	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 24	2.400	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO.25	19.331	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO.26	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 27	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 28	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 29	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 30	20.000	0.7	0.35	7.0	0.4	0.20	4.0	
NO. 30+4.200	4.200	0.1	0.40	1.7	0.0	0.20	0.8	
NO. 31	15.800	0.6	0.35	5.5	0.4	0.20	3.2	
NO. 31+7.221	7.221	0.5	0.55	4.0	0.4	0.40	2.9	
NO. 32	12.779	0.1	0.30	3.8	0.0	0.20	2.6	
NO. 33	20.000	0.1	0.10	2.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 34	20.000	0.1	0.10	2.0	0.0	0.00	0.0	

勾配調整側溝 作業土工 2/2 土積計算書

測点	距離	床堀 (C4)			埋戻し (R1)			摘要
		断面積 m2	平均断面積 m2	土量 m3	断面積 m2	平均断面積 m2	土量 m3	
NO.35	20.000	0.1	0.10	2.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 36	20.000	0.1	0.10	2.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 37	20.000	0.0	0.05	1.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 38	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO.39	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 40	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 41	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 41+4.400	4.400	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 42	15.600	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 43	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 44	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 45	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 45+7.800	7.800	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 46	12.200	0.5	0.25	3.1	0.3	0.15	1.8	
NO. 47	20.000	0.5	0.50	10.0	0.3	0.30	6.0	
NO. 47+11.06	11.060	0.4	0.45	5.0	0.2	0.25	2.8	
			0.20	0.0		0.10	0.0	
計	586.391			53.9			26.5	





側溝工施工延長調書(左側)

測 点		乗入部延長 ( m )	勾配可変側溝(プレキャスト)m					計
始 点 側	終 点 側		US9-B300 -H300	US9-B300 -H400	US9-B400 -H400	US9-B400 -H500		
NO.18+14.136	NO.25+14.150	15.0		145.5				145.5
NO.25+15.019	NO.30+0.000	15.0		89.4				89.4
計		30.0		234.9				234.9

側溝工施工延長調書(右側)

測 点		乗入部延長 ( m )	勾配可変側溝(プレキャスト)m					計
始 点 側	終 点 側		US9-B300 -H300	US9-B300 -H400	US9-B400 -H400	US9-B400 -H500		
NO.18+15.864	NO.21+5.800	0.0		44.9				44.9
NO.21+6.700	NO.30+0.857	30.0				166.0		166.0
NO.30+1.587	NO.34+6.113	15.0				83.6		83.6
NO.34+7.115	NO.38+2.854	15.0				75.9		75.9
NO.39+0.000	NO.41+0.400	0.0			39.7			39.7
NO.41+0.883	NO.45+10.205	0.0		89.5				89.5
NO.45+10.205	NO.47+11.174	15.0	44.7					44.7
計		75.0	44.7	134.4	39.7	325.5		544.3
合計			44.7	369.3	39.7	325.5		779.2

側溝工蓋板調書(左側)

※鋼製蓋は10mに1枚(L=0.5m)設置する。

測 点		施工延長 ( m )	側溝種別	蓋板US9-B型蓋(枚)							摘 要
始 点 側	終 点 側			300用 con蓋	300用 鋼製蓋	400用 con蓋	400用 鋼製蓋				
NO.18+14.136	NO.25+14.150	145.5	B300	131	14						乗入部15m
NO.25+15.019	NO.30+0.000	89.4	B300	81	8						乗入部15m
計		234.9		212	22						

側溝工蓋板調書(右側)

※鋼製蓋は10mに1枚(L=0.5m)設置する。

測 点		施工延長 ( m )	側溝種別	蓋板US9-B型蓋(枚)							摘 要
始 点 側	終 点 側			300用 con蓋	300用 鋼製蓋	400用 con蓋	400用 鋼製蓋				
NO.18+15.864	NO.21+5.800	44.9	B300	41	4						
NO.21+6.700	NO.30+0.857	166.0	B400			134	16				乗入部30m
NO.30+1.587	NO.34+6.113	83.6	B400			75	8				乗入部15m
NO.34+7.115	NO.38+2.854	75.9	B400			69	7				乗入部15m
NO.39+0.000	NO.41+0.400	39.7	B400			36	4				
NO.41+0.883	NO.45+10.205	89.5	B300	81	8						
NO.45+10.205	NO.47+11.174	44.7	B300	40	4						乗入部15m
計		544.3		162	16	314	35				
合計		779.2		374	38	314	35				

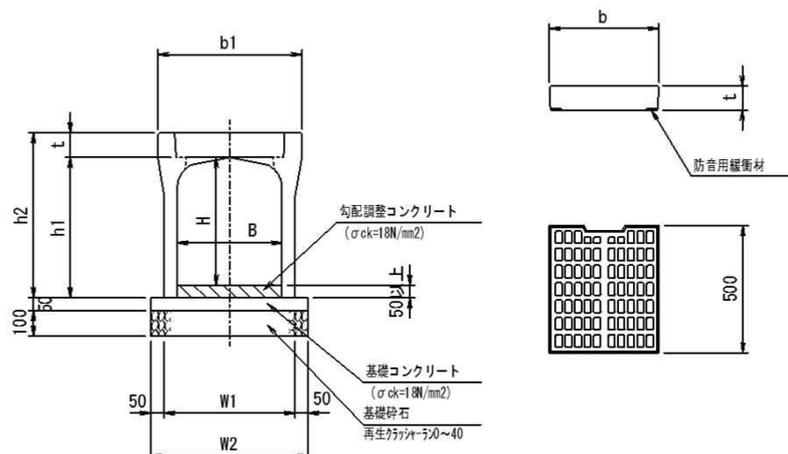
US9-B300-H300  
(10.0m当り)

数量計算書

細別	規格	算式	数量
基礎材	RC-80	0.50*0.10*10.0	0.5 m <sup>3</sup>
勾配可変側溝 (プレキャスト)	US9-B300-H300 L=2.0m W=326kg	10.0/2.0	5 個
勾配調整 コンクリート	18-8-40	0.30*0.05*10.0	0.15 m <sup>3</sup>
基礎 コンクリート	18-8-40	0.50*0.05*10.0	0.25 m <sup>3</sup>
型枠	均し型枠	0.05*2*10.0	1.0 m <sup>2</sup>
蓋板	B300用2種 W=42kg	10.0/2.0*2	10 枚

記号	寸法表 (mm)							
	B	H	b	h1	h2	t	W1	W2
US9-B-B300-H300	300	300	450	350	435	85	400	500
US9-B-B300-H400	300	400	450	450	535	85	400	500
US9-B-B300-H500	300	500	450	550	635	85	400	500
US9-B-B300-H600	300	600	450	650	735	85	420	520
US9-B-B300-H700	300	700	450	750	835	85	420	520
US9-B-B400-H400	400	400	550	450	545	95	500	600
US9-B-B400-H500	400	500	550	550	645	95	500	600
US9-B-B400-H600	400	600	550	650	745	95	520	620
US9-B-B400-H700	400	700	550	750	845	95	520	620

US9-B型断面図



記号	寸法表 (mm)	
	b	T
B300用	328	85
B400用	412	95
B500用	512	110







側溝工 L型(フレキャスト)  
LS3-1-h200-T200

数量計算書

	種 別	算 式	数 量
L型側溝 (フレキャスト)	左側 LS3-1-h200 -T200	標準型 191.3	191.3 m
		切下型 3.6	3.6 m
		低頭型 47.2	47.2 m
		計	242.1 m
L型側溝 (フレキャスト)	右側 LS3-1-h200 -T200	標準型 302.8+155.0	457.8 m
		切下型 6.0+4.2	10.2 m
		低頭型 83.9+29.9	113.8 m
		計	581.8 m



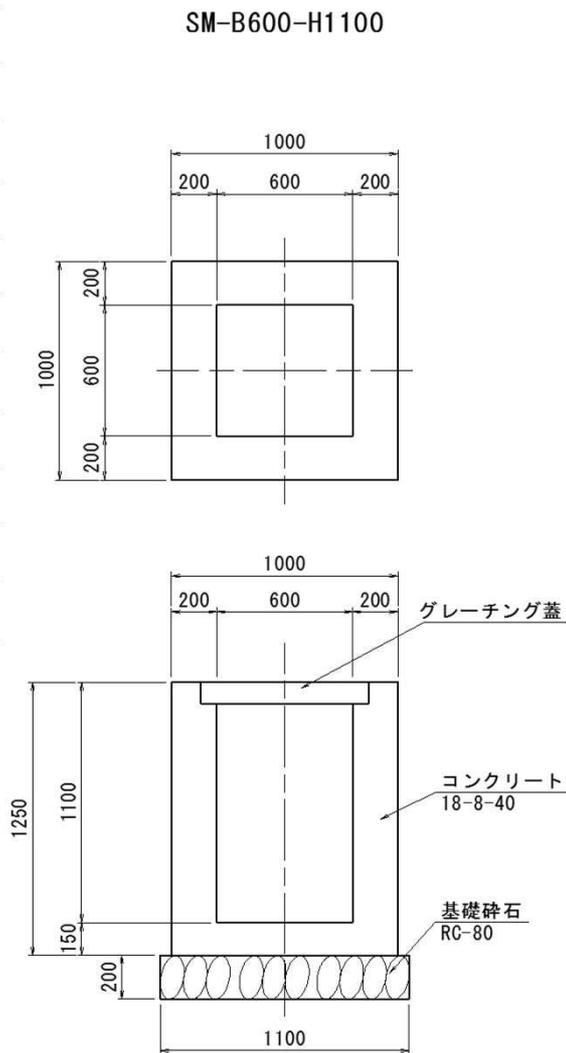




集水ます(4箇所)  
SM-B600-H1100

数量計算書

種別	算式	数量
基礎砕石 再生クラッシュラン RC-80 t=20cm	$1.10 \times 1.10 \times 4$	4.8 m <sup>2</sup>
コンクリート 小型構造物 18-8-40	$(1.00 \times 1.00 \times 1.25 - 0.60 \times 0.60 \times 1.10) \times 4$	3.4 m <sup>3</sup>
型枠 小型構造物	$(1.00 \times 1.25 \times 4 + 0.60 \times 1.25 \times 4) \times 4$	32.0 m <sup>2</sup>
鋼製柵蓋 600*600用 T-14	1*4	4 基
横断管 VU φ 200	2.9*1+2.3*3	9.8 m

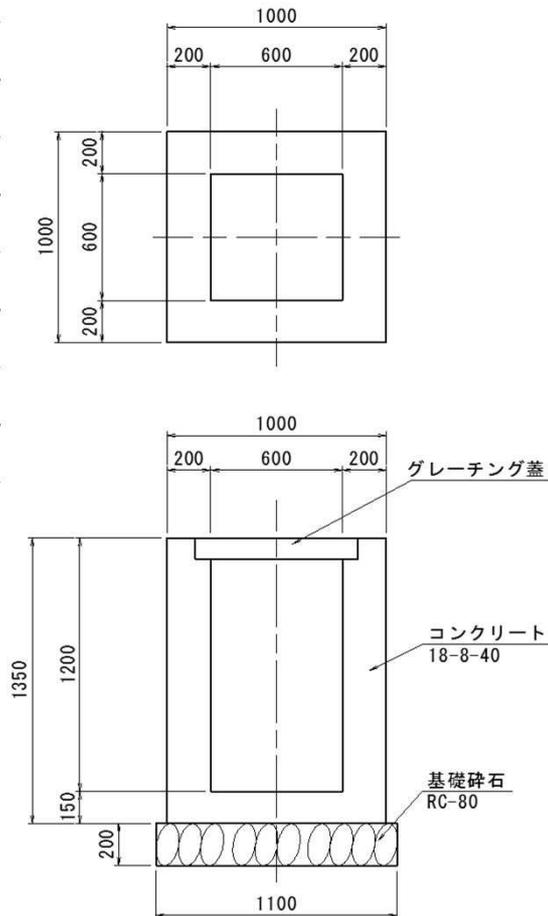


集水ます(1箇所)  
SM-B600-H1200

数量計算書

種別	算式	数量
基礎碎石 再生クラッシュラン RC-80 t=20cm	$1.10 \times 1.10 \times 1$	1.2 m <sup>2</sup>
コンクリート 小型構造物 18-8-40	$(0.90 \times 0.90 \times 1.35 - 0.60 \times 0.60 \times 1.35) \times 1$	0.6 m <sup>3</sup>
型枠 小型構造物	$(1.00 \times 1.35 \times 4 + 0.60 \times 1.35 \times 4) \times 1$	8.6 m <sup>2</sup>
鋼製柵蓋 600*600用 T-14	1*1	1 基
横断管 VU φ 200	11.4*1	11.4 m

SM-B600-H1200



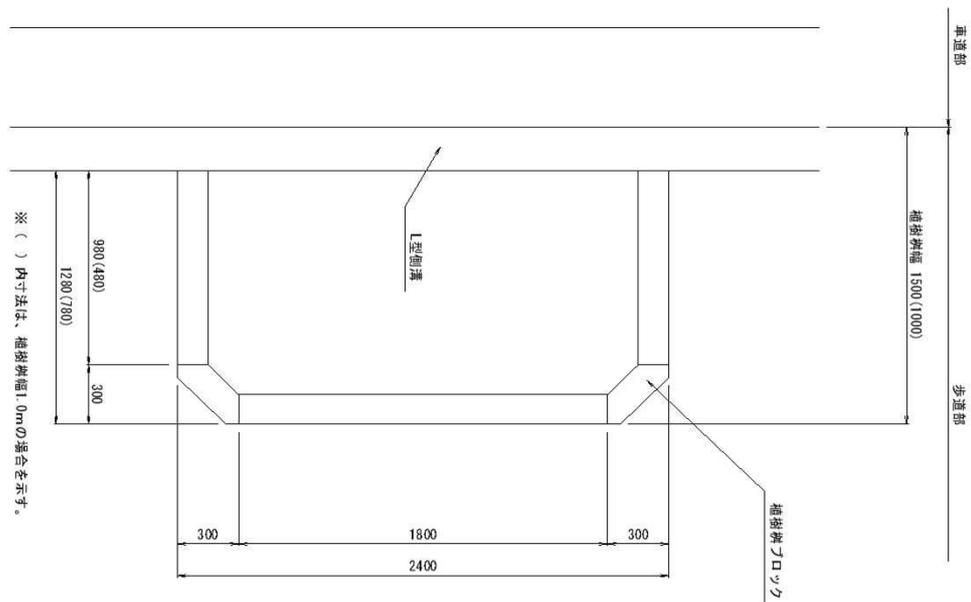
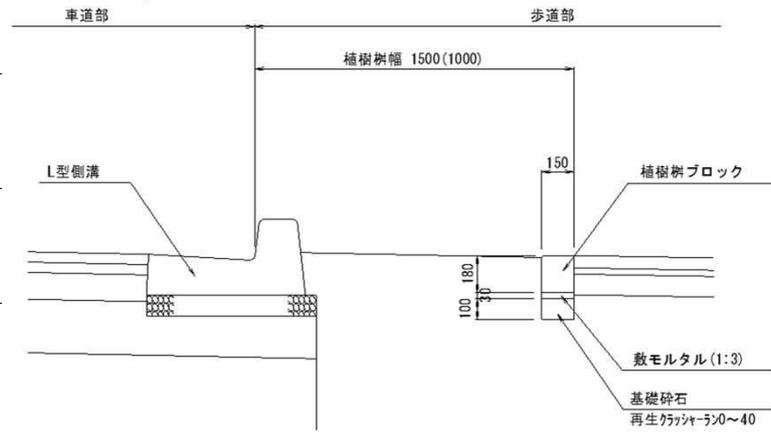




# 植樹ブロック

# 数量計算書

工種	種別	算式	数量	
植樹柵	B1280*L2400 (A=3.1m <sup>2</sup> )	20+28+13	61	箇所
植樹ブロック1号	150*180*900	0.90*2*61	109.8	m
植樹ブロック2号	150*180*600	0.98*2*61	119.6	m
植樹ブロック3号	150*180*300	0.30*2*61	36.6	m

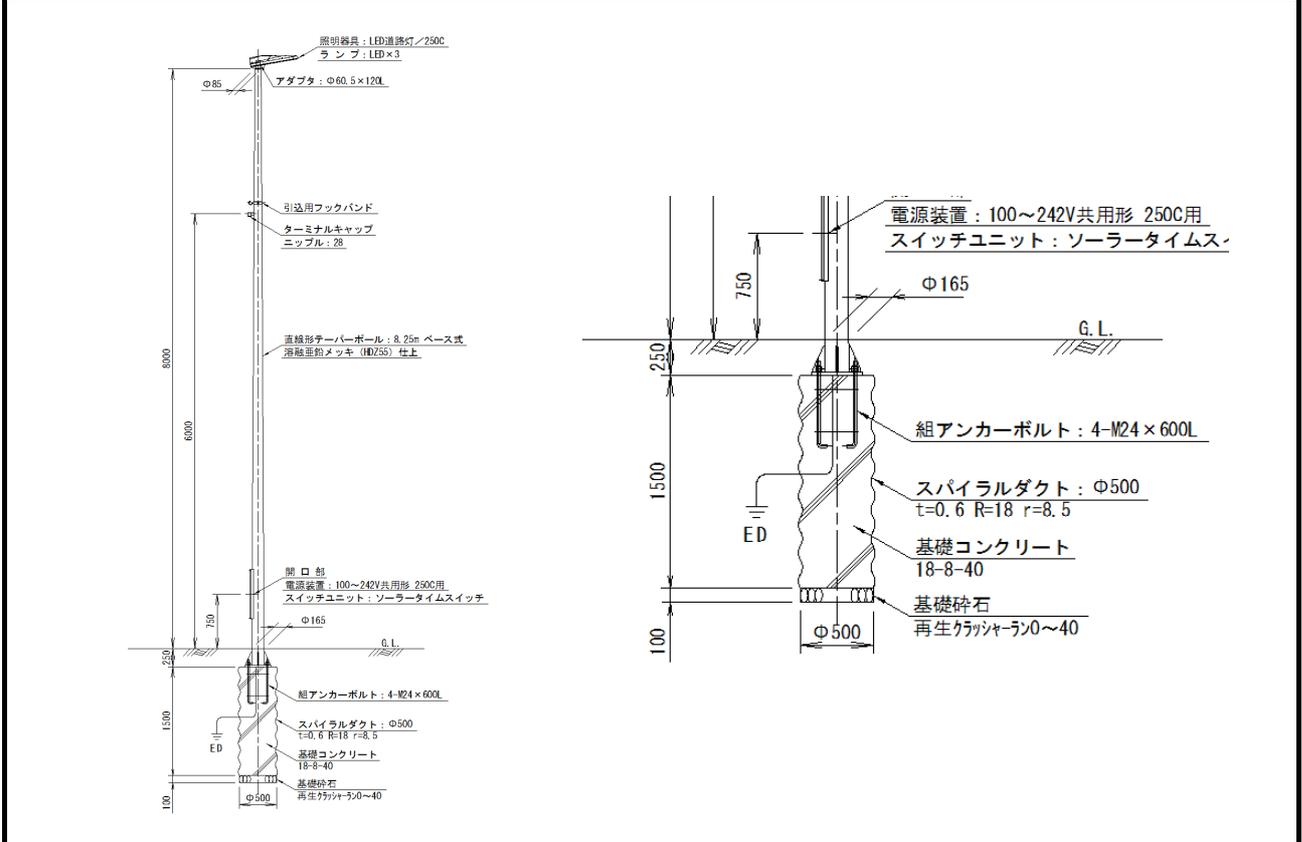






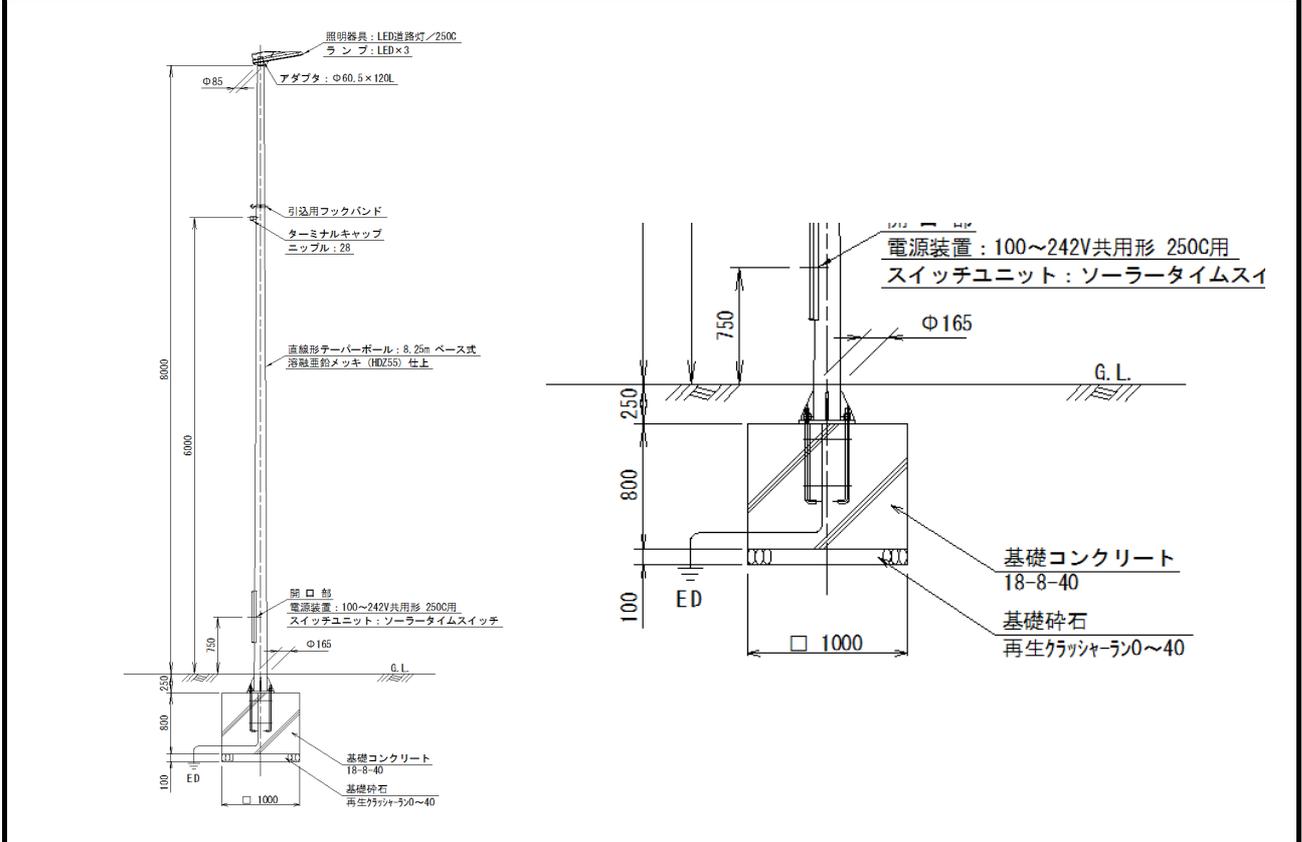


種 別	道路照明灯(標準部基礎)	(1基当り)
-----	--------------	--------



細 別	規 格	算 式	数 量
土 工		※土工は、全体土工に含む	
基礎砕石	RC-40 t=10cm	$A = \pi / 4 \times 0.50^2$	= 0.20 m <sup>2</sup>
スパイラルダクト	φ500 t=0.6	参考重量 $W = 1.50m \times 9.9kg/m = 14.9kg$ $L = 1.50$	= 1.50 m
基礎コンクリート	18-8-40	$V = \pi / 4 \times 0.50^2 \times 1.50$	= 0.295 m <sup>3</sup>
組アンカーボルト	N2、W1付 M24×600L	N=4	= 4 組
平鋼	FB-50×t4.5	$L = 0.3m \times 4枚 = 1.2m$ $W = 1.2 \times 1.77kg/m$	= 2.12 kg
道路照明灯柱	テーパーポール8.25m ベース式	N=1	= 1 組
照明器具	LED道路灯 250C	N=1	= 1 組

種 別	道路照明灯(雨水BOX上部基礎)	(1基当り)
-----	------------------	--------



細 別	規 格	算 式	数 量
土 工		※土工は、全体土工に含む	
基礎碎石	RC-40 t=10cm	A=1.00 × 1.00	= 1.00 m <sup>2</sup>
基礎型枠		A=1.00 × 0.80 × 4	= 3.20 m <sup>2</sup>
基礎コンクリート	18-8-40	V=1.00 × 1.00 × 0.80	= 0.800 m <sup>3</sup>
組アンカーボルト	N2、W1付 M24 × 600L	N=4	= 4 組
平鋼	FB-50 × t4.5	L=0.3m × 4枚=1.2m W=1.2 × 1.77kg/m	= 2.12 kg
道路照明灯柱	テーパーポール8.25m ベース式	N=1	= 1 組
照明器具	LED道路灯 250C	N=1	= 1 組





## 取壊し工

## 1/2 土積計算書

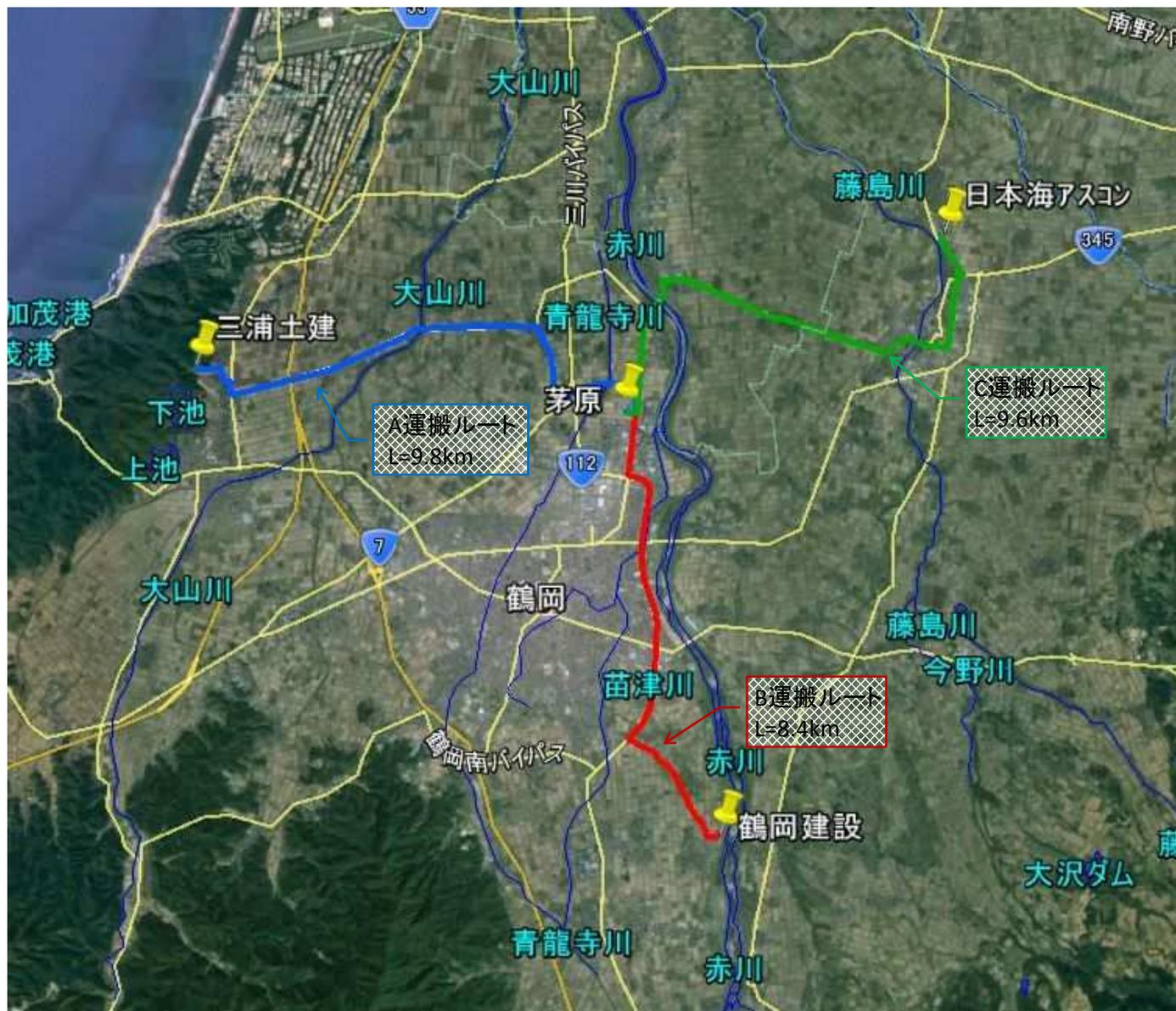
測点	距離	舗装版破碎 (As)			法長 m	平均法長 m	面積 m <sup>2</sup>	摘要
		法長 m	平均法長 m	面積 m <sup>2</sup>				
NO.18+4.000	0.000	0.0						
NO.19	16.000	0.0	0.00	0.0				
NO.20	20.000	0.0	0.00	0.0				
NO. 21	20.000	0.0	0.00	0.0				
NO.22	20.000	0.0	0.00	0.0				
NO.23	20.000	0.0	0.00	0.0				
NO. 23+9.810	9.810	0.0	0.00	0.0				
NO.23+17.600	7.790	0.0	0.00	0.0				
NO. 24	2.400	0.0	0.00	0.0				
NO.25	19.331	0.0	0.00	0.0				
NO.26	20.000	0.0	0.00	0.0				
NO. 27	20.000	0.0	0.00	0.0				
NO. 28	20.000	0.0	0.00	0.0				
NO. 29	20.000	0.0	0.00	0.0				
NO. 30	20.000	0.0	0.00	0.0				
NO. 30+4.200	4.200	8.9	4.45	18.7				
NO. 31	15.800	11.4	10.15	160.4				
NO. 31+7.221	7.221	11.3	11.35	82.0				
NO. 32	12.779	8.5	9.90	126.5				
NO. 33	20.000	0.5	4.50	90.0				
NO. 34	20.000	0.5	0.50	10.0				

## 取壊し工

## 2/2 土積計算書

測点	距離	舗装版破碎 (As)			法長 m	平均法長 m	面積 m <sup>2</sup>	摘要
		法長 m	平均法長 m	面積 m <sup>2</sup>				
NO.35	20.000	0.5	0.50	10.0				
NO. 36	20.000	0.5	0.50	10.0				
NO. 37	20.000	0.5	0.50	10.0				
NO. 38	20.000	0.5	0.50	10.0				
NO.39	20.000	0.5	0.50	10.0				
NO. 40	20.000	0.5	0.50	10.0				
NO. 41	20.000	0.5	0.50	10.0				
NO. 41+4.400	4.400	0.5	0.50	2.2				
NO. 42	15.600	0.5	0.50	7.8				
NO. 43	20.000	0.5	0.50	10.0				
NO. 44	20.000	0.5	0.50	10.0				
NO. 45	20.000	0.5	0.50	10.0				
NO. 45+7.800	7.800	0.0	0.25	2.0				
NO. 46	12.200	0.5	0.25	3.1				
NO. 47	20.000	0.2	0.35	7.0				
NO. 47+11.060	11.060	0.5	0.35	3.9				
			0.25	0.0				
計	586.391			613.6			0.0	

建設廃棄物処理 アスファルト塊(再資源化処理:解体前)



処分費:アスファルト塊	運搬距離
A運搬ルート 三浦土建 ¥2,350/m <sup>3</sup>	L=9.8km
B運搬ルート 鶴岡建設 ¥2,580/m <sup>3</sup>	L=8.4km
C運搬ルート 日本海アスコン ¥2,350/m <sup>3</sup>	L=9.6km

∴アスファルト塊は、  
茅原～三浦土建または  
日本海アスコンに運搬する。

運搬距離は7.5km～10.0km以下の範囲



アスファルト舗装工 1/2 土積計算書  
(車道部)

測点	距離	下層路盤 (W4)			上層路盤 (W3)			摘要
		幅 m	平均幅 m	面積 m <sup>2</sup>	幅 m	平均幅 m	面積 m <sup>2</sup>	
NO.18+4.000	0.000	9.4			8.6			
NO.19	16.000	9.6	9.50	152.0	8.0	8.30	132.8	
NO.20	20.000	9.6	9.60	192.0	8.0	8.00	160.0	
NO. 21	20.000	9.5	9.55	191.0	8.0	8.00	160.0	
NO.22	20.000	9.5	9.50	190.0	8.0	8.00	160.0	
NO.23	20.000	9.5	9.50	190.0	8.0	8.00	160.0	
NO. 23+9.810	9.810	9.5	9.50	93.2	8.0	8.00	78.5	
NO.23+17.600	7.790	9.5	9.50	74.0	8.0	8.00	62.3	
NO. 24	2.400	9.5	9.50	22.8	8.0	8.00	19.2	
NO.25	19.331	9.5	9.50	183.6	8.0	8.00	154.6	
NO.26	20.000	9.5	9.50	190.0	8.0	8.00	160.0	
NO. 27	20.000	9.5	9.50	190.0	8.0	8.00	160.0	
NO. 28	20.000	9.5	9.50	190.0	8.0	8.00	160.0	
NO. 29	20.000	9.5	9.50	190.0	8.0	8.00	160.0	
NO. 30	20.000	9.5	9.50	190.0	8.0	8.00	160.0	
NO. 30+4.200	4.200	9.3	9.40	39.5	8.5	8.25	34.7	
NO. 31	15.800	10.6	9.95	157.2	9.0	8.75	138.3	
NO. 31+7.221	7.221	10.6	10.60	76.5	9.0	9.00	65.0	
NO. 32	12.779	9.8	10.20	130.3	9.0	9.00	115.0	
NO. 33	20.000	1.3	5.55	111.0	0.8	4.90	98.0	
NO. 34	20.000	1.3	1.30	26.0	0.8	0.80	16.0	

アスファルト舗装工 2/2 土積計算書  
(車道部)

測点	距離	下層路盤 (W4)			上層路盤 (W3)			摘要
		幅 m	平均幅 m	面積 m <sup>2</sup>	幅 m	平均幅 m	面積 m <sup>2</sup>	
NO.35	20.000	1.3	1.30	26.0	0.8	0.80	16.0	
NO. 36	20.000	1.3	1.30	26.0	0.8	0.80	16.0	
NO. 37	20.000	1.3	1.30	26.0	0.8	0.80	16.0	
NO. 38	20.000	1.3	1.30	26.0	0.8	0.80	16.0	
NO.39	20.000	1.3	1.30	26.0	0.8	0.80	16.0	
NO. 40	20.000	1.3	1.30	26.0	0.8	0.80	16.0	
NO. 41	20.000	1.3	1.30	26.0	0.8	0.80	16.0	
NO. 41+4.400	4.400	1.3	1.30	5.7	0.8	0.80	3.5	
NO. 42	15.600	1.3	1.30	20.3	0.8	0.80	12.5	
NO. 43	20.000	1.3	1.30	26.0	0.8	0.80	16.0	
NO. 44	20.000	1.6	1.45	29.0	1.1	0.95	19.0	
NO. 45	20.000	1.8	1.70	34.0	1.3	1.20	24.0	
NO. 45+7.800	7.800	1.3	1.55	12.1	0.8	1.05	8.2	
NO. 46	12.200	1.1	1.20	14.6	0.6	0.70	8.5	
NO. 47	20.000	1.1	1.10	22.0	0.3	0.45	9.0	
NO. 47+11.06	11.060	5.1	3.10	34.3	4.6	2.45	27.1	
			2.55	0.0		2.30	0.0	
計	586.391			3159.1			2594.2	

アスファルト舗装工 1/2 土積計算書  
(車道部)

測点	距離	基層 (W2)			表層 (W1)			摘要
		幅 m	平均幅 m	面積 m <sup>2</sup>	幅 m	平均幅 m	面積 m <sup>2</sup>	
NO.18+4.000	0.000	8.5			8.5			
NO.19	16.000	8.0	8.25	132.0	8.0	8.25	132.0	
NO.20	20.000	8.0	8.00	160.0	8.0	8.00	160.0	
NO. 21	20.000	8.0	8.00	160.0	8.0	8.00	160.0	
NO.22	20.000	8.0	8.00	160.0	8.0	8.00	160.0	
NO.23	20.000	8.0	8.00	160.0	8.0	8.00	160.0	
NO. 23+9.810	9.810	8.0	8.00	78.5	8.0	8.00	78.5	
NO.23+17.600	7.790	8.0	8.00	62.3	8.0	8.00	62.3	
NO. 24	2.400	8.0	8.00	19.2	8.0	8.00	19.2	
NO.25	19.331	8.0	8.00	154.6	8.0	8.00	154.6	
NO.26	20.000	8.0	8.00	160.0	8.0	8.00	160.0	
NO. 27	20.000	8.0	8.00	160.0	8.0	8.00	160.0	
NO. 28	20.000	8.0	8.00	160.0	8.0	8.00	160.0	
NO. 29	20.000	8.0	8.00	160.0	8.0	8.00	160.0	
NO. 30	20.000	8.0	8.00	160.0	8.0	8.00	160.0	
NO. 30+4.200	4.200	8.5	8.25	34.7	8.5	8.25	34.7	
NO. 31	15.800	9.0	8.75	138.3	9.0	8.75	138.3	
NO. 31+7.221	7.221	9.0	9.00	65.0	9.0	9.00	65.0	
NO. 32	12.779	9.0	9.00	115.0	9.0	9.00	115.0	
NO. 33	20.000	1.0	5.00	100.0	1.0	5.00	100.0	
NO. 34	20.000	1.0	1.00	20.0	1.0	1.00	20.0	

アスファルト舗装工 2/2 土積計算書  
(車道部)

測点	距離	基層 (W2)			表層 (W1)			摘要
		幅 m	平均幅 m	面積 m <sup>2</sup>	幅 m	平均幅 m	面積 m <sup>2</sup>	
NO.35	20.000	1.0	1.00	20.0	1.0	1.00	20.0	
NO. 36	20.000	1.0	1.00	20.0	1.0	1.00	20.0	
NO. 37	20.000	1.0	1.00	20.0	1.0	1.00	20.0	
NO. 38	20.000	1.0	1.00	20.0	1.0	1.00	20.0	
NO.39	20.000	1.0	1.00	20.0	1.0	1.00	20.0	
NO. 40	20.000	1.0	1.00	20.0	1.0	1.00	20.0	
NO. 41	20.000	1.0	1.00	20.0	1.0	1.00	20.0	
NO. 41+4.400	4.400	1.0	1.00	4.4	1.0	1.00	4.4	
NO. 42	15.600	1.0	1.00	15.6	1.0	1.00	15.6	
NO. 43	20.000	1.0	1.00	20.0	1.0	1.00	20.0	
NO. 44	20.000	1.3	1.15	23.0	1.3	1.15	23.0	
NO. 45	20.000	1.5	1.40	28.0	1.5	1.40	28.0	
NO. 45+7.800	7.800	1.0	1.25	9.8	1.0	1.25	9.8	
NO. 46	12.200	0.8	0.90	11.0	0.8	0.90	11.0	
NO. 47	20.000	0.5	0.65	13.0	0.5	0.65	13.0	
NO. 47+11.06	11.060	4.8	2.65	29.3	4.8	2.65	29.3	
			2.40	0.0		2.40	0.0	
計	586.391			2653.7			2653.7	

アスファルト舗装工 1/2 土積計算書  
(歩道部)

測点	距離	路盤工 (W6)			表層 (W5)			摘要
		幅 m	平均幅 m	面積 m <sup>2</sup>	幅 m	平均幅 m	面積 m <sup>2</sup>	
NO.18+4.000	0.000	3.8			3.8			
NO.19	16.000	7.6	5.70	91.2	7.6	5.70	91.2	
NO.20	20.000	7.6	7.60	152.0	7.6	7.60	152.0	
NO. 21	20.000	7.6	7.60	152.0	7.6	7.60	152.0	
NO.22	20.000	7.5	7.55	151.0	7.5	7.55	151.0	
NO.23	20.000	7.5	7.50	150.0	7.5	7.50	150.0	
NO. 23+9.810	9.810	7.5	7.50	73.6	7.5	7.50	73.6	
NO.23+17.600	7.790	7.5	7.50	58.4	7.5	7.50	58.4	
NO. 24	2.400	7.5	7.50	18.0	7.5	7.50	18.0	
NO.25	19.331	7.5	7.50	145.0	7.5	7.50	145.0	
NO.26	20.000	7.5	7.50	150.0	7.5	7.50	150.0	
NO. 27	20.000	7.5	7.50	150.0	7.5	7.50	150.0	
NO. 28	20.000	7.5	7.50	150.0	7.5	7.50	150.0	
NO. 29	20.000	7.5	7.50	150.0	7.5	7.50	150.0	
NO. 30	20.000	7.5	7.50	150.0	7.5	7.50	150.0	
NO. 30+4.200	4.200	3.7	5.60	23.5	3.7	5.60	23.5	
NO. 31	15.800	6.5	5.10	80.6	6.5	5.10	80.6	
NO. 31+7.221	7.221	6.4	6.45	46.6	6.4	6.45	46.6	
NO. 32	12.779	3.7	5.05	64.5	3.7	5.05	64.5	
NO. 33	20.000	3.7	3.70	74.0	3.7	3.70	74.0	
NO. 34	20.000	3.7	3.70	74.0	3.7	3.70	74.0	

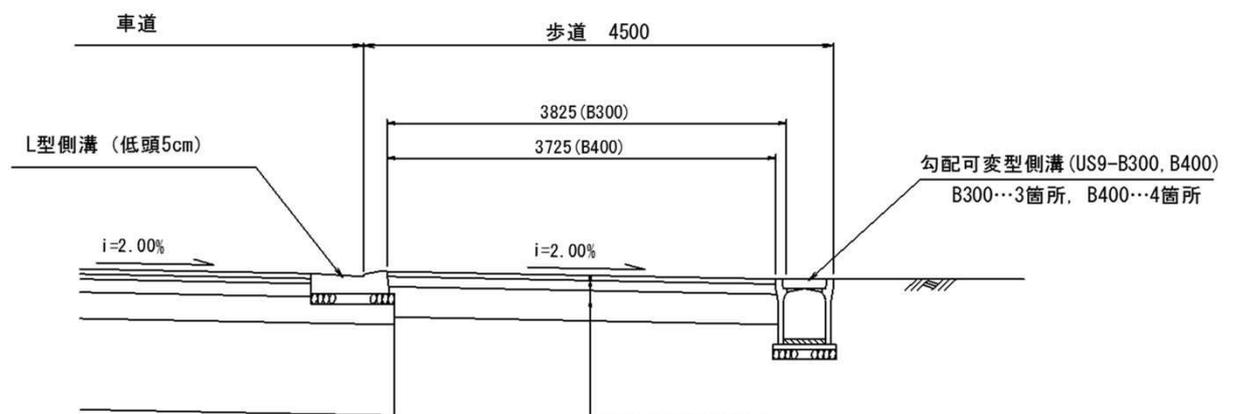
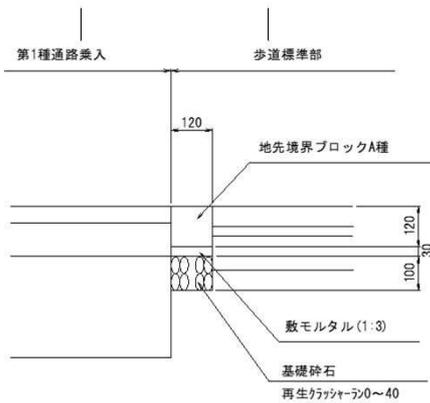
アスファルト舗装工 2/2 土積計算書  
(歩道部)

測点	距離	路盤工 (W6)			表層 (W5)			摘要
		幅 m	平均幅 m	面積 m <sup>2</sup>	幅 m	平均幅 m	面積 m <sup>2</sup>	
NO.35	20.000	3.7	3.70	74.0	3.7	3.70	74.0	
NO. 36	20.000	3.7	3.70	74.0	3.7	3.70	74.0	
NO. 37	20.000	3.7	3.70	74.0	3.7	3.70	74.0	
NO. 38	20.000	3.7	3.70	74.0	3.7	3.70	74.0	
NO.39	20.000	3.7	3.70	74.0	3.7	3.70	74.0	
NO. 40	20.000	3.7	3.70	74.0	3.7	3.70	74.0	
NO. 41	20.000	3.7	3.70	74.0	3.7	3.70	74.0	
NO. 41+4.400	4.400	3.7	3.70	16.3	3.7	3.70	16.3	
NO. 42	15.600	3.8	3.75	58.5	3.8	3.75	58.5	
NO. 43	20.000	3.8	3.80	76.0	3.8	3.80	76.0	
NO. 44	20.000	3.8	3.80	76.0	3.8	3.80	76.0	
NO. 45	20.000	3.8	3.80	76.0	3.8	3.80	76.0	
NO. 45+7.800	7.800	3.8	3.80	29.6	3.8	3.80	29.6	
NO. 46	12.200	3.8	3.80	46.4	3.8	3.80	46.4	
NO. 47	20.000	3.8	3.80	76.0	3.8	3.80	76.0	
NO. 47+11.06	11.060	6.8	5.30	58.6	6.8	5.30	58.6	
			3.40	0.0		3.40	0.0	
計	586.391			3135.8			3135.8	

# 歩道乗入部 舗装面積

# 数量計算書

工種	種別	算式	数量	
路盤工	再生切込碎石 RC-40 t=30cm	$3.825 \times 15.000 \times 3 + 3.725 \times 15.000 \times 4$	395.6	m <sup>2</sup>



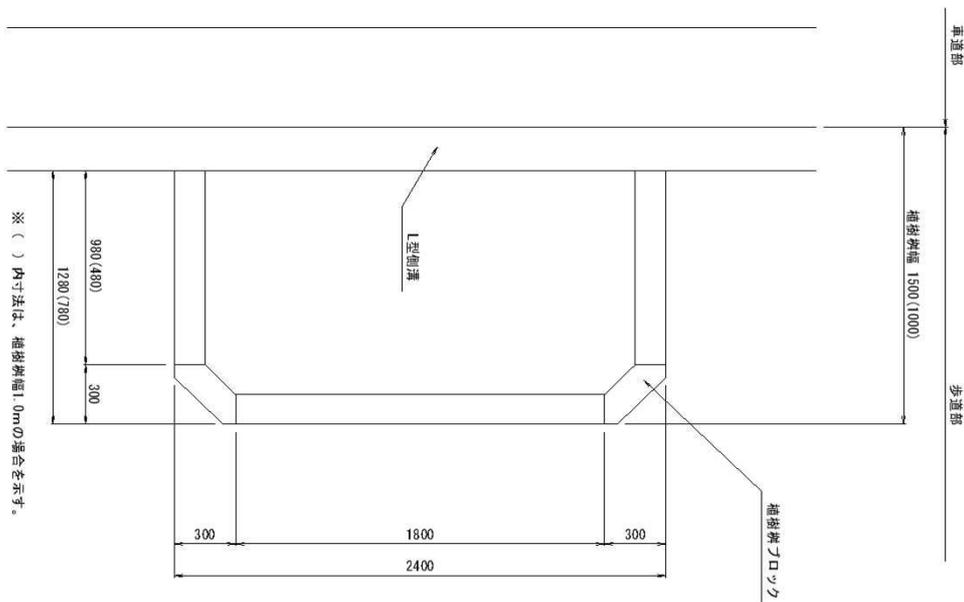
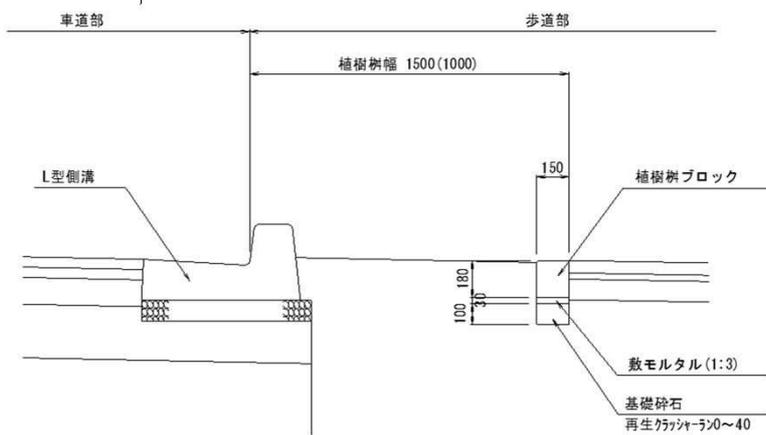
第1種通路舗装構成

表層	再生細粒度アスコン13	t=5cm
基層	再生粗粒度アスコン20	t=10cm
路盤工	再生切込碎石 RC-40	t=30cm

植樹柵・歩道乗入部  
 掘除面積

数量計算書

工種	種別	算式	数量	
植樹柵 (控除面積)	B1280*L2400 (A=3.1m <sup>2</sup> )	$(20+28+13) * 3.1$	189.1	
歩道乗入部 (控除面積)		$3.825 * (15.000+0.24) * 3 + 3.725 * (15.000+0.24) * 4$	402.0	
	計		591.1	m <sup>2</sup>



※ ( ) 内寸法は、掘除幅10mmの場合を示す。

# 積上げ安全費

# 数量計算書

工 種	種 別	算 式	数 量	
安全費	表土剥ぎとり	日当り作業量 967/133	7.3	
	967m <sup>3</sup>			
	路床盛土	日当り作業量 2053/440	4.7	
	2053m <sup>3</sup>			
	可変側溝設置	日当り作業量 333/30	11.1	
	333m			
	L型側溝設置	日当り作業量 340/33	10.3	
	340m			
	現場打ち 集水柵(0.85m <sup>3</sup> )	日当り作業量 4/1.0	4.0	
	4箇所			
	路盤工	日当り作業量 880/268	3.3	
	880m <sup>2</sup>			
		計	40.6	
	交通誘導員B	40.6*2	81	人