

土工計算書

掘削

側溝300B,集水桝  
標準断面図、平面図より

$$V1 = 0.11 \times 164.90 = 18.14$$

横断側溝  
下記土工図、平面図より

$$V2 = 0.24 \times 24.00 = 5.76$$

$$= 23.90 \quad \text{m}^3$$

23.9

床掘

側溝300B,集水桝  
標準断面図、平面図より

$$V1 = 0.33 \times 164.90 = 54.42$$

横断側溝  
下記土工図、平面図より

$$V2 = 0.67 \times 24.00 = 16.08$$

$$= 70.50 \quad \text{m}^3$$

70.5

埋戻し

側溝300B,集水桝  
標準断面図、平面図より

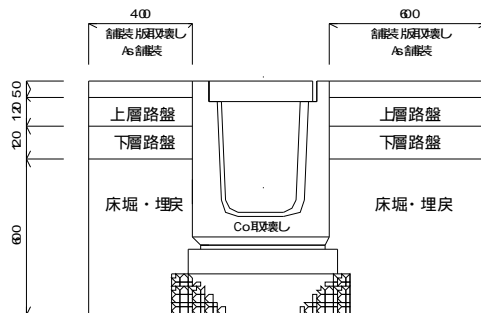
$$V1 = 0.29 \times 164.90 = 47.82$$

横断側溝  
下記土工図、平面図より

$$V2 = 0.57 \times 24.00 = 13.68$$

$$= 61.50 \quad \text{m}^3$$

61.5



掘削	0.24
床掘	0.67
埋戻	0.57
Co取壊し	0.17

掘削床掘総計

掘削

$$V = 23.90$$

床掘

$$V = 70.50$$

$$= 94.40 \quad \text{m}^3$$

94.4

盛土埋戻総計

盛土

$$V = 0.00$$

埋戻し

$$V = 61.50$$

$$= 61.50 \quad \text{m}^3$$

61.5

残土処理

( 掘削 + 床掘 ) - ( 盛土 + 埋戻 ) / 0.9

$$V = 94.40 - 61.50 / 0.9 = 26.07 \quad \text{m}^3$$

26.1

排水構造物工計算書

側溝工

U型側溝  
(3種300B)

L=

平面図より  
19.00

+

38.40

+

105.00

=

162.40

m

162.4

コンクリート蓋

N=

162.40

÷

0.50

-

17.00

=

308.00

枚

=

308.00

枚

308.0

グレーチング蓋

N=

162.40

÷

10.00

=

16.24

枚

17.00

枚

17.0

横断側溝  
(G300B)

L=

平面図より  
6.00

+

7.00

+

11.00

=

24.00

m

24.0

集水枳工

集水枳  
(400 × 400B)

N=

平面図より  
2.00

=

2.00

基

2.0

集水枳  
(400 × 400A)

N=

平面図より  
2.00

=

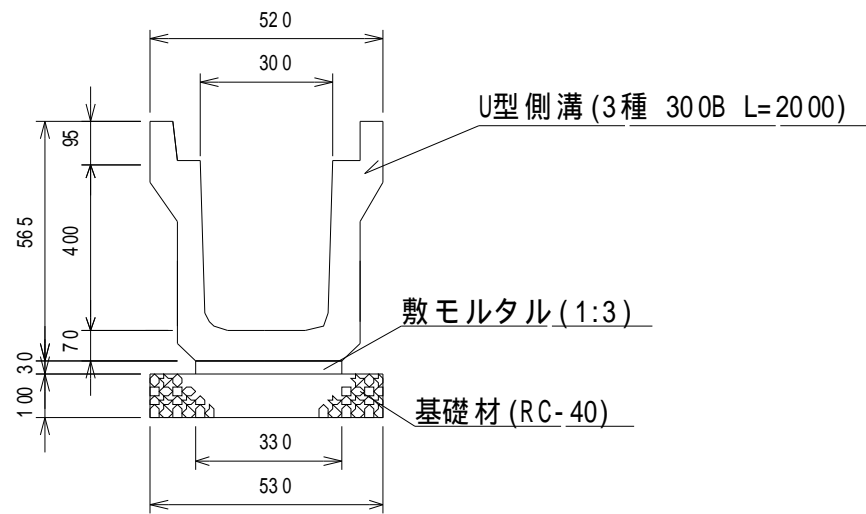
2.00

基

2.0

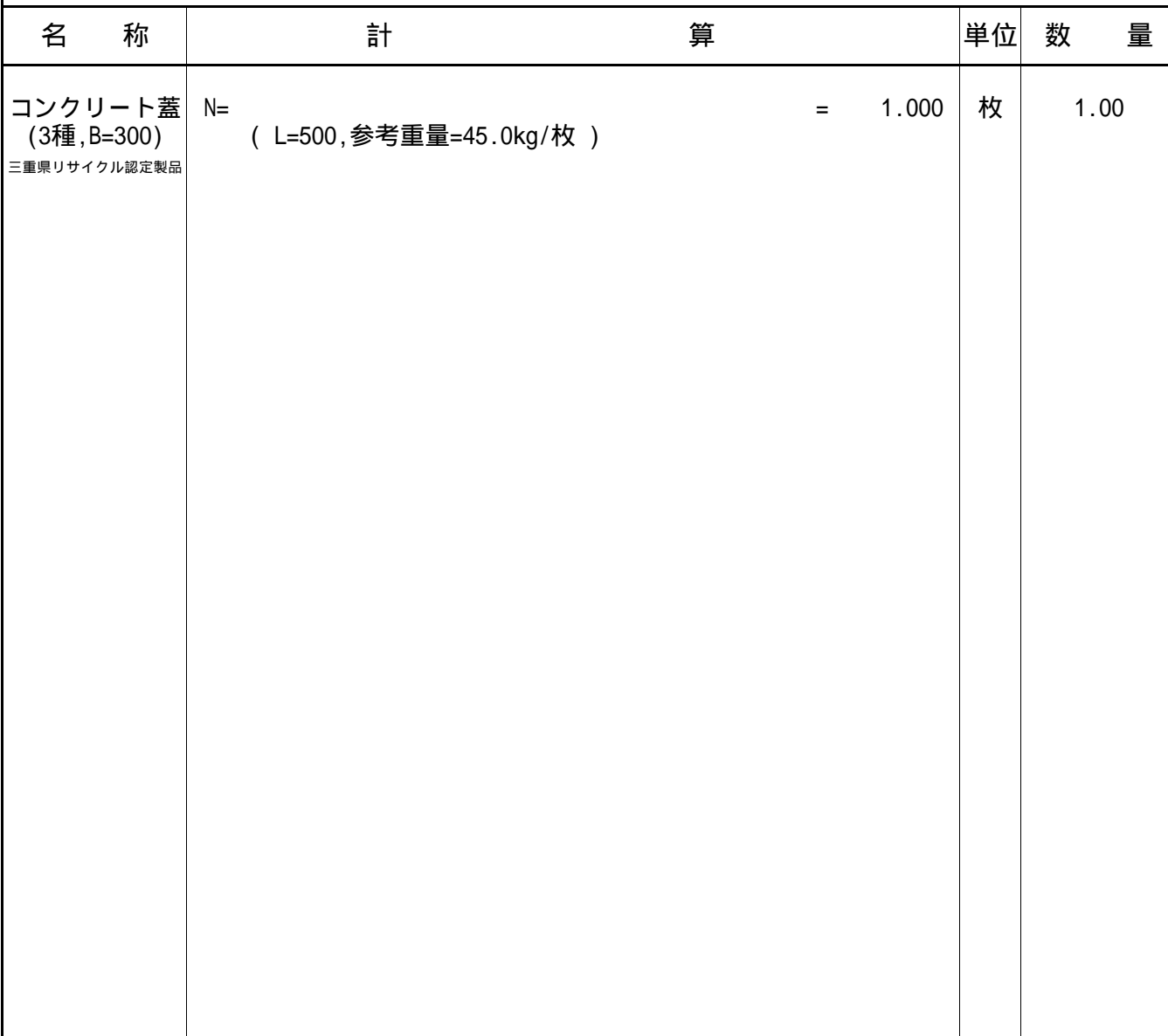
# U 型 側 溝 ( 3 種 300B)

( 10m当り )

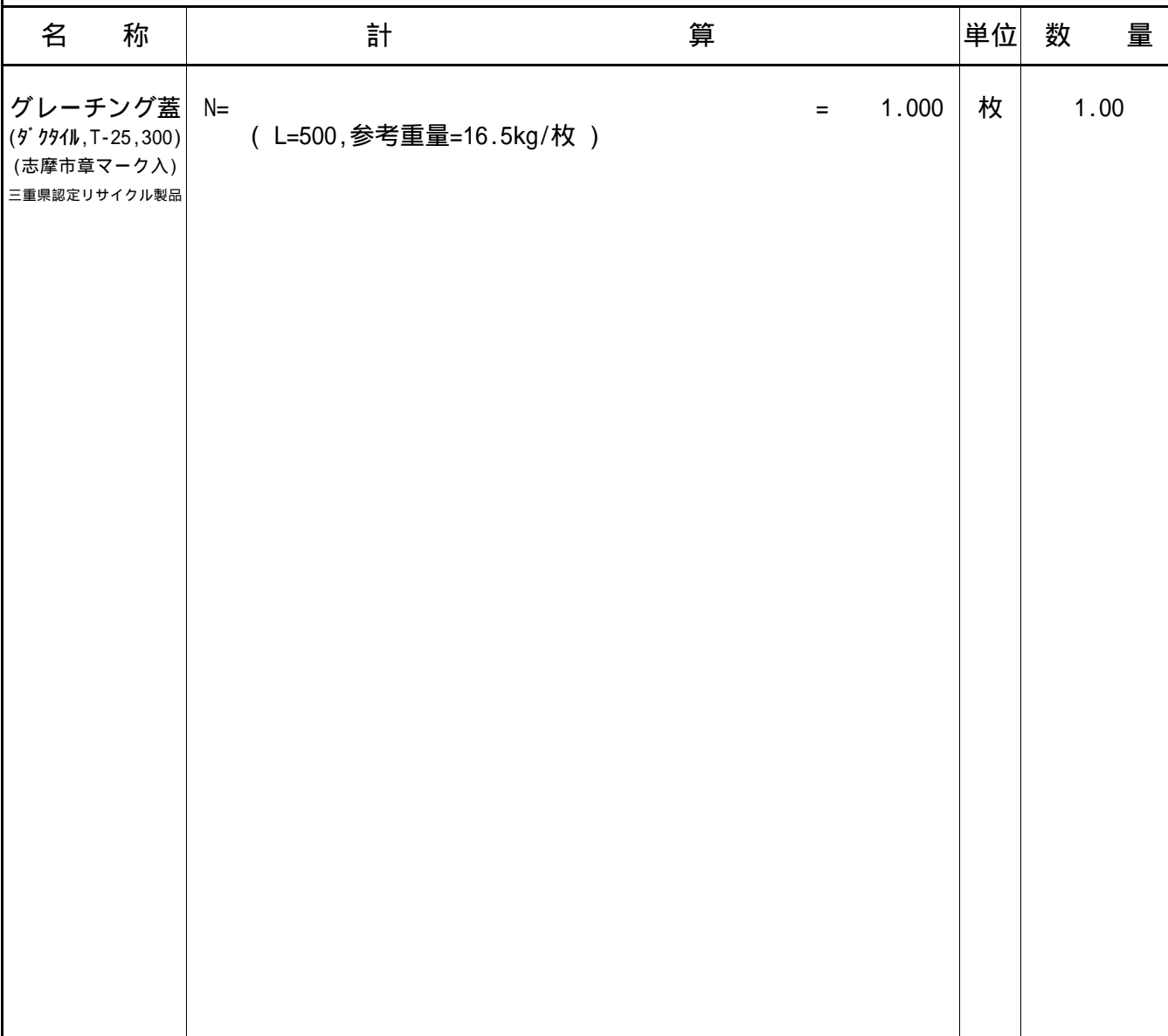


名 称	計 算	単位	数 量
U型側溝 (3種300B) <small>三重県認定リサイクル製品</small>	$N = \frac{10.000}{2.000} = 5.000$ ( L=2000, 参考重量=419kg/個 )	個	5.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.330 \times 0.030 \times 10.000 = 0.099$	m <sup>3</sup>	0.10
基礎材 (RC-40, t=100)	$A = 0.530 \times 10.000 = 5.300$	m <sup>2</sup>	5.30
基面整正	$A = 0.530 \times 10.000 = 5.300$	m <sup>2</sup>	5.30

(1枚当り)

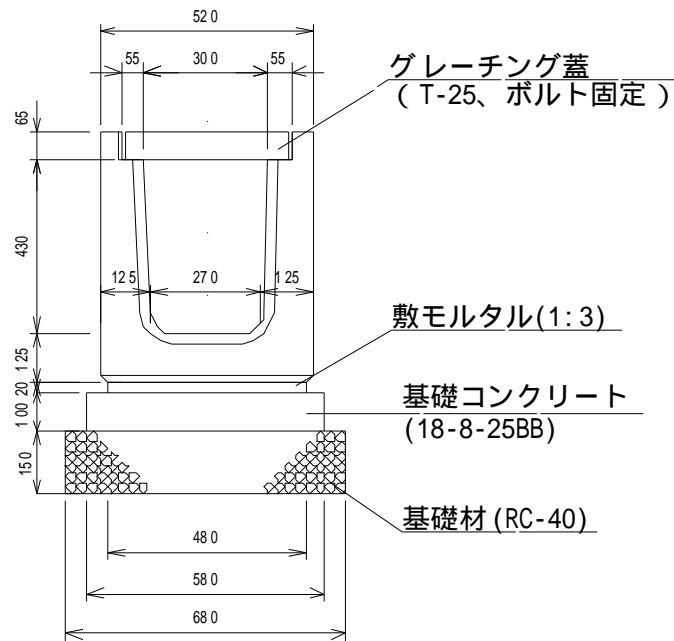


(1枚当り)



# 横断側溝 (G300B)

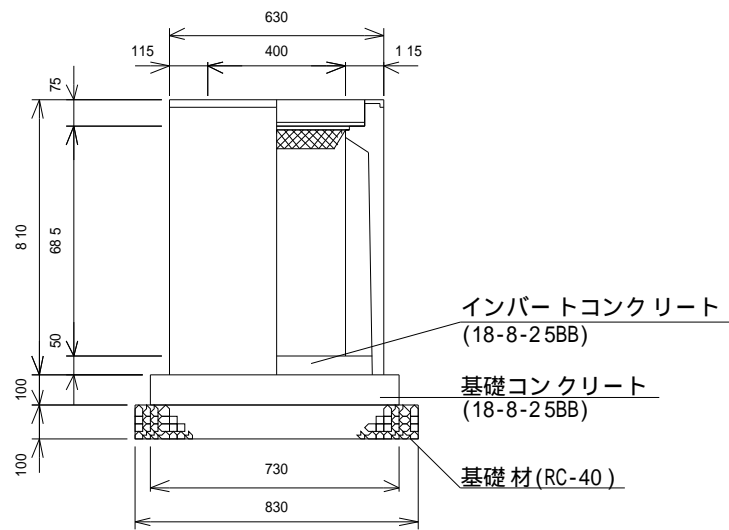
( 10m当り )



名 称	計 算	単位	数 量
横断側溝 (G300B) <small>三重県認定リサイクル製品 普通目グレーチング ボルト固定</small>	$N = 10.000 \div 1.000 = 10.000$ ( L=1000, 参考重量=459kg/個 )	個	10.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.480 \times 0.020 \times 10.000 = 0.096$	m <sup>3</sup>	0.10
基礎コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.580 \times 0.100 \times 10.000 = 0.580$	m <sup>3</sup>	0.58
同上型枠	$A = 0.100 \times 10.000 \times 2.000 = 2.000$	m <sup>2</sup>	2.00
基礎材 (RC-40, t=150)	$A = 0.680 \times 10.000 = 6.800$	m <sup>2</sup>	6.80
基面整正	$A = 0.680 \times 10.000 = 6.800$	m <sup>2</sup>	6.80

集 水 枡  
( 400 × 400B )

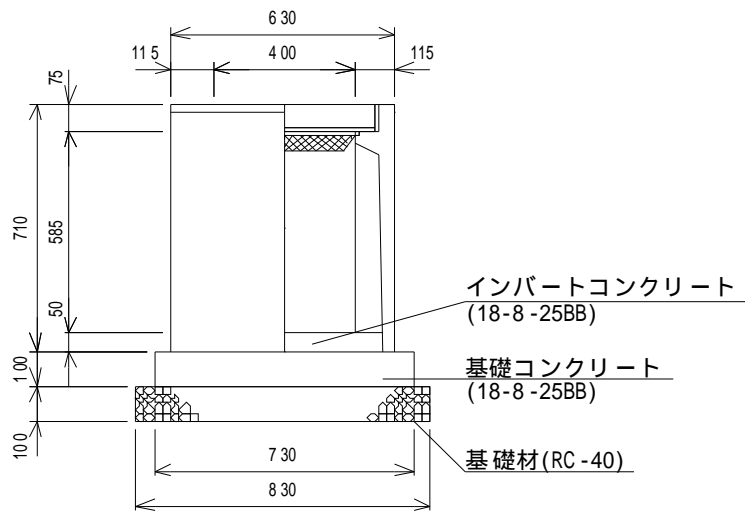
( 10基当り )



名 称	計 算	単位	数 量
側溝用PU枡相当品 (400 × 400B)	$N = 1.000 \times 10.000 = 10.000$ ( 参考重量=286kg/基 )	基	10.00
グレーチング蓋 (T-25, 400 × 400)	$N = 1.000 \times 10.000 = 10.000$	枚	10.00
インバート コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.050 \times 0.400 \times 0.400 \times 10.000 = 0.080$	m <sup>3</sup>	0.08
基礎コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.730 \times 0.730 \times 0.100 \times 10.000 = 0.533$	m <sup>3</sup>	0.53
同上型枠	$A = 0.730 \times 0.100 \times 4.000 \times 10.000 = 2.920$	m <sup>2</sup>	2.92
基礎材 (RC-40, t=100)	$A = 0.830 \times 0.830 \times 10.000 = 6.889$	m <sup>2</sup>	6.89
基面整正	$A = 0.830 \times 0.830 \times 10.000 = 6.889$	m <sup>2</sup>	6.89

集 水 枡  
( 400 × 400A )

( 10基当り )



名 称	計 算	単位	数 量
側溝用PU枡相当品 (400 × 400A)	N= 1.000 × 10.000 ( 参考重量=258kg/基 )	基	10.00
グレーチング蓋 (T-25,400 × 400)	N= 1.000 × 10.000	枚	10.00
インバート コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.050 × 0.400 × 0.400 × 10.000 = 0.080	m <sup>3</sup>	0.08
基礎コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.730 × 0.730 × 0.100 × 10.000 = 0.533	m <sup>3</sup>	0.53
同上型枠	A= 0.730 × 0.100 × 4.000 × 10.000 = 2.920	m <sup>2</sup>	2.92
基礎材 (RC-40, t=100)	A= 0.830 × 0.830 × 10.000 = 6.889	m <sup>2</sup>	6.89
基面整正	A= 0.830 × 0.830 × 10.000 = 6.889	m <sup>2</sup>	6.89



舗装工計算書

アスファルト舗装工

車道舗装

表層  
(t=5cm)

側溝300B,集水桝  
標準断面図、平面図より

A1= 0.40 × 164.90 = 65.96

横断側溝  
下記土工図、平面図より

A2= 1.00 × 24.00 = 24.00  
= 89.96

m<sup>2</sup> 90.0

上層路盤  
(M-30, t=12cm)

側溝300B,集水桝  
標準断面図、平面図より

A1= 0.40 × 164.90 = 65.96

横断側溝  
下記土工図、平面図より

A2= 1.00 × 24.00 = 24.00  
= 89.96

m<sup>2</sup> 90.0

下層路盤  
(RC-40, t=12cm)

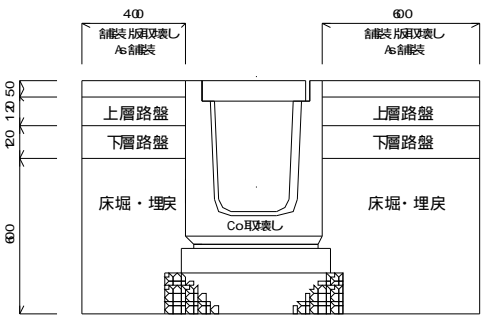
側溝300B,集水桝  
標準断面図、平面図より

A1= 0.40 × 164.90 = 65.96

横断側溝  
下記土工図、平面図より

A2= 1.00 × 24.00 = 24.00  
= 89.96

m<sup>2</sup> 90.0



掘削	0.24
床堀	0.67
埋戻	0.57
Co取壊し	0.17

構造物撤去工計算書					
構造物取壊し工					
コンクリート					
構造物取壊し	側溝300B,集水桝 標準断面図、平面図より				
V1=	0.17 × 164.90	=	28.03		
	既設側溝蓋				
V2=	0.39 × 0.10 × 0.60 × 102	=	2.39		
	横断側溝				
	下記土工図、平面図より				
V3=	0.17 × 24.00	=	4.08		
		=	34.50	m <sup>3</sup>	34.5
アスファルト	側溝300B,集水桝 標準断面図、平面図より				
舗装版取壊し					
( t=10cm以下 )	A1= 0.40 × 164.90	=	65.96		
	横断側溝				
	下記土工図、平面図より				
A2=	1.00 × 24.00	=	24.00		
		=	89.96	m <sup>2</sup>	90.0

雑工計算書  
 雑工

間詰コンクリート 18-8-25BB	L=	平面図より 19.00	+	38.40	+	105.00	=	162.40	m	162
-----------------------	----	----------------	---	-------	---	--------	---	--------	---	-----

間 詰 め コ ン ク リ ー ト

(10m当り)

名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.100 \times 0.100 \times 10.000 = 0.100$	m <sup>3</sup>	0.10
目地材 (瀝青繊維質目地, t=10)	$A = 0.100 \times 0.100 \times 1.000 = 0.010$	m <sup>2</sup>	0.01

区画線工計算書  
溶融式区画線工

区画線工  
白、幅15cm  
実線

N=	=	1	式	1
1式当り延長 平面図より				
L= 19.00	=	19.00	m	19.0
外側線				

仮設工計算書

交通管理工

交通誘導警備員A,B N= 1.00 = 1.00 式 1.0