

# 土 工 計 算 書

(一式当り)

掘削 車道部	舗装数量より V1= 243.72 × 0.10	= 24.37		
歩道部	V2= 243.72 × 0.10	= 24.37		
	Σ	= 48.74	m3	48.7
床掘 (会所柵450)	工法図より V1= 0.74 × 0.57 + 1.01 × 0.60	= 1.03		
	1.03 × 11.00	= 11.33		
(L型側溝)	標準断面図より V2= 0.34 × 406.20	= 138.11		
	Σ	= 149.44	m3	149.4
埋戻し(流用土) (会所柵)	工法図より V1= 0.66 × 0.57 + 1.01 × 0.60	= 0.98		
	0.98 × 11.00	= 10.78		
(L型側溝)	標準断面図より V2= 0.25 × 406.20	= 101.55		
	Σ	= 112.33	m3	112.3
掘削床掘総計	掘削	V = 48.74		
	床掘	V = 149.44		
	Σ	= 198.18		
盛土埋戻総計	盛土	V = 0.00		
	埋戻し	V = 112.33		
	Σ	= 112.33		
残土処理	( 掘削 + 床掘 ) - ( 盛土 + 埋戻 ) / 0.9			
	V= 198.18 - 112.33 / 0.9	= 73.37	m3	73.4

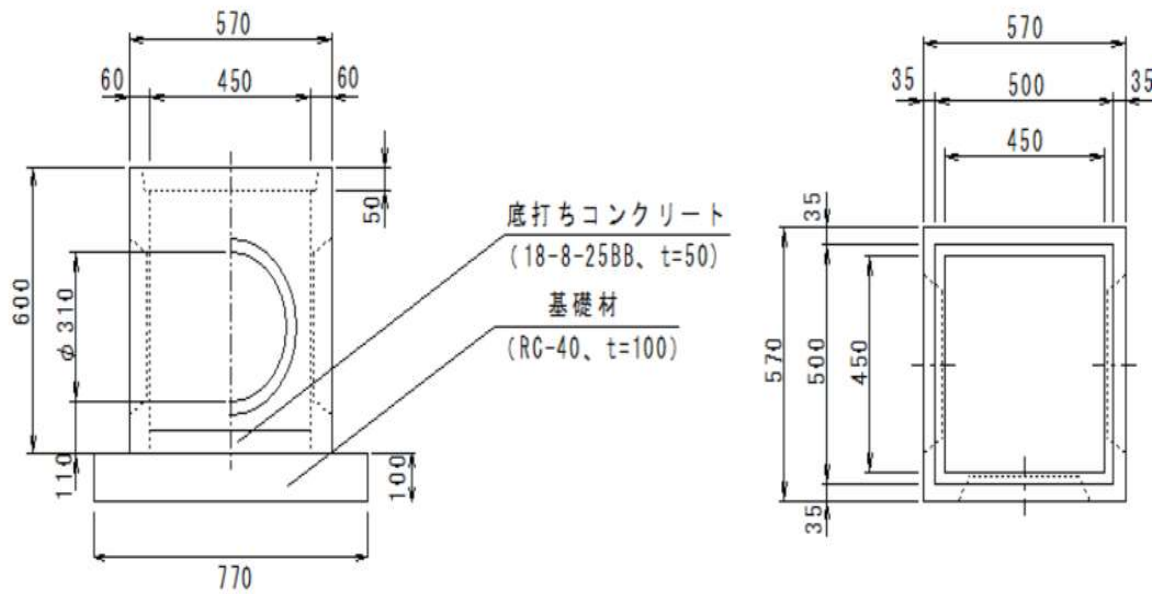
排水構造物計算書

(一式当り)

集水桝工					
会所桝 (ソケット無450)	平面図より N= 11.00	=	11.00	基	11.0
会所桝用グレーチング 歩道用細目	N= 11.00	=	11.00	枚	11.0
L型側溝 (PL4-2-150) (L=2000)	L= 339.20	=	339.20	m	339.2
L型側溝 (PL4-2-150) (L=2000、水抜き)	L= 22.00	=	22.00	m	22.0
L型側溝 (PL4-2-150) (L=1000、斜左下がり)	L= 6.00	=	6.00	m	6.0
L型側溝 (PL4-2-150) (L=1000、斜右下がり)	L= 7.00	=	7.00	m	7.0
L型側溝 (PL4-2-150) (L=1000、乗入口)	L= 32.00	=	32.00	m	32.0

# 会 所 枿 450

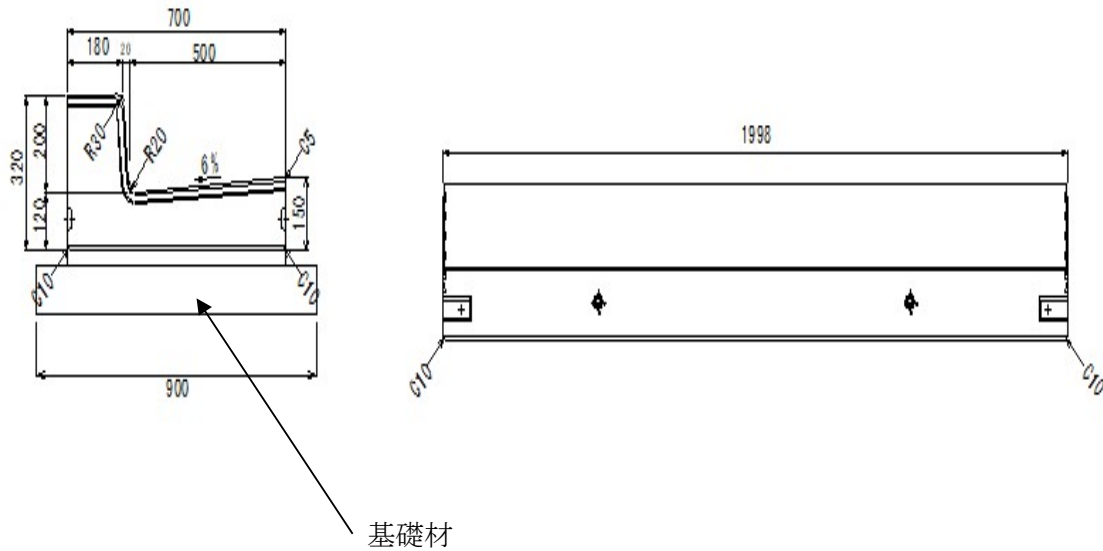
(10基当り)



名 称	計 算				単位	数 量
会所枿 (ソケット無450)	N=	1.000	×	10.000	= 10.000 基	10.00
会所枿用グレーチング	N=	1.000	×	10.000	= 10.000 枚	10.00
底打ちコンクリート 18-8-25BB	V=	0.450	×	0.050	×	10.000 = 0.225 m3 0.23
基礎材 (RC-40、t=10cm)	A=	0.770	×	0.770	×	10.000 = 5.929 m2 5.93
基面整正	A=	0.770	×	0.770	×	10.000 = 5.929 m2 5.93

# L 型 側 溝 PL4-2-150 L=2000

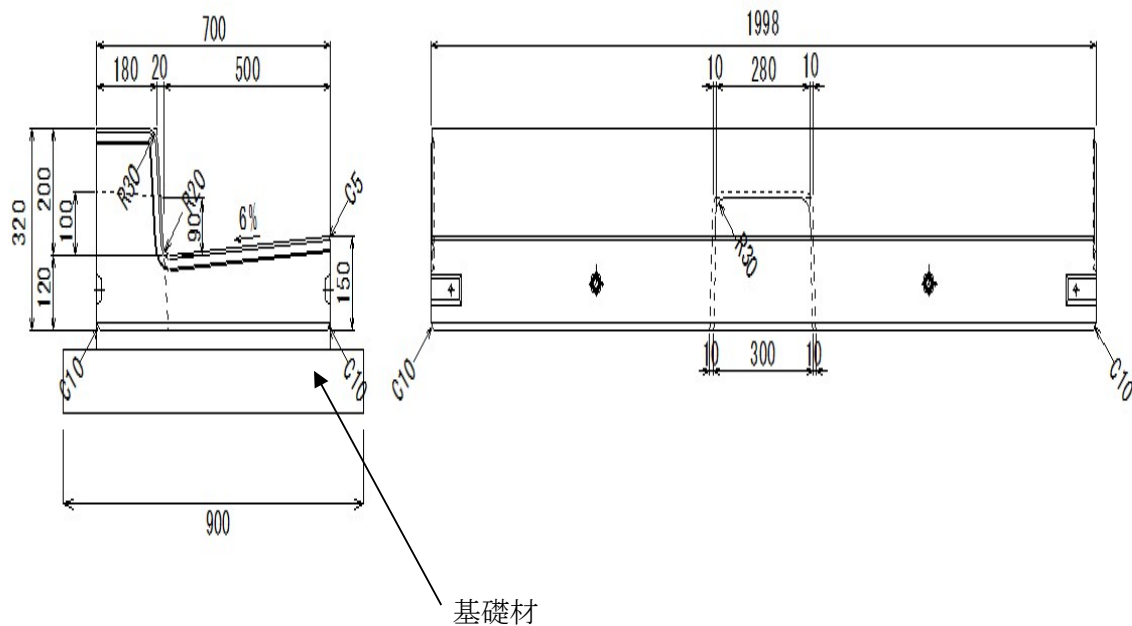
(10m 当り)



名 称	計 算	単位	数 量
L型側溝 PL4-2-150	$N = 10.000 \div 2.000$ (参考重量=608kg/基 )	個	5.00
敷モルタル (1 : 3)	$V = 0.030 \times 0.700 \times 10.000$	m3	0.21
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.900 \times 10.000$	m2	9.00
基面整正	$A = 0.900 \times 10.000$	m2	9.00

# L型側溝 PL4-2-150 L=2000 水 抜 き

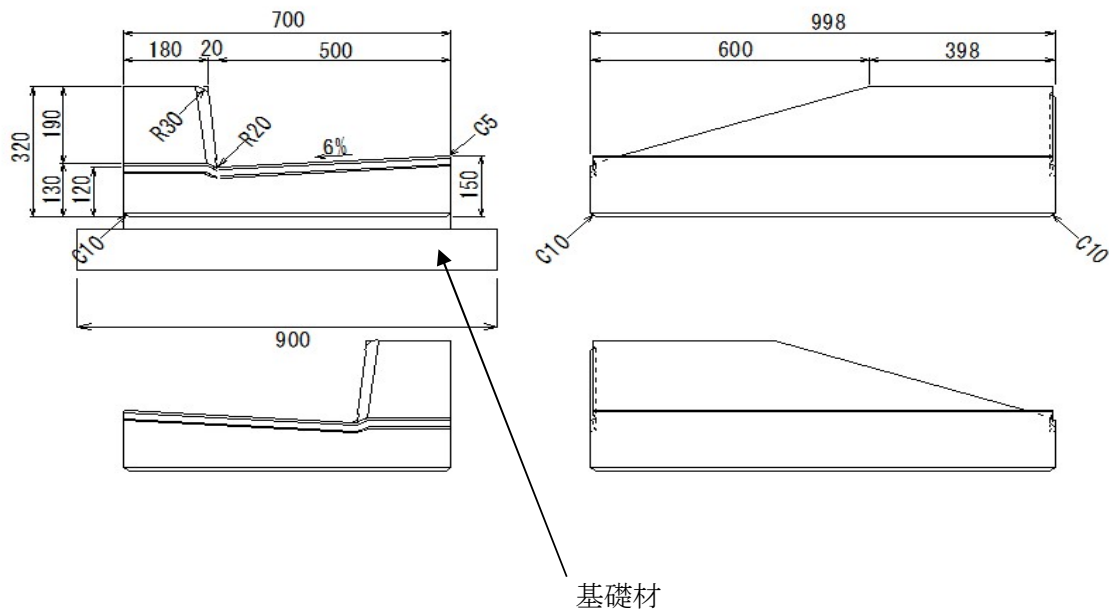
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
L型側溝 PL4-2-150	N= 10.000 ÷ 2.000 (参考重量=578kg/基 )	個	5.00
敷モルタル (1 : 3)	V= 0.030 × 0.700 × 10.000	m3	0.21
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.900 × 10.000	m2	9.00
基面整正	A= 0.900 × 10.000	m2	9.00

# L型側溝 PL4-2-150 L=1000 斜 左 右

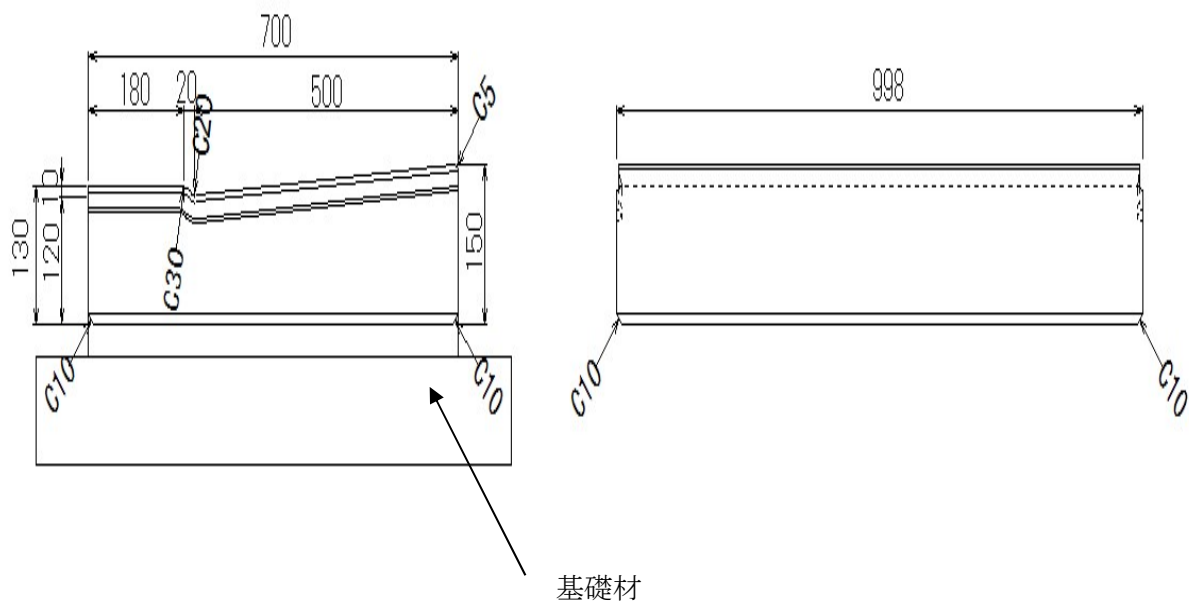
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
L型側溝 PL4-2-150	N= 10.000 ÷ 1.000 (参考重量=276kg/基 )	個	10.00
敷モルタル (1 : 3)	V= 0.030 × 0.700 × 10.000	m3	0.21
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.900 × 10.000	m2	9.00
基面整正	A= 0.900 × 10.000	m2	9.00

# L型側溝 PL4-2-150 L=1000 乗 入 口

(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
L型側溝 PL4-2-150	N= 10.000 ÷ 1.000 (参考重量=219kg/基 )	個	10.00
敷モルタル (1 : 3)	V= 0.030 × 0.700 × 10.000	m3	0.21
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.900 × 10.000	m2	9.00
基面整正	A= 0.900 × 10.000	m2	9.00

# 構造物撤去工計算書

(一式当り)

## 構造物取壊し工

構造物取壊し (無筋Co塊)	標準断面図より、L型側溝 V1= 0.130 × 406.20 = 52.81		
	会所柵450本体 V2= 0.06 × 11.00 = 0.66 130kg÷0.06m3		
	会所柵450Co蓋 V3= 0.01 × 11.00 = 0.11 28kg÷0.01m3		
	Σ = 53.58	m3	53.6
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	L= 0.60 + 0.60 + 0.60 + 0.60 + 406.20 + 406.20 = 814.8 ※No.0 車道部、歩道部、No.21+9.4 車道部、歩道部、No.0～No.21+9.4 車道部、歩道部	m	814.8
As取壊し (t=50mm)	As仮舗装工車道部より A= 243.72 = 243.72	m2	243.7
As取壊し (t=30mm)	As舗装工歩道部より A= 398.69 + 243.72 = 642.41	m2	642.4
運搬処理工			
殻運搬 (As塊)	As取壊しより V1= 243.72 × 0.05 = 12.19 V2= 642.41 × 0.03 = 19.27 Σ = 31.46	m3	31.5
殻運搬 (無筋Co塊)	構造物取壊しより V= 53.58 = 53.58	m3	53.6
殻処分 (As塊)	殻運搬 (As塊) より V= 31.46 = 31.46	m3	31.5
殻処分 (無筋Co塊)	殻運搬 (無筋Co塊) より V= 53.58 = 53.58	m3	53.6



# 舗 装 工 計 算 書

(一式当り)

アスファルト舗装工

路面切削工 (t=30mm)	A=	舗装面積計算書より 3067.22	=	3067.22	m2	3067.2
殻運搬 (アスファルト)	V=	3067.22 × 0.03	=	92.02	m3	92.0
殻処分 (アスファルト)	V=	殻運搬より 92.02	=	92.02	m3	92.0
As舗装工 (top13、t=30mm) (車道部)	A=	路面切削工より 3067.22	=	3067.22	m2	3067.2
As仮舗装工 (top13、t=50mm) (車道部)	A=	L型側溝影響範囲 406.20 × 0.60	=	243.72	m2	243.7
路盤 (M-30、t=100mm) (車道部)	A=	As仮舗装工車道部より 243.72	=	243.72	m2	243.7
As舗装工 (top13、t=30mm) (歩道部)	A=	舗装面積計算書より 398.69	=	398.69	m2	398.7
不陸整正 (歩道部、t=40mm)	A=	As舗装工歩道部より 398.69	=	398.69	m2	398.7
As舗装工 (top13、t=30mm) (歩道部)	A=	L型側溝影響範囲 406.20 × 0.60	=	243.72	m2	243.7
路盤 (RC-40、t=100mm) (歩道部)	A=	As舗装工歩道部より 243.72	=	243.72	m2	243.7

路面切削面積計算書													
測 点 名	測 点			距 離 (m)	表 層						幅 (m)	平均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )
					幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )			
No. 0	No. 0	+	0.00	0.00	6.25								
No. 0+19.4	No. 0	+	19.40	19.40	6.27	6.26	121.44						
No. 1	No. 0+19.4	+	0.60	0.60	6.30	6.29	3.77						
No. 1+3.7	No. 1	+	3.70	3.70	10.14	8.22	30.41						
No. 2	No. 1+3.7	+	16.30	16.30	10.17	10.16	165.61						
No. 2+4.7	No. 2	+	4.70	4.70	10.17	10.17	47.80						
No. 2+8.7	No. 2+4.7	+	4.00	4.00	6.26	8.22	32.88						
No. 3	No. 2+8.7	+	11.30	11.30	6.28	6.27	70.85						
No. 4	No. 3	+	20.00	20.00	6.25	6.27	125.40						
No. 5	No. 4	+	20.00	20.00	6.28	6.27	125.40						
No. 5+19.6	No. 5	+	19.60	19.60	6.15	6.22	121.91						
No. 6	No. 5+19.6	+	0.40	0.40	6.28	6.22	2.49						
No. 7	No. 6	+	20.00	20.00	8.44	7.36	147.20						
No. 7+3.2	No. 7	+	3.20	3.20	6.23	7.34	23.49						
No. 8	No. 7+3.2	+	16.80	16.80	6.29	6.26	105.17						
No. 9	No. 8	+	20.00	20.00	6.30	6.30	126.00						
No. 10	No. 9	+	20.00	20.00	6.30	6.30	126.00						
No. 11	No. 10	+	20.00	20.00	6.32	6.31	126.20						
No. 11+1.8	No. 11	+	1.80	1.80	6.38	6.35	11.43						
No. 12	No. 11+1.8	+	18.20	18.20	6.87	6.63	120.67						
No. 13	No. 12	+	20.00	20.00	7.04	6.96	139.20						
No. 14	No. 13	+	20.00	20.00	7.50	7.27	145.40						
No. 14+9.0	No. 14	+	9.00	9.00	7.35	7.43	66.87						
No. 14+15.8	No. 14+9.0	+	6.80	6.80	6.91	7.13	48.48						
No. 15	No. 14+15.8	+	4.20	4.20	7.76	7.34	30.83						
No. 15+12.5	No. 15	+	12.50	12.50	7.85	7.81	97.63						
No. 15+15.5	No. 15+12.5	+	3.00	3.00	7.61	7.73	23.19						
No. 16	No. 15+15.5	+	4.50	4.50	7.34	7.48	33.66						
No. 17	No. 16	+	20.00	20.00	7.41	7.38	147.60						
No. 18	No. 17	+	20.00	20.00	7.30	7.36	147.20						
No. 19	No. 18	+	20.00	20.00	6.72	7.01	140.20						
No. 20	No. 19	+	20.00	20.00	6.49	6.61	132.20						
No. 21	No. 20	+	20.00	20.00	6.38	6.44	128.80						
No. 21+9.4	No. 21	+	9.40	9.40	11.25	8.82	82.91						
No. 21+13.1	No. 21+9.4	+	3.70	3.70	26.00	18.63	68.93						
合計			433.10				3,067.22						

歩道舗装面積計算書													
測点名	測点			距離 (m)	表層								
					幅 (m)	平均 (m)	面積 (m <sup>2</sup> )	幅 (m)	平均 (m)	面積 (m <sup>2</sup> )	幅 (m)	平均 (m)	面積 (m <sup>2</sup> )
No. 0	No. 0	+	0.00	0.00	0.66								
No. 0+19.4	No. 0	+	19.40	19.40	0.68	0.67	13.00						
No. 1	No. 0+19.4	+	0.60	0.60	0.81	0.75	0.45						
No. 1+3.7	No. 1	+	3.70	3.70	0.71	0.76	2.81						
No. 2	No. 1+3.7	+	16.30	16.30	0.70	0.71	11.57						
No. 2+4.7	No. 2	+	4.70	4.70	0.70	0.70	3.29						
No. 2+8.7	No. 2+4.7	+	4.00	4.00	0.69	0.70	2.80						
No. 3	No. 2+8.7	+	11.30	11.30	0.67	0.68	7.68						
No. 4	No. 3	+	20.00	20.00	0.66	0.67	13.40						
No. 5	No. 4	+	20.00	20.00	0.69	0.68	13.60						
No. 5+19.6	No. 5	+	19.60	19.60	1.23	0.96	18.82						
No. 6	No. 5+19.6	+	0.40	0.40	1.21	1.22	0.49						
No. 7+3.2	No. 7+3.2	+	0.00	0.00	1.22								
No. 8	No. 7+3.2	+	16.80	16.80	0.68	0.95	15.96						
No. 9	No. 8	+	20.00	20.00	0.66	0.67	13.40						
No. 10	No. 9	+	20.00	20.00	0.67	0.67	13.40						
No. 11	No. 10	+	20.00	20.00	0.70	0.69	13.80						
No. 11+1.8	No. 11	+	1.80	1.80	0.69	0.70	1.26						
No. 12	No. 11+1.8	+	18.20	18.20	1.22	0.96	17.47						
No. 13	No. 12	+	20.00	20.00	1.26	1.24	24.80						
No. 14	No. 13	+	20.00	20.00	1.18	1.22	24.40						
No. 14+9.0	No. 14	+	9.00	9.00	1.22	1.20	10.80						
No. 14+15.8	No. 14+9.0	+	6.80	6.80	1.19	1.21	8.23						
No. 15	No. 14+15.8	+	4.20	4.20	1.19	1.19	5.00						
No. 15+12.5	No. 15	+	12.50	12.50	1.21	1.20	15.00						
No. 15+15.5	No. 15+12.5	+	3.00	3.00	1.38	1.30	3.90						
No. 16	No. 15+15.5	+	4.50	4.50	1.23	1.31	5.90						
No. 17	No. 16	+	20.00	20.00	1.10	1.17	23.40						
No. 18	No. 17	+	20.00	20.00	1.16	1.13	22.60						
No. 19	No. 18	+	20.00	20.00	1.73	1.45	29.00						
No. 20	No. 19	+	20.00	20.00	1.09	1.41	28.20						
No. 21	No. 20	+	20.00	20.00	1.16	1.13	22.60						
No. 21+9.4	No. 21	+	9.40	9.40	1.31	1.24	11.66						
合計			406.20				398.69						

区画線工 (一式当り)					
区画線工					
	平面図より				
区画線 (白, 幅15cm, 実線)	L= 433.1	= 433.10	m	433.1	
区画線 (白, 幅15cm, 破線)	L= 194.0	= 194.00	m	194.0	
区画線 (白, 幅30cm, 破線)	L= 18.0	= 18.00	m	18.0	
区画線 (白, 幅45cm, 破線)	L= 18.0	= 18.00	m	18.0	
区画線 (白, 幅15cm換算, 文字・記号)	L= 22.0	= 22.00	m	22.0	
区画線 (黄, 幅15cm換算, 文字・記号)	L= 15.0	= 15.00	m	15.0	

仮 設 工 計 算 書

(一式当り)

交通管理工

交通誘導警備員A	N=	1.00	=	1.00	式	1.0
----------	----	------	---	------	---	-----

交通誘導警備員B	N=	1.00	=	1.00	式	1.0
----------	----	------	---	------	---	-----