

平成28年度 迫子墓地駐車場整備工事

数 量 計 算 書

§ 1 . 数 量 総 括 表

数量総括表(1)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
土 工				式	1	
	掘 削 工			式	1	
		機 械 掘 削	レキ質土	m ³	41	
	作 業 土 工			式	1	
		人 力 床 掘	レキ質土	m ³	4	
		人 力 埋 戻	流用土	m ³	3	
		機 械 床 掘	レキ質土	m ³	4	
		機 械 埋 戻	流用土	m ³	2	
		機 械 盛 土	流用土	m ³	4	
	残 土 処 理			式	1	
		残 土	レキ質土	m ³	40	
	基 面 整 正			式	1	
		基 面 整 正	レキ質土	m ²	6	
	法 面 工					
		切 土 法 面 整 形		m ²	13	
		人 工 張 芝	植生シート 肥料袋ナシ 重ネット	m ²	13	

数 量 総 括 表 (2)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
構 造 物 工				式	1	
	柵 工			式	1	
		手 摺 工	P種 H=0.85	式	1	L=30m
		ガ - ドパイプ工	P種 転落防止柵 4 段 H=1.10m	m	37	
	六地蔵移設工					
		崩 れ 石 積	旧石材使用	m ²	11	
		石 積 基 礎		m	10	
		六 地 蔵 設 置		式	1	
舗 装 工				式	1	
	アスファルト 舗 装			式	1	
		表 層	再生密粒度As13 t=4cm	m ²	195	
		上 層 路 盤	粒度調整碎石 M-30, t=10cm	m ²	195	
付 属 施 設 工				式	1	
	駐車枠区画線			式	1	
		溶 融 式 区 画 線	実 線 白 10 c m	m	100	
		溶 融 式 区 画 線	文 字 白 10 c m	m	12	
	車 止 工					
		駐 車 ブ ロ ッ ク	W180×H120× L580	個	16	

数 量 総 括 表 (3)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
構造物撤去工				式	1	
	構造物取壊し 工			式	1	
		コンクリ - ト	無筋コンクリ - ト	m ³	2	
		舗装版取壊し	C o , t=10cm	m ²	20	
		石 積 取 壊 し		m ³	4	A=11.0
	運 搬 処 理 工			式	1	
		コ ン ク リ - ト 殻 運 搬 処 理	無筋・有筋	m ³	4	
処 分 費				式	1	
	処 分 費 (直 工 費)			式	1	
		建設産業廃棄物 受 入 料 金	鉄筋コンクリ - ト殻	m ³	1	
		建設産業廃棄物 受 入 料 金	無筋コンクリ - ト殻	m ³	3	
準 備 費				式	1	
	伐 木 工			式	1	
		伐 木 工	伐 採 ・ 抜 根	m ²	30	
	運 搬 工			式	1	
		運 搬 工		m ²	30	
	処 分 工			式	1	
		処 分 費	枝葉・幹	空m ³	5	
		処 分 費	根株	空m ³	5	

§ 2 . 土 工 数 量 計 算 書

道 路 土 工 数 量 集 計 表

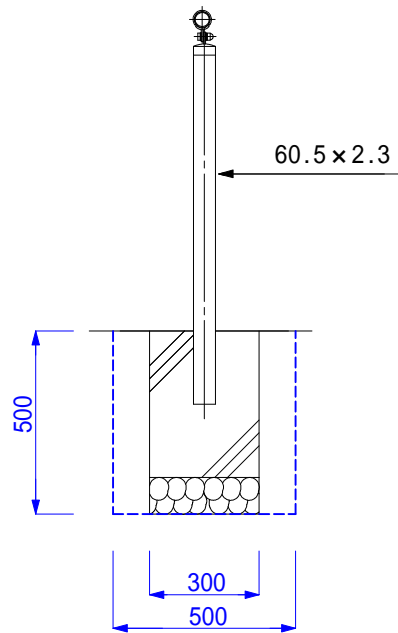
1式当り

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量
掘 削 工			式	1.0
	機 械 掘 削	レキ質土	m ³	41
作 業 土 工			式	1.0
	人 力 床 堀	レキ質土	m ³	4
	人 力 埋 戻	流用土	m ³	3
	機 械 床 堀	レキ質土	m ³	4
	機 械 埋 戻	流用土	m ³	2
	機 械 盛 土	流用盛土	m ³	4
残 土 処 理			式	1.0
	残 土	レキ質土	m ³	40
基 面 整 正			式	1.0
	基 面 整 正	レキ質土	m ²	6
法 面 工				
	切 土 法 面 整 形		m ²	13
	人 工 張 芝	植生シート 肥料袋ナシ 一重ネット	m ²	13

道路土工集計					
掘削工					
機械掘削	V = 土工数量計算書(平均断面計算)より	41.32	m ³	41.3	
作業土工					
手摺基礎工					
人力床掘	計算図より	V =	2.00	m ³	
人力埋戻	計算図より	V =	1.28	m ³	
ガ - ドパイプ基礎工					
人力床掘	計算図より	V =	2.20	m ³	
人力埋戻	計算図より	V =	1.41	m ³	
人力床掘計	2.00+2.20	V =	4.20	m ³	4.2
人力埋戻計	1.28+1.41	V =	2.69	m ³	2.7
六地蔵移設					
崩れ石積基礎工					
機械床掘	計算図より	V =	4.26	m ³	4.3
機械埋戻	計算図より	V =	1.74	m ³	1.7
機械盛土	計算図より	V =	4.14	m ³	4.1
基盤整形	計算図より	A =	6.14	m ²	6.1
残土処理					
	掘削+作業土工床掘				
	41.32+2.00+2.20+4.26	V =	49.78	m ³	
	埋戻+盛土				
	1.28+1.41+1.74+4.14	V =	8.57	m ³	
	残土				
	49.78- (8.57 ÷ 0.9)	V =	40.25	m ³	40.3

作 業 土 工 (手 摺 工 基 礎 工)

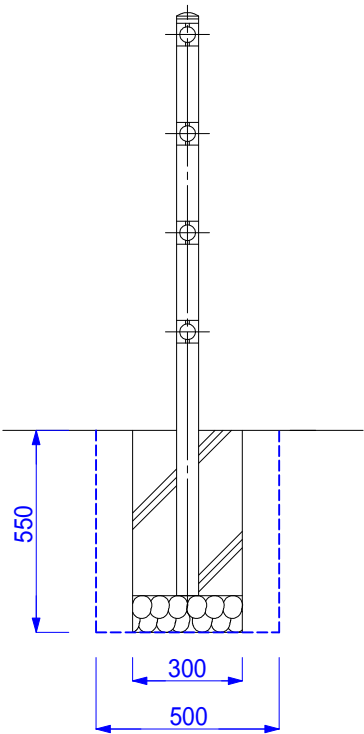
(1式当り)
16個



名 称	計 算	単位	数 量
人力床掘	$V = 0.50 \times 0.50 \times 0.50 \times 16 \text{ 個} = 2.000$	m ³	2.00
人力埋戻し	$V = 2.000 - (0.3 \times 0.3 \times 0.5 \times 16) = 1.280$	m ³	1.28

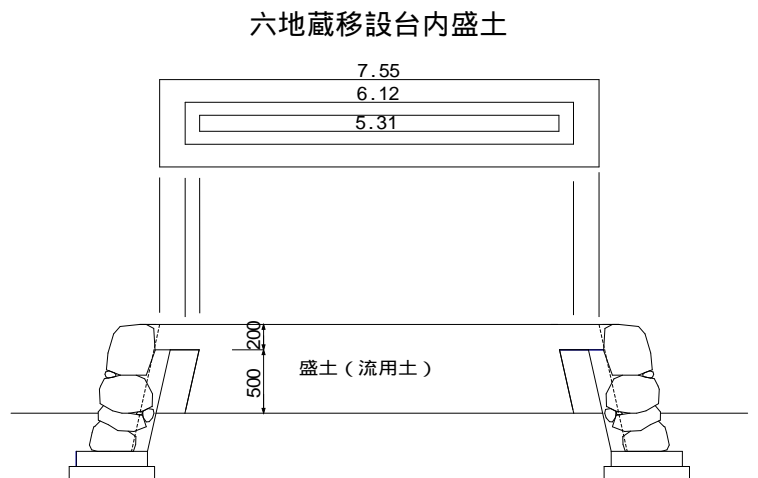
作 業 土 工
(ガ - ドパイプ工基礎工)

(1式当り)
16個



名 称	計	単位	数 量
人力床掘	$V = 0.50 \times 0.50 \times 0.55 \times 16 \text{ 個} = 2.200$	m ³	2.20
人力埋戻し	$V = 2.200 - (0.30 \times 0.30 \times 0.55 \times 16) = 1.408$	m ³	1.41

(1式当り)



名 称	計 算	単位	数 量
機械床堀	$V = 0.52 \times 0.80 \times 10.240 = 4.260$	m ³	4.26
機械埋戻	$V = 4.26 - ((0.42 \times 0.3 + 0.5 \times 0.12 + 0.6 \times 0.1) \times 10.24) = 1.741$	m ³	1.74
基盤整形 (土砂)	$A = 0.60 \times 10.24 = 6.144$	m ²	6.14
六地蔵台内盛土	$V = (7.55 + 5.31) \times 1/2 \times 0.2 + (5.31 + 6.12) \times 1/2 \times 0.5 = 4.144$	m ²	4.14

法

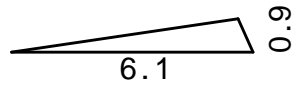
面

工

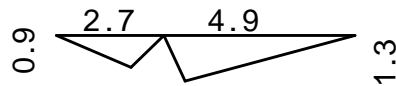
(1式当り)

切土法面整形、人口張芝

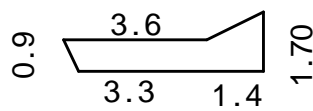
NO.0付近右



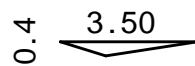
+15.0付近右



+15.0付近左



+15.0付近左



名 称

計

算

単位

数 量

切土法面整形

A =

$$6.1 \times 0.9 \times 1/2$$

=

$$2.745$$

$$2.7 \times 0.9 \times 1/2 + 4.9 \times 1.3 \times 1/2$$

=

$$4.400$$

$$(3.6 + 3.3) \times 1/2 \times 0.9 + (1.7 + 0.9) \times 1/2 \times 1.4$$

=

$$4.925$$

$$3.5 \times 0.4 \times 1/2$$

=

$$0.700$$

計

$$12.770$$

m²

$$12.77$$

人工張芝

計

$$12.770$$

m²

$$12.77$$

道路土工数量計算書

[illegible]

§ 3 . 構造物工数量計算書

1式当り

[illegible]

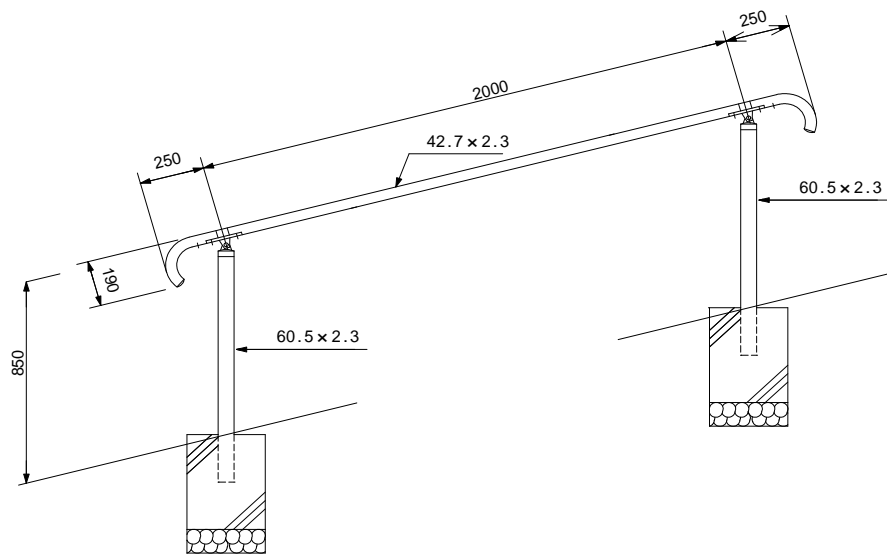
構 造 物 工 数 量 調 書

[illegible]

柵工（手摺工）

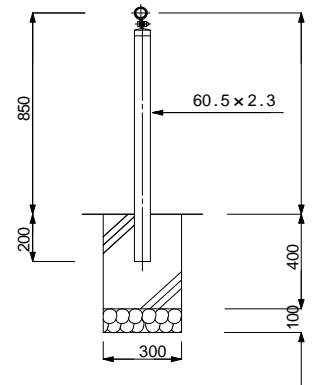
1.0式(30m当り)

柵工（手摺工）



基礎工

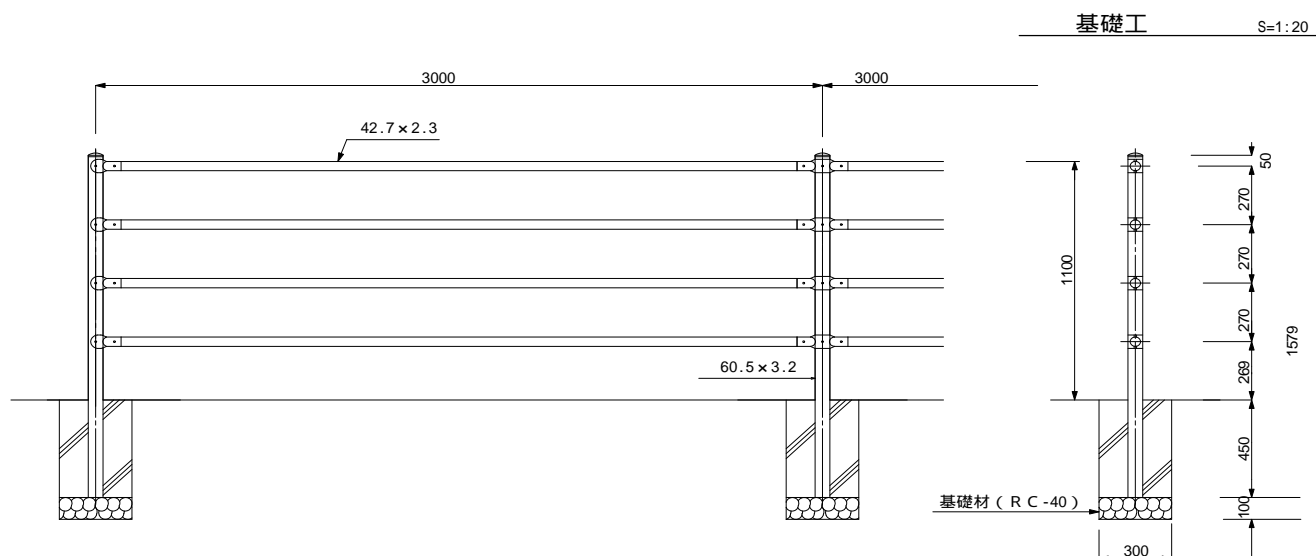
S=1:20



名 称	計 算	単位	数 量
手摺（P種）	N= 30m 樹脂コ - ト仕上げ （3朝日スチ - ル H R - S 8.5相当品）	m	30.00
材料			
端末柱構成	本 = 2.0	本	2.0
中間柱構成	本 = 14.0	本	14.0
スパン構成（2m）	スパン = 15.0	スパン	15.0
	別添見積書より		
手摺基礎工			
基礎ブロック	個 300 × 300 × 400	個	16.0
基礎材	m ² R C -40 10 c m 300 × 300 × 16 =	m ²	1.44

柵工（ガ - ドパイプ工）

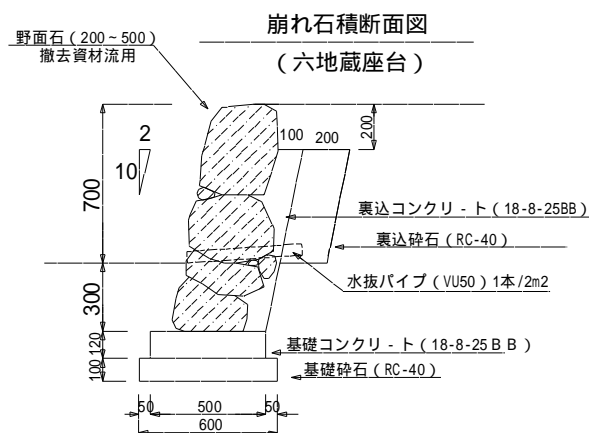
(10m当り)



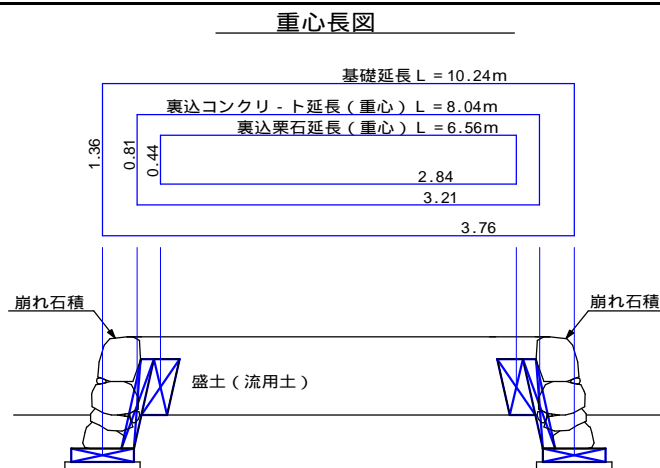
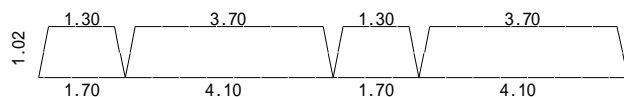
名 称	計 算	単 位	数 量
ガードパイプ	P 種 転落防止柵 H = 1.10m 4段	m	10.00
手摺基礎工			
基礎ブロック	個 300 x 300 x 450	個	4.1
基礎材	m ² R C -40 10 c m 300 x 300 x 4.1 =	m ²	0.37

六地蔵移設工（崩れ石積）

(1.0式当り)



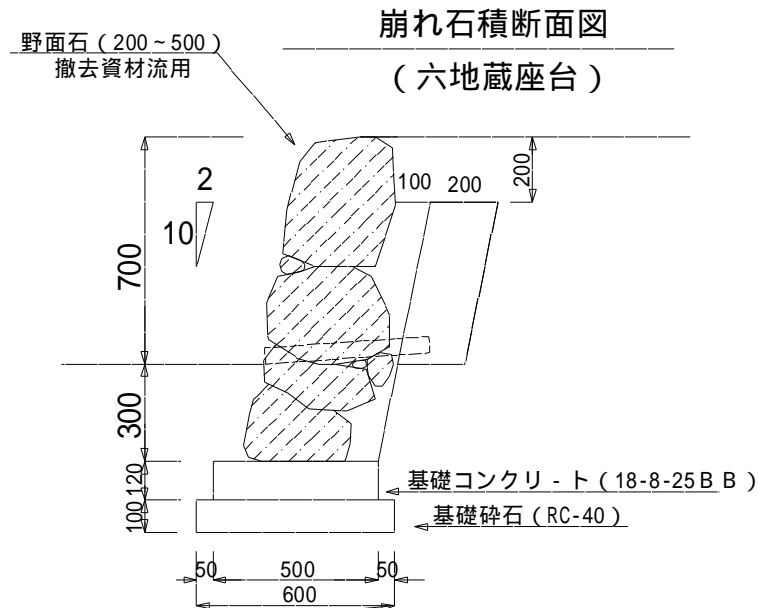
崩れ石積展開図
(六地蔵座台)



名 称	計	算	単位	数 量
崩れ石積 200～500	$A = (1.7+1.3) \div 2 \times 1.02 \times 2 + (4.1+3.7) \div 2 \times 1.02 \times 2$	$= 11.016$	m ²	11.02
裏込コンクリート 18-8-25BB	$V = 0.100 \times 0.800 \times 8.04$	$= 0.643$	m ³	0.64
同上型枠	$A = 0.800 \times 8.04$	$= 6.432$	m ²	6.43
裏込砕石 RC-40	$V = 0.200 \times 0.500 \times 6.56$	$= 0.656$	m ²	0.66
水抜き V U 50	$L = 11.02 \times 1\text{本}/2\text{m}^2 \times 0.50$	$= 2.755$	m	2.76

六地蔵移設工（崩れ石基礎工）

(1.0式当り)



名 称	計 算	単位	数 量
基礎コンクリート 18-8-25BB	$V = 0.500 \times 0.120 \times 10.24 = 0.614$	m ³	0.61
同上型枠	$A = 0.12 \times 2 \times 10.24 = 2.458$		2.46
砕石基礎 RC-40, t=10cm	$A = 0.600 \times 10.240 = 6.144$	m ²	6.14
基面整正 (土砂)	$A = 0.600 \times 10.240 = 6.144$	m ²	6.14
六地蔵設置 六地蔵据付	地蔵据付 7体 1体 平均170 K g $170 \times 7 = 1190 \text{ K g}$	式	1.0
参拝台移設	参拝台 1基 $0.15 \times 0.15 \times 2.0 \times 2.8$ (安山岩) = 126 K g	式	1.0
碑移設	碑 1基 $0.2 \times 0.2 \times 2.5 \times 2.8 = 0.28 \text{ t}$ 280 K g	式	1.0

§ 4 . 舖 装 工 数 量 計 算 書

1式当り

[illegible]

§ 5 . 付属施設工 数 量 計 算 書

1式当り

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量
-----	-----	-----	-----	-----

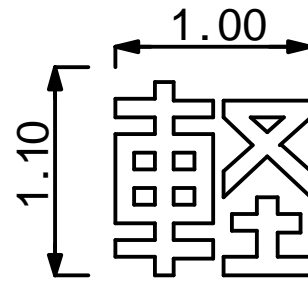
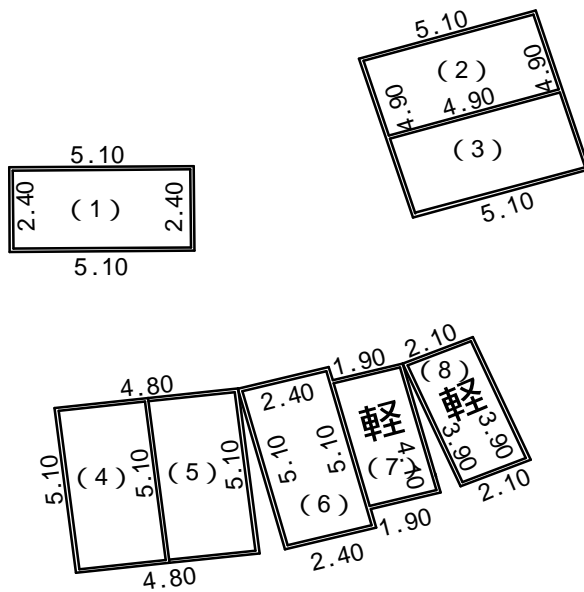
[illegible]

区

画

線

(1式当り)



W = 100

名 称	計 算	単位	数 量
白線 実線W=10	$L = (1) \quad 5.1+5.1+2.4+2.4 = 15.00$ $(2)(3) \quad 5.1+4.9+5.1+4.9+4.9 = 24.90$ $(4)(5) \quad 5.1+5.1+5.1+4.8+4.8 = 24.90$ $(6)(7) \quad 5.1+5.1+4.1+2.4+1.9+2.4+1.9 = 22.90$ $(8) \quad 3.9+3.9+2.1+2.1 = 12.00$ $L = 99.70$	m m m m m m m	
字(軽) 実線W=10	$L = 6.07 \times 2$ $L = 12.14$ $\text{計} \quad 111.84$	m m	111.8

車

止

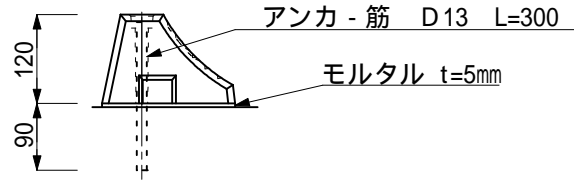
工

(1本当り)

車止工工法図 (車止ブロック) 1/10

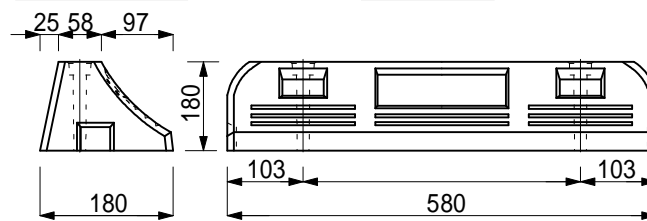
(W180×H120×L580)

側面図



断面図

正面図



名 称

計

算

単位

数 量

車止工

車止ブロック

ブロック 120×180×580

= 1.000

個

1.00

敷モルタル

1:03 0.18×0.58×0.002

= 0.0004

m

0.001

アンカ-筋

D13 0.3×2
0.6×0.995 Kg/m

= 0.6

m

0.60

= 0.597

Kg

0.60

§ 6 . 構造物撤去工数量計算書

構造物撤去工数量集計表

1式当り

[illegible]

コンクリート取壊し

(1式当り)

撤去、取壊し、伐採平面図参照

名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート取壊し	(撤去工平面図より)		
コンクリート取壊し 鉄筋コンクリート (コンクリート塀)	小屋基礎、小屋屋根 0.8896+0.0954+0.1368 = 1.122	m ³	1.12
コンクリート取壊し 無筋コンクリート	小屋壁 0.2656+0.4240+0.6480 = 1.338	m ³	1.34
	コンクリート取壊し(無筋) 合計 = 2.460 軽微な鉄筋のため取壊しは無筋で計上、処理は有筋	m ³	2.46

舗装版破碎 (C o)

(1式当り)

撤去工平面図より

名 称	計 算	単位	数 量
舗装版破碎	(撤去工平面図より)		
舗装版Co破碎) t =10cm	A = V = 19.50 × 0.1	m ² m ³	19.50 1.95

石 積 取 壊 （ 六 地 蔵 ）

(1式当り)

石積展開図より

名 称	計 算	単位	数 量
石積取壊し 空積み 控30～50	石積展開図より	m ²	11.00
	$V=11.02 \times 0.40$ (平均40cm)	m ³	4.41
	処分については現地内流用		

運 搬 処 分 (1式当り)			
撤去、取壊し、伐採平面図参照			
名 称	計 算	単位	数 量
運搬処分工			
鉄筋コンクリート 殻運搬、処理		m ³	1.12
無筋コンクリート 殻運搬、処理	V = 1.34 (小屋) + 1.95 (舗装版) =	m ³	3.29
コンクリート 殻運搬 (無筋・有)	合計 1.12 + 3.29 =	m ³	4.41

§ 7 . 間 接 費

1式当り

[illegible]