

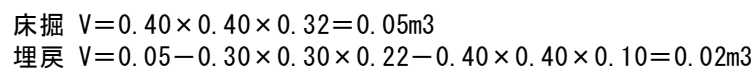
防護柵工数量集計表

[illegible]

作業土工計算書

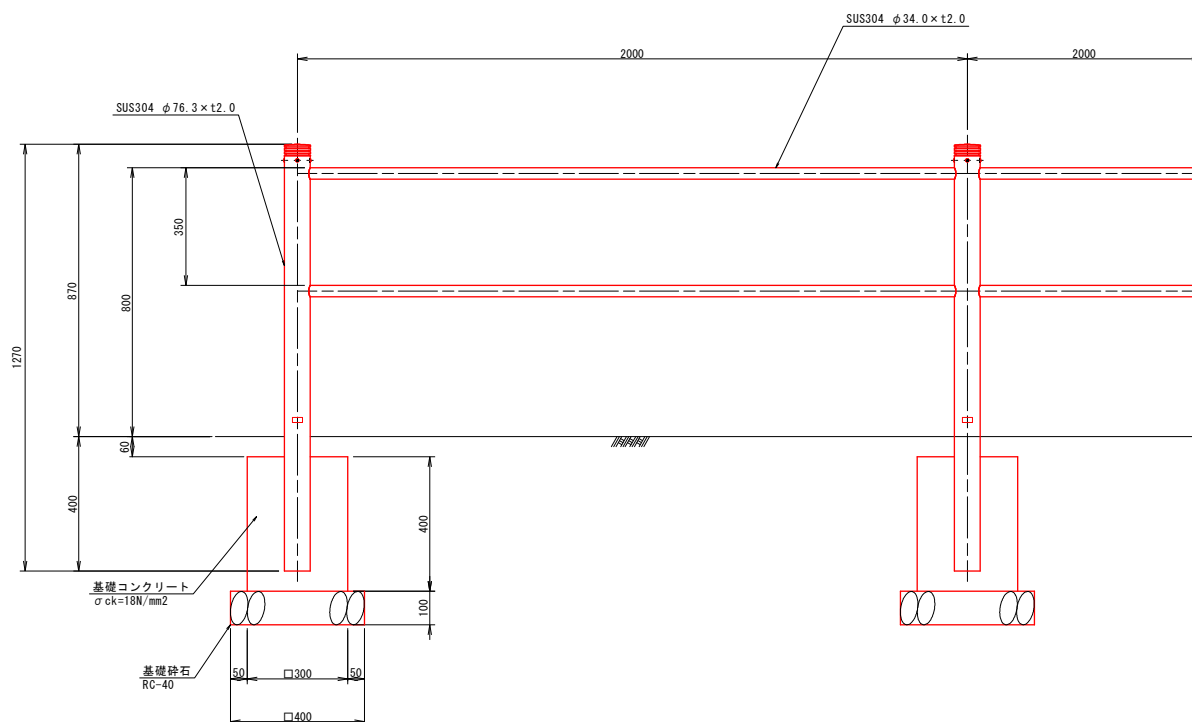
	入力数値(単位当たり)			算出数値		
名称	延長・箇所	床掘り(m2)	埋戻し(m2)	床掘り(m3)	埋戻し(m3)	備考
2号横断防止柵	6	0.05	0.02	0.3	0.1	12.0/2.0=6箇所
合 計				0.3	0.1	

2号横断防止柵 S=1:20



防護柵工：2号横断防止柵(H=800)

構造図

[illegible]

標識工数量集計表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
作業土工					タクシー ロータリー
	床掘り	土砂	m ³	0.7	
	埋戻し	最大埋戻幅1m未満	m ³	0.1	
小型標識工					
	降車専用案内板		基	2	
	身障者乗降場案内板		基	1	
標識移設工					
	標識移設	路側式, 単柱式	箇所	3	

作業土工計算書

名称	入力数値(単位当たり)			算出数値		備考
	延長・箇所	床掘り(m2)	埋戻し(m2)	床掘り(m3)	埋戻し(m3)	
降車専用案内板	2.0	0.3	0.07	0.6	0.1	
身障者駐車場案内板	1.0	0.1	0.01	0.1	0.01	
小計				0.7	0.1	
合 計				0.7	0.1	

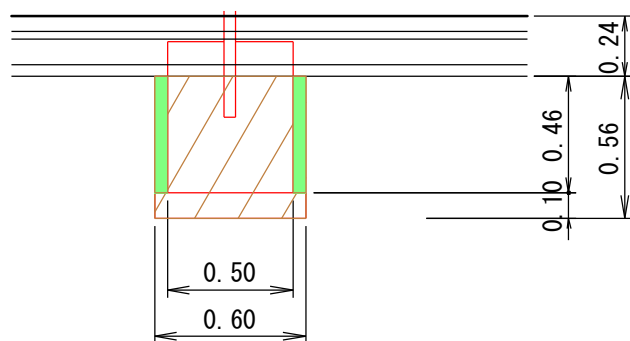
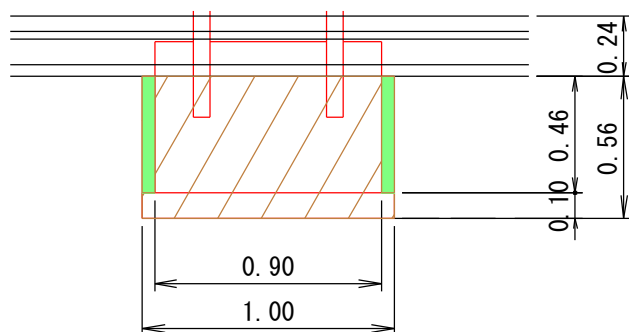
標識工数量計算書

タクシーロータリー

(作業土工)

降車専用案内板

S=1:30



床掘 $V=1.00 \times 0.60 \times 0.56=0.3\text{m}^3$

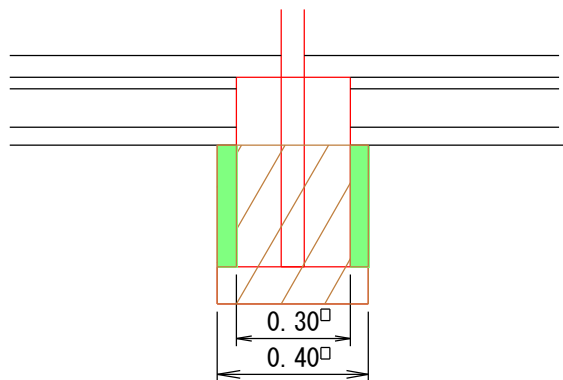
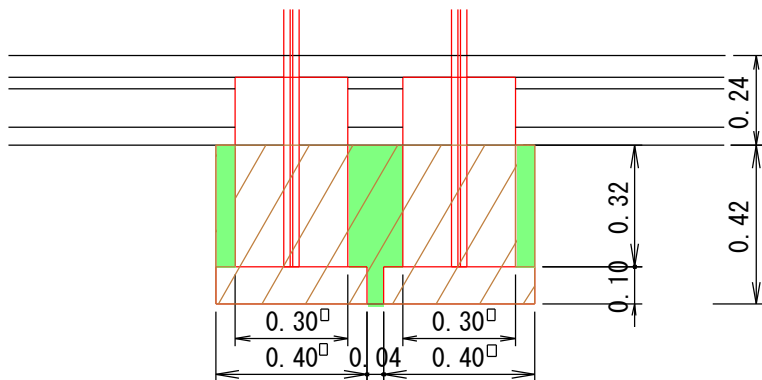
埋戻 $V=0.3-(0.30 \times 0.30 \times 0.32+0.40 \times 0.40 \times 0.10) \times 2=0.07\text{m}^3$



土工延長 N=2箇所

身障者駐車場案内板

S=1:20



床掘 $V=0.84 \times 0.40 \times 0.42=0.1\text{m}^3$

埋戻 $V=0.1-(0.30 \times 0.30 \times 0.32+0.40 \times 0.40 \times 0.10) \times 2=0.01\text{m}^3$



土工延長 N=1箇所

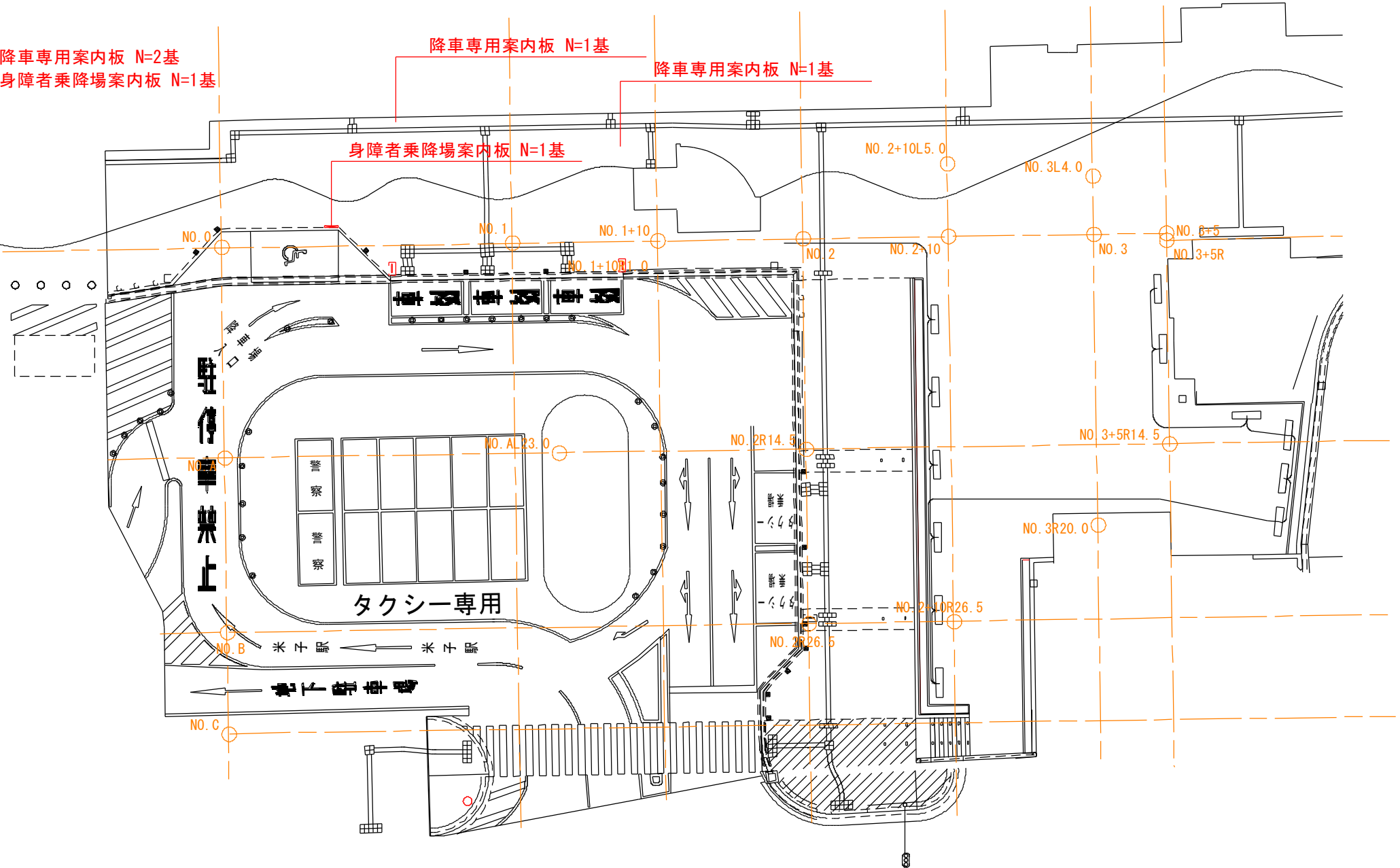
タクシーロータリー

降車専用案内板 N=2基
身障者乗降場案内板 N=1基

降車専用案内板 N=1基

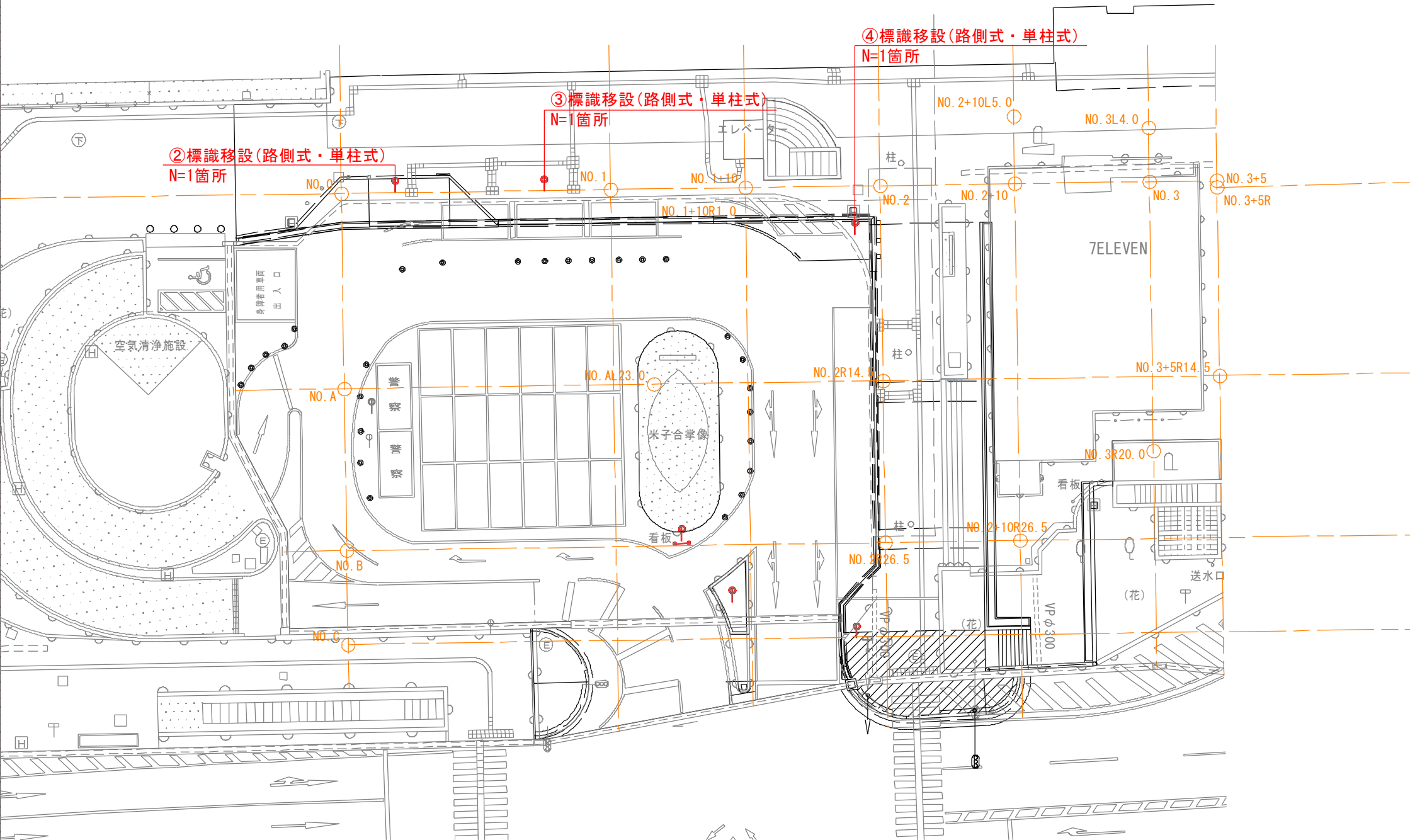
降車専用案内板 N=1基

身障者乗降場案内板 N=1基



標識移設工数量計算書_{S=1:250}
タクシーロータリー
(標識)

路側式・単柱式 N=3箇所



②標識移設(路側式・単柱式)
N=1箇所

③標識移設(路側式・単柱式)
N=1箇所

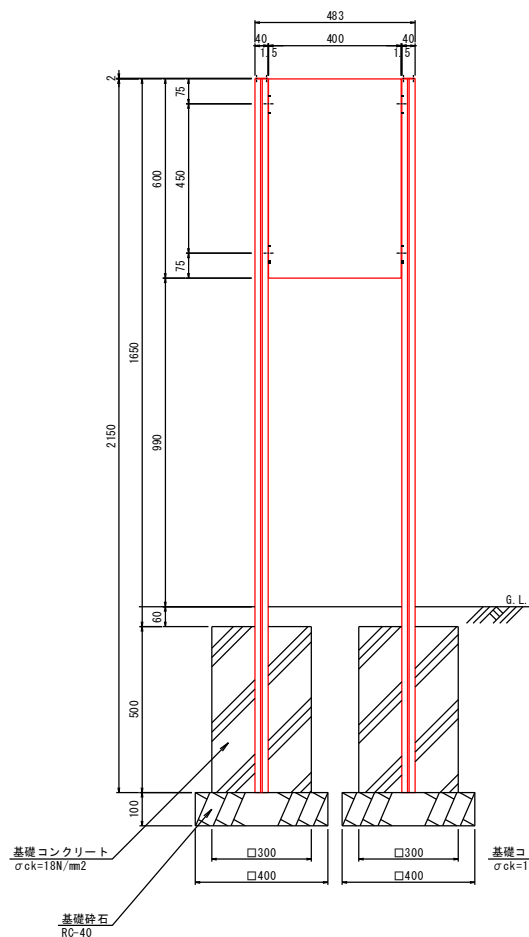
④標識移設(路側式・単柱式)
N=1箇所

標識工：身障者駐車場案内板

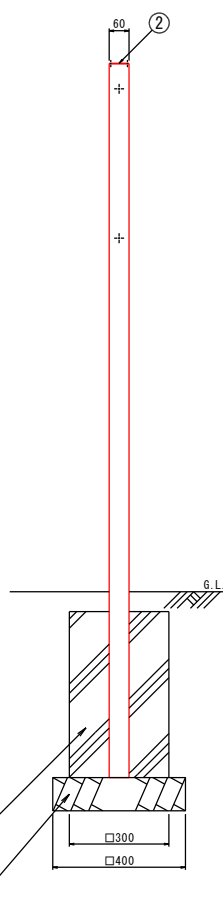
断面図



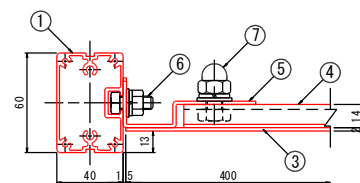
正面图



側面図



断面詳細図



表示板

[illegible]

標識工： 降車専用案内板

[illegible][illegible]

区画線工数量計算書

タクシーロータリー

溶融式区画線

規格：記号, 溶融式シート

单 位：箇所

[illegible]

区画線工数量計算書(3) S=1:250

タクシーロータリー

(矢印・記号・文字)

貼付シートN=1箇所

訳前交番

貼付シート
(身障者マーク・1.3×1.1 N=1箇所)

NO. 2+10L5. 01

NO. 3L4.0

NO. 3+5

NO. 3+5R

柱

柱

7ELEVEN

NO. 3+5R14.5

NO. 3R20.0

NO. 2+10R26.5

NO. 2R26.5

VP ϕ 300

(花)

送水

NO. 0

NO. 1

NO. 1+10

NO. 1+10R1.0

NO.

NO. 2+10

NO. 3

NO. A

NO. AL23.0

NO. 2R14.5

米子駅  米子駅

NO. C

タクシー専用

付属施設工数量集計表

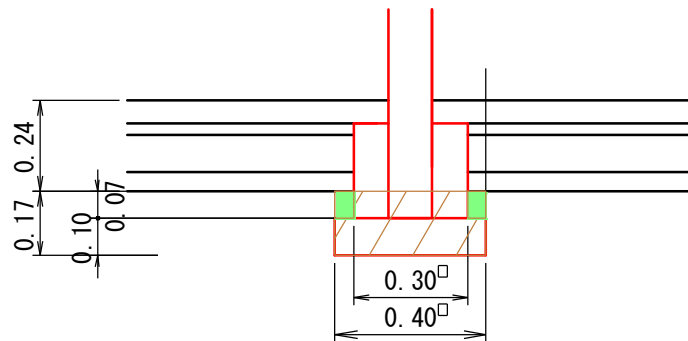
種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
作業土工					タクシー ロータリー
	床掘り	土砂	m ³	224.4	
	埋戻し	最大埋戻幅1m未満	m ³	192.2	
付属施設工					
	接続シェルターA		式	1	
	接続シェルターB		式	1	
	身障者シェルター		式	1	
	降車シェルター		式	1	
	1号車止め	H=790	本	5	
	2号車止め	H=850	本	4	
	照明灯	H=10.0 再塗装	基	2	

作業土工計算書

名称	入力数値(単位当たり)			算出数値		備考
	延長・箇所	床掘り(m2)	埋戻し(m2)	床掘り(m3)	埋戻し(m3)	
1号車止め	5.0	0.03	0.01	0.2	0.05	
2号車止め	4.0	0.01	0.001	0.04	0.002	
小計				0.2	0.05	
シェルター				224.2	192.1	シェルター集計 表参照
小計				224.2	192.1	
合 計				224.4	192.2	

附属施設工数量計算書 タクシーロータリー (作業土工)

1号車止め $S=1:20$

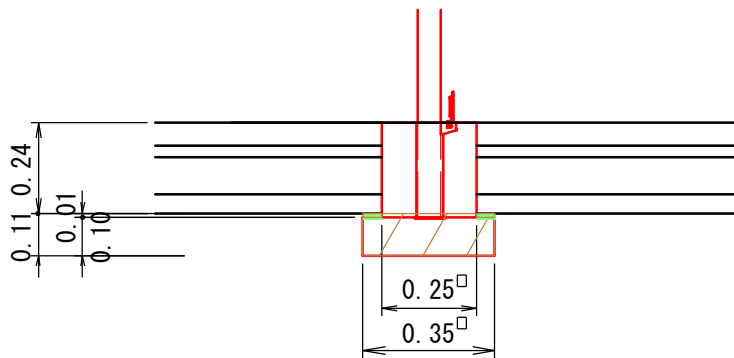


床掘	
埋戻	

土工延長 N=5箇所

$$\begin{aligned} \text{床掘 } V &= 0.40 \times 0.40 \times 0.17 = 0.03\text{m}^3 \\ \text{埋戻 } V &= 0.03 - 0.30 \times 0.30 \times 0.07 - 0.40 \times 0.40 \times 0.10 = 0.01\text{m}^3 \end{aligned}$$

2号車止め $S=1:20$



床掘	
埋戻	

土工延長 N=4箇所

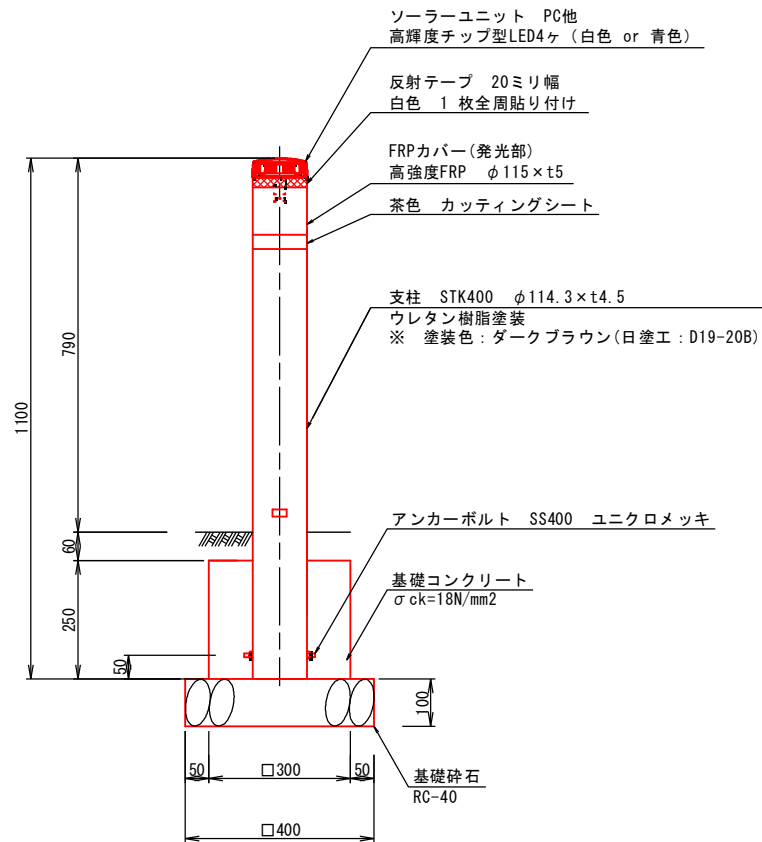
$$\begin{aligned} \text{床掘 } V &= 0.35 \times 1.35 \times 0.11 = 0.013\text{m}^3 \\ \text{埋戻 } V &= 0.013 - 0.25 \times 0.25 \times 0.01 - 0.35 \times 0.35 \times 0.10 = 0.001\text{m}^3 \end{aligned}$$

タクシーロータリー

本下遊事業

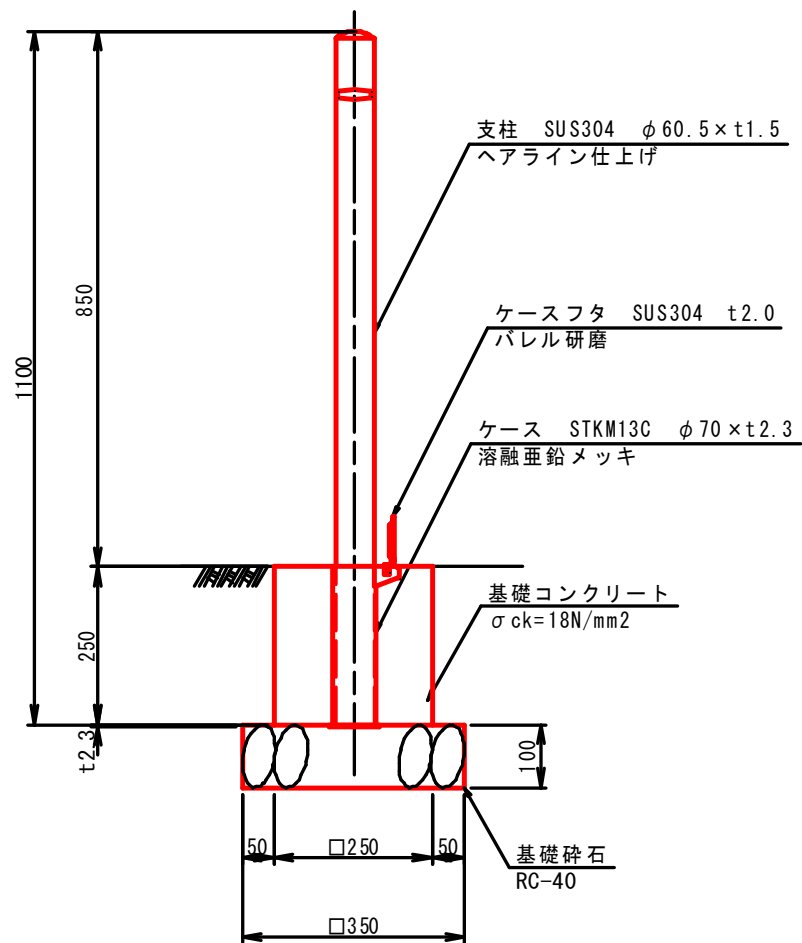
付属施設工： 1号車止め (H=790)

構造図

[illegible]

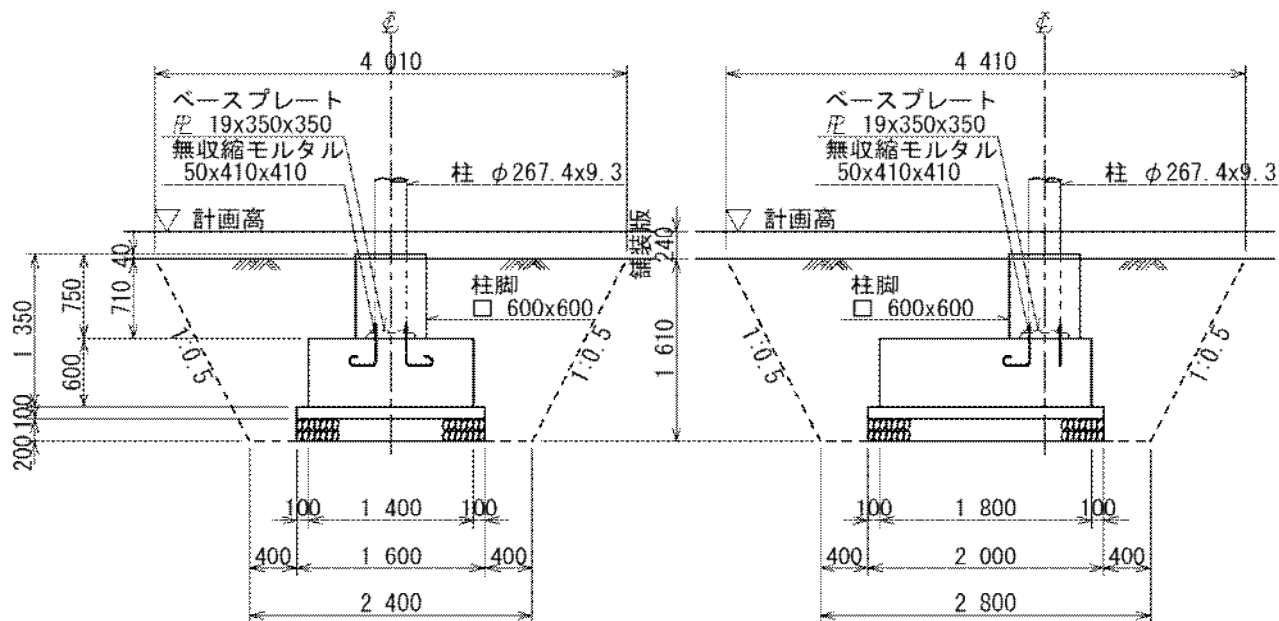
付属施設工： 2号車止め (H=850)

構造図

[illegible]

§ 1. 接続シェルター A・B 数量計算

1.1 形状



柱 : $\phi - 267.4 \times 9.3 \text{ mm}$

$$A_c = 0.0562 \text{ m}^2$$

ベースプレート :

$$PL - 19 \times 350 \times 350 \text{ mm}$$

$$h_c = +0.050 \text{ m (コンクリート上面より)}$$

無収縮モルタル : $50 \times 410 \times 410 \text{ mm}$ ($\angle b = 30 \text{ mm}$)

コンクリート根巻き :

$$600 \times 600 \times 750 \text{ mm}$$

$$A_n = 0.3600 \text{ m}^2$$

コンクリート : $B_c = 1.400 \text{ m}$

基礎形状 : $L_c = 1.800 \text{ m}$

$$H_c = 0.600 \text{ m}$$

基礎形状 : $1.600 \times 2.000 \text{ m}$

$$\text{基礎コンクリート } h_l = 0.100 \text{ m}$$

$$\text{砕石 } h_b = 0.200 \text{ m}$$

基数 : $N = 3 \text{ 基}$

$$\text{舗装版厚} : D_p = 0.240 \text{ m}$$

$$\text{土被り} : D_s = 0.200 \text{ m}$$

$$\text{床掘高} : D_E = 1.610 \text{ m}$$

$$\text{床掘勾配} : 1:n_E = 1:0.5$$

$$\text{床掘余裕} : b_E = 0.500 \text{ m}$$

1.2 数量集計表

種別	細目	規格・寸法		単位	数量	
					単位当り	3基当り
作業土工	床掘	機械・土砂		m ³	18.9	56.7
	埋戻し	最大埋戻幅 1m 以上4m 未満		m ³	16.2	48.6
コンクリート基礎工	コンクリート	$\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$		m ³	1.7	5.1
	全上型枠	鉄筋構造物		m ²	5.6	16.8
	鉄筋 (SD345)	D13		kg	95.	285.
		D16～D25	D16	//	—	—
			D19	//	38.	114.
			小 計	//	38.	114.
		合 計		//	133.	399.
	機械式鉄筋定着工法	D13 $0 < L \leq 1\text{m}$ 参考:Head-bar		箇所	5.	15.
	無収縮モルタル	プレミックスタイプ		m ³	0.01	0.03
基礎工	均しコンクリート	$\sigma_{ck} = 18 \text{ N/mm}^2$		m ³	0.3	0.9
	全上型枠	均し型枠		m ²	0.7	2.1
	基礎碎石	t=20cm , RC-40		m ²	3.2	9.6
				(m ³)	(0.6)	(1.8)

1.3 数量計算

1.3.1 作業土工

(1) 床掘

$$\begin{aligned}
 V_E &= 1/6 \times \{2.40 \times 4.41 + 2.80 \times 4.01 + 2 \times (2.40 \times 2.80 + 4.01 \times 4.41)\} \times 1.61 \\
 &= 18.9 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

(2) 埋戻し

$$V_b = 18.9 - 2.73 = 16.2 \text{ m}^3$$

控除体積

柱脚	: $0.60 \times 0.60 \times 0.71$	=	0.26
コンクリート基礎	: $1.40 \times 1.80 \times 0.60$	=	1.51
均しコンクリート	: $1.60 \times 2.00 \times 0.10$	=	0.32
基礎碎石	: $1.60 \times 2.00 \times 0.20$	=	0.64
		V	= 2.73 m ³

1.3.2 コンクリート基礎工

(1) コンクリート ($\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$)

	計算式	数量 (m^3)
柱脚	$0.60 \times 0.60 \times 0.75$	0.27
柱	-0.0562×0.68	-0.04
ベースプレート	$-0.35 \times 0.35 \times 0.019$	0.00
無収縮モルタル	$-0.41 \times 0.41 \times 0.05$	-0.01
柱脚小計		0.22
コンクリート基礎	$1.40 \times 1.80 \times 0.60$	1.51
コンクリート合計		1.73

(2) 全上型枠 (鉄筋構造物)

	計算式	数量 (m^2)
柱脚	$2 \times (0.60 + 0.60) \times 0.75$	1.80
コンクリート基礎	$2 \times (1.40 + 1.80) \times 0.60$	3.84
型枠合計		5.64

(3) 鉄筋 (SD345)

		鉄筋重量 (kg)
D13		95.
D16 ～ D25	D16	—
	D19	38.
	小 計	38.
合 計		133.

(3) 機械式鉄筋定着工法 (D13 $0 < L \leq 1\text{m}$) 参考: Head-bar

$$N = 5 \text{ 箇所}$$

(4) 無収縮モルタル (プレミックスタイプ)

$$V = 0.41 \times 0.41 \times 0.05 = 0.01 \text{ m}^3$$

1.3.3 基礎工

(1) 均しコンクリート ($\sigma_{ck} = 18 \text{ N/mm}^2$)

$$V = 1.60 \times 2.00 \times 0.10 = 0.32 \text{ m}^3$$

(2) 全上型枠 (均し型枠)

$$A = 2 \times (1.60 + 2.00) \times 0.10 = 0.72 \text{ m}^2$$

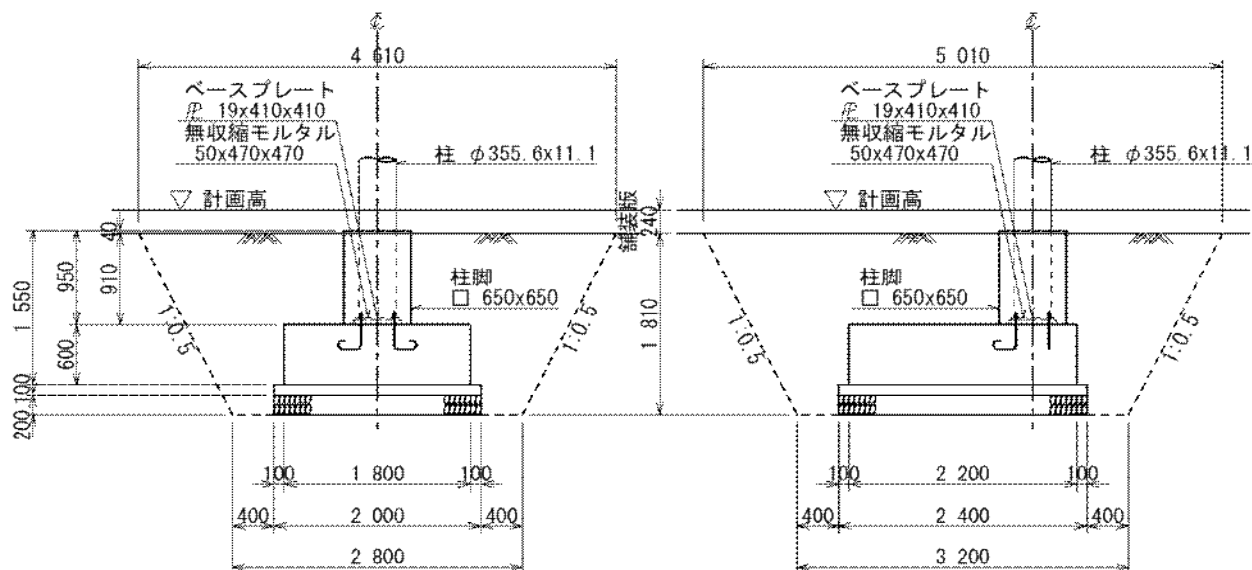
(3) 基礎砕石 (t=20cm, RC-40)

$$A = 1.60 \times 2.00 = 3.2 \text{ m}^2$$

$$V = 1.60 \times 2.00 \times 0.20 = 0.64 \text{ m}^3$$

§ 2. 身障者シェルター 数量計算

2.1 形状



柱 : $\phi - 355.6 \times 11.1 \text{ mm}$

$$A_c = 0.0993 \text{ m}^2$$

ベースプレート :

$$\text{PL} - 19 \times 410 \times 410 \text{ mm}$$

$$h_c = +0.050 \text{ m (コンクリート上面より)}$$

無収縮モルタル : $50 \times 470 \times 470 \text{ mm}$ ($\angle b = 30 \text{ mm}$)

コンクリート根巻き :

$$650 \times 650 \times 950 \text{ mm}$$

$$A_n = 0.4225 \text{ m}^2$$

コンクリート : $B_c = 1.800 \text{ m}$

基礎形状 : $L_c = 2.200 \text{ m}$

$$H_c = 0.600 \text{ m}$$

基礎形状 : $2.000 \times 2.400 \text{ m}$

$$\text{基礎コンクリート } h_l = 0.100 \text{ m}$$

$$\text{砕石 } h_b = 0.200 \text{ m}$$

基数 : $N = 3 \text{ 基}$

舗装版厚 : $D_p = 0.240 \text{ m}$

土被り : $D_s = 0.200 \text{ m}$

床掘高 : $D_E = 1.810 \text{ m}$

床掘勾配 : $1:n_E = 1:0.5$

床掘余裕 : $b_E = 0.500 \text{ m}$

2.2 数量集計表

種別	細目	規格・寸法		単位	数量	
					単位当り	3基当り
作業土工	床掘	機械・土砂		m ³	28.	84.
	埋戻し	最大埋戻幅 1m 以上4m 未満		m ³	23.8	71.4
コンクリート基礎工	コンクリート	$\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$		m ³	2.7	8.1
	全上型枠	鉄筋構造物		m ²	7.3	21.9
	鉄筋 (SD345)	D13		kg	112.	336.
		D16～D25	D16	//	38.	114.
			D19	//	43.	129.
			小 計	//	81.	243.
		合 計		//	193.	579.
	機械式鉄筋定着工法	D13 $0 < L \leq 1\text{m}$ 参考:Head-bar		箇所	8.	24.
	無収縮モルタル	プレミックスタイプ		m ³	0.01	0.03
基礎工	均しコンクリート	$\sigma_{ck} = 18 \text{ N/mm}^2$		m ³	0.5	1.5
	全上型枠	均し型枠		m ²	0.9	2.7
	基礎碎石	t=20cm , RC-40		m ²	4.8	14.4
				(m ³)	(1.)	(3.)

2.3 数量計算

2.3.1 作業土工

(1) 床掘

$$\begin{aligned}
 V_E &= 1/6 \times \{2.80 \times 5.01 + 3.20 \times 4.61 + 2 \times (2.80 \times 3.20 + 4.61 \times 5.01)\} \times 1.81 \\
 &= 28. \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

(2) 埋戻し

$$V_b = 28.0 - 4.20 = 23.8 \text{ m}^3$$

控除体積

柱脚	: $0.65 \times 0.65 \times 0.91$	=	0.38
コンクリート基礎	: $1.80 \times 2.20 \times 0.60$	=	2.38
均しコンクリート	: $2.00 \times 2.40 \times 0.10$	=	0.48
基礎碎石	: $2.00 \times 2.40 \times 0.20$	=	0.96
	V	=	4.20 m ³

2.3.2 コンクリート基礎工

(1) コンクリート ($\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$)

	計算式	数量 (m ³)
柱脚	$0.65 \times 0.65 \times 0.95$	0.40
柱	-0.0993×0.88	-0.09
ベースプレート	$-0.41 \times 0.41 \times 0.019$	0.00
無収縮モルタル	$-0.47 \times 0.47 \times 0.05$	-0.01
柱脚小計		0.30
コンクリート基礎	$1.80 \times 2.20 \times 0.60$	2.38
コンクリート合計		2.68

(2) 全上型枠 (鉄筋構造物)

	計算式	数量 (m ²)
柱脚	$2 \times (0.65 + 0.65) \times 0.95$	2.47
コンクリート基礎	$2 \times (1.80 + 2.20) \times 0.60$	4.80
型枠合計		7.27

(3) 鉄筋 (SD345)

		鉄筋重量 (kg)
D13		112.
D16 ～ D25	D16	38.
	D19	43.
	小 計	81.
合 計		193.

(3) 機械式鉄筋定着工法 (D13 $0 < L \leq 1\text{m}$) 参考: Head-bar

$$N = 8 \text{ 箇所}$$

(4) 無収縮モルタル (プレミックスタイプ)

$$V = 0.47 \times 0.47 \times 0.05 = 0.01 \text{ m}^3$$

2.3.3 基礎工

(1) 均しコンクリート ($\sigma_{ck} = 18 \text{ N/mm}^2$)

$$V = 2.00 \times 2.40 \times 0.10 = 0.48 \text{ m}^3$$

(2) 全上型枠 (均し型枠)

$$A = 2 \times (2.00 + 2.40) \times 0.10 = 0.88 \text{ m}^2$$

(3) 基礎砕石 (t=20cm, RC-40)

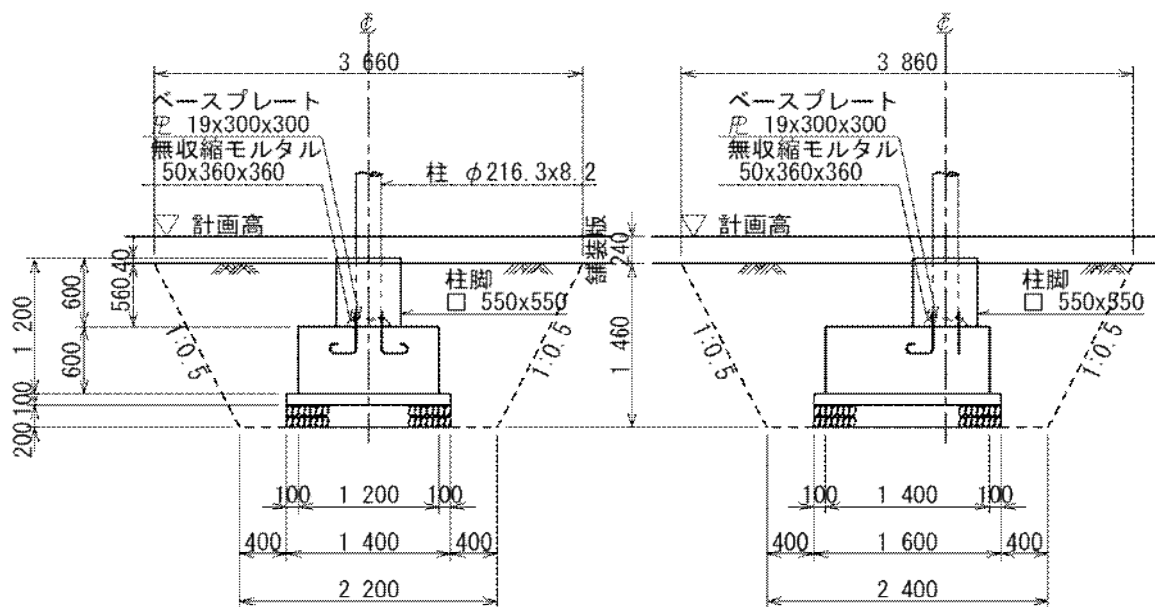
$$A = 2.00 \times 2.40 = 4.8 \text{ m}^2$$

$$V = 2.00 \times 2.40 \times 0.20 = 0.96 \text{ m}^3$$

§ 3. 降車シェルター (1) 数量計算

3.1 降車シェルター (1)

3.1.1 形状



柱 : $\phi - 216.3 \times 8.2 \text{ mm}$
 $A_c = 0.0367 \text{ m}^2$

ベースプレート :
 $PL - 19 \times 300 \times 300 \text{ mm}$
 $h_c = +0.050 \text{ m}$ (コンクリート上面より)

無収縮モルタル : $50 \times 360 \times 360 \text{ mm}$ ($\angle b = 30 \text{ mm}$)

コンクリート根巻き :
 $550 \times 550 \times 600 \text{ mm}$
 $A_n = 0.3025 \text{ m}^2$

コンクリート : $B_c = 1.200 \text{ m}$
 基礎形状 : $L_c = 1.400 \text{ m}$
 $H_c = 0.600 \text{ m}$

基礎形状 : $1.400 \times 1.600 \text{ m}$
 基礎コンクリート : $h_l = 0.100 \text{ m}$
 砕石 : $h_b = 0.200 \text{ m}$

基数 : $N = 5 \text{ 基}$

舗装版厚 : $D_p = 0.240 \text{ m}$
 土被り : $D_s = 0.200 \text{ m}$
 床掘高 : $D_E = 1.460 \text{ m}$
 床掘勾配 : $1:n_E = 1:0.5$
 床掘余裕 : $b_E = 0.500 \text{ m}$

3.1.2 数量集計表

種別	細目	規格・寸法	単位	数量	
				単位当り	5基当り
作業土工	床掘	機械・土砂	m ³	13.6	68.
	埋戻し	最大埋戻幅 1m 以上4m 未満	m ³	11.8	59.
コンクリート基礎工	コンクリート	$\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$	m ³	1.2	6.
	全上型枠	鉄筋構造物	m ²	4.4	22.
	鉄筋 (SD345)	D13	kg	69.	345.
		D16～D25	D16	〃	――
			D19	〃	23.
			小 計	〃	23.
		合 計	〃	92.	460.
	機械式鉄筋定着工法	D13 $0 < L \leq 1\text{m}$ 参考:Head-bar	箇所	6.	30.
	無収縮モルタル	プレミックスタイプ	m ³	0.01	0.05
基礎工	均しコンクリート	$\sigma_{ck} = 18 \text{ N/mm}^2$	m ³	0.2	1.
	全上型枠	均し型枠	m ²	0.6	3.
	基礎碎石	t=20cm , RC-40	m ²	2.2	11.
			(m ³)	(0.5)	(2.5)

3.1.3 数量計算

3.1.3.1 作業土工

(1) 床掘

$$\begin{aligned}
 V_E &= 1/6 \times \{2.20 \times 3.86 + 2.40 \times 3.66 + 2 \times (2.20 \times 2.40 + 3.66 \times 3.86)\} \times 1.46 \\
 &= 13.6 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

(2) 埋戻し

$$V_b = 13.6 - 1.85 = 11.8 \text{ m}^3$$

控除体積

柱脚	: $0.55 \times 0.55 \times 0.56$	=	0.17
コンクリート基礎	: $1.20 \times 1.40 \times 0.60$	=	1.01
均しコンクリート	: $1.40 \times 1.60 \times 0.10$	=	0.22
基礎碎石	: $1.40 \times 1.60 \times 0.20$	=	0.45
	V	=	1.85 m ³

3.1.3.2 コンクリート基礎工

(1) コンクリート ($\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$)

	計算式	数量 (m ³)
柱脚	$0.55 \times 0.55 \times 0.60$	0.18
柱	-0.0367×0.53	-0.02
ベースプレート	$-0.30 \times 0.30 \times 0.019$	0.00
無収縮モルタル	$-0.36 \times 0.36 \times 0.05$	-0.01
柱脚小計		0.15
コンクリート基礎	$1.20 \times 1.40 \times 0.60$	1.01
コンクリート合計		1.16

(2) 全上型枠 (鉄筋構造物)

	計算式	数量 (m ²)
柱脚	$2 \times (0.55 + 0.55) \times 0.60$	1.32
コンクリート基礎	$2 \times (1.20 + 1.40) \times 0.60$	3.12
型枠合計		4.44

(3) 鉄筋 (SD345)

		鉄筋重量 (kg)
D13		69.
D16 ～ D25	D16	—
	D19	23.
	小 計	23.
合 計		92.

(3) 機械式鉄筋定着工法 (D13 $0 < L \leq 1\text{m}$) 参考: Head-bar

$$N = 6 \text{ 箇所}$$

(4) 無収縮モルタル (プレミックスタイプ)

$$V = 0.36 \times 0.36 \times 0.05 = 0.01 \text{ m}^3$$

3.1.3.3 基礎工

(1) 均しコンクリート ($\sigma_{ck} = 18 \text{ N/mm}^2$)

$$V = 1.40 \times 1.60 \times 0.10 = 0.22 \text{ m}^3$$

(2) 全上型枠 (均し型枠)

$$A = 2 \times (1.40 + 1.60) \times 0.10 = 0.6 \text{ m}^2$$

(3) 基礎砕石 (t=20cm, RC-40)

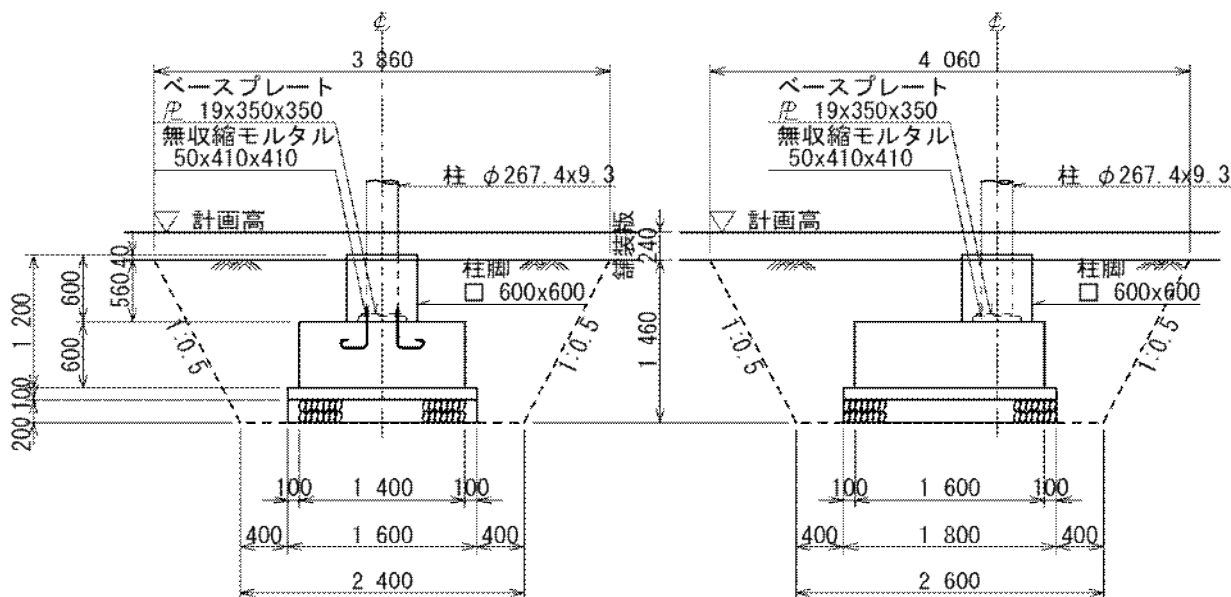
$$A = 1.40 \times 1.60 = 2.2 \text{ m}^2$$

$$V = 1.40 \times 1.60 \times 0.20 = 0.45 \text{ m}^3$$

§ 3. 降車シェルター 数量計算

3.2 降車シェルター (2)

3.2.1 形状



柱 : $\phi - 267.4 \times 9.3 \text{ mm}$
 $A_c = 0.0562 \text{ m}^2$

ベースプレート :
 $PL - 19 \times 350 \times 350 \text{ mm}$
 $h_c = +0.050 \text{ m}$ (コンクリート上面より)

無収縮モルタル : $50 \times 410 \times 410 \text{ mm}$ ($\angle b = 30 \text{ mm}$)

コンクリート根巻き :
 $600 \times 600 \times 600 \text{ mm}$
 $A_n = 0.3600 \text{ m}^2$

コンクリート : $B_c = 1.400 \text{ m}$
 基礎形状 : $L_c = 1.600 \text{ m}$
 $H_c = 0.600 \text{ m}$

基礎形状 : $1.600 \times 1.800 \text{ m}$
 基礎コンクリート : $h_l = 0.100 \text{ m}$
 碎石 : $h_b = 0.200 \text{ m}$

基数 : $N = 1 \text{ 基}$

舗装版厚 : $D_p = 0.240 \text{ m}$
 土被り : $D_s = 0.200 \text{ m}$
 床掘高 : $D_E = 1.460 \text{ m}$
 床掘勾配 : $1:n_E = 1:0.5$
 床掘余裕 : $b_E = 0.500 \text{ m}$

3.2.2 数量集計表

種別	細目	規格・寸法	単位	数量	
				単位当り	1基当り
作業土工	床掘	機械・土砂	m ³	15.5	15.5
	埋戻し	最大埋戻幅 1m 以上4m 未満	m ³	13.1	13.1
コンクリート基礎工	コンクリート	$\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$	m ³	1.5	1.5
	全上型枠	鉄筋構造物	m ²	5.	5.
	鉄筋 (SD345)	D13	kg	86.	86.
		D16～D25			
		D16	//	——	——
		D19	//	34.	34.
		小 計	//	34.	34.
	合 計		//	120.	120.
	機械式鉄筋定着工法	D13 $0 < L \leq 1\text{m}$ 参考:Head-bar	箇所	5.	5.
基礎工	無収縮モルタル	プレミックスタイプ	m ³	0.01	0.01
	均しコンクリート	$\sigma_{ck} = 18 \text{ N/mm}^2$	m ³	0.3	0.3
	全上型枠	均し型枠	m ²	0.7	0.7
	基礎碎石	t=20cm , RC-40	m ²	2.9	2.9
			(m ³)	(0.6)	(0.6)

3.2.3 数量計算

3.2.3.1 作業土工

(1) 床掘

$$\begin{aligned}
 V_E &= 1/6 \times \{2.40 \times 4.06 + 2.60 \times 3.86 + 2 \times (2.40 \times 2.60 + 3.86 \times 4.06)\} \times 1.46 \\
 &= 15.5 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

(2) 埋戻し

$$V_b = 15.5 - 2.41 = 13.1 \text{ m}^3$$

控除体積

柱脚	:	$0.60 \times 0.60 \times 0.56$	=	0.20
コンクリート基礎	:	$1.40 \times 1.60 \times 0.60$	=	1.34
均しコンクリート	:	$1.60 \times 1.80 \times 0.10$	=	0.29
基礎碎石	:	$1.60 \times 1.80 \times 0.20$	=	0.58
		V	=	2.41 m ³

3.2.3.2 コンクリート基礎工

(1) コンクリート ($\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$)

	計算式	数量 (m^3)
柱脚	$0.60 \times 0.60 \times 0.60$	0.22
柱	-0.0562×0.53	-0.03
ベースプレート	$-0.35 \times 0.35 \times 0.019$	0.00
無収縮モルタル	$-0.41 \times 0.41 \times 0.05$	-0.01
柱脚小計		0.18
コンクリート基礎	$1.40 \times 1.60 \times 0.60$	1.34
コンクリート合計		1.52

(2) 全上型枠 (鉄筋構造物)

	計算式	数量 (m^2)
柱脚	$2 \times (0.60 + 0.60) \times 0.60$	1.44
コンクリート基礎	$2 \times (1.40 + 1.60) \times 0.60$	3.60
型枠合計		5.04

(3) 鉄筋 (SD345)

		鉄筋重量 (kg)
D13		86.
D16 ～ D25	D16	—
	D19	34.
	小 計	34.
合 計		120.

(3) 機械式鉄筋定着工法 (D13 $0 < L \leq 1\text{m}$) 参考: Head-bar

$$N = 5 \text{ 箇所}$$

(4) 無収縮モルタル (プレミックスタイプ)

$$V = 0.41 \times 0.41 \times 0.05 = 0.01 \text{ m}^3$$

3.2.3.3 基礎工

(1) 均しコンクリート ($\sigma_{ck} = 18 \text{ N/mm}^2$)

$$V = 1.60 \times 1.80 \times 0.10 = 0.29 \text{ m}^3$$

(2) 全上型枠 (均し型枠)

$$A = 2 \times (1.60 + 1.80) \times 0.10 = 0.68 \text{ m}^2$$

(3) 基礎砕石 (t=20cm, RC-40)

$$A = 1.60 \times 1.80 = 2.9 \text{ m}^2$$

$$V = 1.60 \times 1.80 \times 0.20 = 0.58 \text{ m}^3$$

数量総括表：米子駅北口広場シェルター

工事種別	部位	材質・寸法	区分別数量								合計	単位	仕様	備考
			接続シェルターA	接続シェルターB	身障者シェルター	降車シェルター	タクシーシェ ルター	EV棟シェルター						
金属工事	屋根	シリコーン接着アルミニウムパネル t=54	13.45	15.69	43.26	77.66	59.08	74.28			283.42	m	フッ素樹脂焼付塗装	
金属工事	支持金物 上吊り	SS400 CT-200x97.5x8x12 L=150	4	4	10	32	22	21			93	箇所	溶融亜鉛めっき処理	
金属工事	支持金物 上吊り	SS400 L-100x100x10 L=150	4	4	4	4	8	6			30	箇所	溶融亜鉛めっき処理	
金属工事	HTB	M16x55 F8T	16	16	28	72	60	54			246	本		
金属工事	六角ボルト	M12x55 SUS	24	24	48	136	104	96			432	本		
金属工事	防水キャップ	M12用	24	24	48	136	104	96			432	個		
金属工事	幕板	アルミ押出形材 5x65	5.00	5.00	8.00	5.50	11.00	17.96			52.46	m	フッ素樹脂焼付塗装	下地材共
金属工事	軒先材	アルミ押出形材 三角75x65	5.86	6.84	11.50	30.83	24.95				79.98	m	フッ素樹脂焼付塗装	下地材共
金属工事	軒樋	アルミ押出形材 100x55	5.86	6.84	11.50	30.83	24.95	10.94			90.92	m	フッ素樹脂焼付塗装	下地材共
金属工事	柱貫通部塞ぎカバー 屋根・天井	アルミ板曲げ t=2.0 216.3x228.4 (屋根) 216.3x256.9 (天井)						2			2	箇所	フッ素樹脂焼付塗装	下地材共
金属工事	柱貫通部塞ぎカバー 屋根・天井	アルミ板曲げ t=2.0 216.3x253 (屋根) 216.3x282 (天井)									0	箇所	フッ素樹脂焼付塗装	下地材共
金属工事	柱貫通部塞ぎカバー 屋根・天井	アルミ板曲げ t=2.0 216.3x323.4 (屋根) 216.3x351.9 (天井)						3			3	箇所	フッ素樹脂焼付塗装	下地材共
金属工事	柱貫通部塞ぎカバー 屋根・天井	アルミ板曲げ t=2.0 216.3x378.4 (屋根) 216.3x406.9 (天井)				5	3				8	箇所	フッ素樹脂焼付塗装	下地材共
金属工事	柱貫通部塞ぎカバー 屋根・天井	アルミ板曲げ t=2.0 216.3x647.6 (屋根) 216.3x676.1 (天井)									0	箇所	フッ素樹脂焼付塗装	下地材共
金属工事	柱貫通部塞ぎカバー 屋根・天井	アルミ板曲げ t=2.0 267.4x203.4 (屋根) 267.4x231.3 (天井)									0	箇所	フッ素樹脂焼付塗装	下地材共
金属工事	柱貫通部塞ぎカバー 屋根・天井	アルミ板曲げ t=2.0 267.4x353.4 (屋根) 267.4x381.3 (天井)	1	2							3	箇所	フッ素樹脂焼付塗装	下地材共
金属工事	柱貫通部塞ぎカバー 屋根・天井	アルミ板曲げ t=2.0 267.4x368.6 (屋根) 267.4x396.3 (天井)				1	1				2	箇所	フッ素樹脂焼付塗装	下地材共
金属工事	柱貫通部塞ぎカバー 屋根・天井	アルミ板曲げ t=2.0 355.6x265.2 (屋根) 267.4x293.1 (天井)	1								1	箇所	フッ素樹脂焼付塗装	下地材共
金属工事	目地	HSR (高耐引裂性シリコーンゴム) 二次ガスケット (EPDM-S)			18.98	36.86	27.97	54.75			138.55	m		
金属工事	落し口	アルミ押出形材 φ50 L=50 防塵網とも	1	1	2	6	4	2			16	箇所		
金属工事	縦樋	アルミ押出形材 φ60×2 取付金具、ボルト共 折れあり	2.80	3.20	6.35	16.84	12.71	7.22			49.11	m	フッ素樹脂焼付塗装	
金属工事	LED照明	高出力 (昼白色)	1	2	3	5	4	4			19	箇所		
防水工事	ガスケット取付	1成分形シリコーン系シーリング材 (SR-1)			18.98	36.86	27.97	54.75			138.55	m		
防水工事	目地	15x10 2成分形変成シリコーン系シーリング材 (MS-2)	16.72	18.67	31.00	67.17	60.91	28.90			223.36	m		
防水工事	防水キャップ取付 (M12用)	1成分形シリコーン系シーリング材 (SR-1)	24	24	48	136	104	96			432	個		
防水工事	柱廻り	2成分形変成シリコーン系シーリング材 (MS-2)	2	2		6	4	5			19	箇所		
防水工事	14x10 (支持金物CT)	2成分形変成シリコーン系シーリング材 (MS-2)	4	4	10	32	22	21			93	箇所		
防水工事	14x10 (支持金物L)	2成分形変成シリコーン系シーリング材 (MS-2)	4	4	4	4	8	6			30	箇所		

仕上数量計算書：米子駅北口広場シェルター

区分	工事種別	部位	材質・寸法	W1(m)	L1(m)	W2(m)	L2(m)	員数	箇所	数量	単位	備考
接続シェルターA	金属工事	屋根	シリコン接着アルミニウムパネル t=54							13.45	m ²	
				2.30	5.86				1	13.45	m ²	
接続シェルターA	金属工事	支持金物 上吊り	SS400 L=100x100x10 L=150							4	箇所	
								2	2	4	箇所	
接続シェルターA	金属工事	支持金物 上吊り	SS400 CT=200x97.5x8x12 L=150							4	箇所	
								2	2	4	箇所	
接続シェルターA	金属工事	HTB	M16x55 F8T							16	本	
								2	4	8	本	
								2	4	8	本	
接続シェルターA	金属工事	六角ボルト	M12x55 SUS							24	本	
								2	4	8	本	
								4	4	16	本	
接続シェルターA	金属工事	防水キャップ	M12用							24	個	
接続シェルターA	金属工事	幕板	アルミ押出型材 5x65							5.00	m	下地材共
					2.50				2	5.00	m	
接続シェルターA	金属工事	軒先材	アルミ押出型材 三角75x65							5.86	m	下地材共
					5.86				1	5.86	m	
接続シェルターA	金属工事	軒樋	アルミ押出型材 100x55							5.86	m	下地材共
					5.86				1	5.86	m	
接続シェルターA	金属工事	柱貫通部塞ぎカバー 屋根・天井	アルミ板曲げ t=2.0 267.4x353.4 (屋根) 267.4x381.3 (天井)						1	1	箇所	下地材共
接続シェルターA	金属工事	柱貫通部塞ぎカバー 屋根・天井	アルミ板曲げ t=2.0 355.6x265.2 (屋根) 267.4x293.1 (天井)						1	1	箇所	下地材共
接続シェルターA	金属工事	落し口	アルミ押出型材 φ50 L=50 防塵網とも						1	1	箇所	
接続シェルターA	金属工事	竖樋	アルミ押出型材 φ60×2 取付金具、ボルト共 折れあり							2.80	m	
					2.80				1	2.80	m	
接続シェルターA	金属工事	LED照明	高出力 (昼白色)						1	1	箇所	配線長さ：6.345m
接続シェルターA	防水工事	14x10 (支持金物L)	2成分形変成シリコン系シーリング材 (MS-2)							4	箇所	
接続シェルターA	防水工事	14x10 (支持金物CT)	2成分形変成シリコン系シーリング材 (MS-2)							4	箇所	
接続シェルターA	防水工事	防水キャップ取付 (M12用)	1成分形シリコン系シーリング材 (SR-1)							24	個	
接続シェルターA	防水工事	目地	15x10 2成分形変成シリコン系シーリング材 (MS-2)							16.72	m	
					5.00				1	5.00	m	幕板
					5.86				1	5.86	m	軒先
					5.86				1	5.86	m	軒樋

仕上数量計算書：米子駅北口広場シェルター

区分	工事種別	部位	材質・寸法	W1(m)	L1(m)	W2(m)	L2(m)	員数	箇所	数量	単位	備考
接続シェルターA	防水工事	柱廻り	2成分形変成シリコーン系シーリング材 (MS-2)							2	箇所	
接続シェルターB	金属工事	屋根	シリコーン接着アルミハニカムパネル t=54	2.30	6.84				1	15.69 15.69	m m	
接続シェルターB	金属工事	支持金物 上吊り	SS400 L-100x100x10 L=150							4	箇所	
								2	2	4	箇所	
接続シェルターB	金属工事	支持金物 上吊り	SS400 CT-200x97.5x8x12 L=150							4	箇所	
								2	2	4	箇所	
接続シェルターB	金属工事	HTB	M16x55 F8T							16	本	
								2	4	8	本	
								2	4	8	本	
接続シェルターB	金属工事	六角ボルト	M12x55 SUS							24	本	
								2	4	8	本	
								4	4	16	本	
接続シェルターB	金属工事	防水キャップ	M12用							24	個	
接続シェルターB	金属工事	幕板	アルミ押出形材 5x65		2.50				2	5.00 5.00	m m	下地材共
接続シェルターB	金属工事	軒先材	アルミ押出形材 三角75x65		6.84				1	6.84 6.84	m m	下地材共
接続シェルターB	金属工事	軒樋	アルミ押出形材 100x55		6.84				1	6.84 6.84	m m	下地材共
接続シェルターB	金属工事	柱貫通部塞ぎカバー 屋根・天井	アルミ板曲げ t=2.0 267.4x353.4 (屋根) 267.4x381.3 (天井)						2	2	箇所	下地材共
接続シェルターB	金属工事	落し口	アルミ押出形材 φ50 L=50 防塵網とも						1	1	箇所	
接続シェルターB	金属工事	竖樋	アルミ押出形材 φ60×2 取付金具、ボルト共 折れあり		3.20				1	3.20 3.20	m m	
接続シェルターB	金属工事	LED照明	高出力 (昼白色)						2	2	箇所	配線長さ：11.602m
接続シェルターB	防水工事	14x10 (支持金物L)	2成分形変成シリコーン系シーリング材 (MS-2)							4	箇所	
接続シェルターB	防水工事	14x10 (支持金物CT)	2成分形変成シリコーン系シーリング材 (MS-2)							4	箇所	
接続シェルターB	防水工事	防水キャップ取付 (M12用)	1成分形シリコーン系シーリング材 (SR-1)							24	個	
接続シェルターB	防水工事	目地	15x10 2成分形変成シリコーン系シーリング材 (MS-2)		5.00 6.84				1 1	5.00 6.84	m m	幕板 軒先

仕上数量計算書：米子駅北口広場シェルター

区分	工事種別	部位	材質・寸法	W1(m)	L1(m)	W2(m)	L2(m)	員数	箇所	数量	単位	備考
					6.84				1	6.84	m	軒樋
接続シェルターB	防水工事	柱廻り	2成分形変成シリコーン系シーリング材 (MS-2)							2	箇所	
身障者シェルター	金属工事	屋根	シリコーン接着アルミハニカムパネル t=54						6	43.26	m ²	
				1.89	3.80				1	7.18	m ²	
				1.90	3.80				4	28.89	m ²	
				1.90	3.80				1	7.19	m ²	
身障者シェルター	金属工事	支持金物 上吊り	SS400 L-100x100x10 L=150							4	箇所	
								2	2	4	箇所	
身障者シェルター	金属工事	支持金物 上吊り	SS400 CT-200x97.5x8x12 L=150							10	箇所	
								2	5	10	箇所	
身障者シェルター	金属工事	HTB	M16x55 F8T							28	本	
								2	4	8	本	
								2	10	20	本	
身障者シェルター	金属工事	六角ボルト	M12x55 SUS							48	本	
								2	4	8	本	
								4	10	40	本	
身障者シェルター	金属工事	防水キャップ	M12用							48	個	
身障者シェルター	金属工事	幕板	アルミ押出型材 5x65							8.00	m	下地材共
					4.00				2	8.00	m	
身障者シェルター	金属工事	軒先材	アルミ押出型材 三角75x65							11.50	m	下地材共
					11.50				1	11.50	m	
身障者シェルター	金属工事	軒樋	アルミ押出型材 100x55							11.50	m	下地材共
					11.50				1	11.50	m	
身障者シェルター	金属工事	落し口	アルミ押出型材 φ50 L=50 防塵網とも						2	2	箇所	
身障者シェルター	金属工事	縦樋	アルミ押出型材 φ60×2 取付金具、ボルト共 折れあり							6.35	m	
					3.18				2	6.35	m	
身障者シェルター	金属工事	LED照明	高出力（昼白色）						3	3	箇所	配線長さ：19.500m
身障者シェルター	金属工事	目地	HSR（高耐引裂性シリコーンゴム） 二次ガスケット（EPDM-S）							18.98	m	
					3.80				5	18.98	m	
身障者シェルター	防水工事	ガスケット取付	1成分形シリコーン系シーリング材（SR-1）							18.98	m	
					3.80				5	18.98	m	
身障者シェルター	防水工事	14x10（支持金物L）	2成分形変成シリコーン系シーリング材（MS-2）							4	箇所	

仕上数量計算書：米子駅北口広場シェルター

区分	工事種別	部位	材質・寸法	W1(m)	L1(m)	W2(m)	L2(m)	員数	箇所	数量	単位	備考
身障者シェルター	防水工事	14x10 (支持金物CT)	2成分形変成シリコーン系シーリング材 (MS-2)							10	箇所	
身障者シェルター	防水工事	防水キャップ取付 (M12用)	1成分形シリコーン系シーリング材 (SR-1)							48	個	
身障者シェルター	防水工事	目地	15x10 2成分形変成シリコーン系シーリング材 (MS-2)							31.00	m	
					8.00				1	8.00	m	幕板
					11.50				1	11.50	m	軒先
					11.50				1	11.50	m	軒樋
降車シェルター	金属工事	屋根	シリコーン接着アルミニウムパネル t=54							77.66	m	
				1.97	2.55				1	5.01	m	
				1.98	2.55				3	15.12	m	
				1.64	2.55				6	25.04	m	
				1.66	2.55				3	12.67	m	
				1.90	2.55				3	14.54	m	
				2.07	2.55				1	5.27	m	
降車シェルター	金属工事	支持金物 上吊り	SS400 L-100x100x10 L=150							4	箇所	
								2	2	4	箇所	
降車シェルター	金属工事	支持金物 上吊り	SS400 CT-200x97.5x8x12 L=150							32	箇所	
								2	16	32	箇所	
降車シェルター	金属工事	HTB	M16x55 F8T							72	本	
								2	4	8	本	
								2	32	64	本	
降車シェルター	金属工事	六角ボルト	M12x55 SUS							136	本	
								2	4	8	本	
								4	32	128	本	
降車シェルター	金属工事	防水キャップ	M12用							136	個	
降車シェルター	金属工事	幕板	アルミ押出型材 5x65							5.50	m	下地材共
					2.75				2	5.50	m	
降車シェルター	金属工事	軒先材	アルミ押出型材 三角75x65							30.83	m	下地材共
					30.83				1	30.83	m	
降車シェルター	金属工事	軒樋	アルミ押出型材 100x55							30.83	m	下地材共
					30.83				1	30.83	m	
降車シェルター	金属工事	柱貫通部塞ぎカバー 屋根・天井	アルミ板曲げ t=2.0 216.3x378.4 (屋根) 216.3x406.9 (天井)						5	5	箇所	下地材共
降車シェルター	金属工事	柱貫通部塞ぎカバー 屋根・天井	アルミ板曲げ t=2.0 267.4x368.6 (屋根) 267.4x396.3 (天井)						1	1	箇所	下地材共
降車シェルター	金属工事	落し口	アルミ押出型材 φ50 L=50 防塵網とも						6	6	箇所	
降車シェルター	金属工事	竖樋	アルミ押出型材 φ60×2 取付金具、ボルト共 折れあり							16.84	m	

仕上数量計算書：米子駅北口広場シェルター

区分	工事種別	部位	材質・寸法	W1(m)	L1(m)	W2(m)	L2(m)	員数	箇所	数量	単位	備考
					2.81				6	16.84	m	
降車シェルター	金属工事	LED照明	高出力（昼白色）						5	5	箇所	配線長さ：43.052m
降車シェルター	金属工事	目地	HSR（高耐引裂性シリコンゴム） 二次ガスケット（EPDM-S）							36.86	m	
					1.90				6	11.41	m	
					2.55				10	25.45	m	
降車シェルター	防水工事	ガスケット取付	1 成分形シリコン系シーリング材（SR-1）							36.86	m	
降車シェルター	防水工事	14x10（支持金物L）	2 成分形変成シリコン系シーリング材（MS-2）							4	箇所	
降車シェルター	防水工事	14x10（支持金物CT）	2 成分形変成シリコン系シーリング材（MS-2）							32	箇所	
降車シェルター	防水工事	防水キャップ取付（M12用）	1 成分形シリコン系シーリング材（SR-1）							136	個	
降車シェルター	防水工事	目地	15x10 2 成分形変成シリコン系シーリング材（MS-2）							67.17	m	
					5.50				1	5.50	m	幕板
					30.83				1	30.83	m	軒先
					30.83				1	30.83	m	軒樋
降車シェルター	防水工事	柱廻り	2 成分形変成シリコン系シーリング材（MS-2）							6	箇所	

米子駅北口広場シェルター 鉄骨総括表

部位	材料	数量										単位	備考
		接続シェ ルターA	接続シェ ルターB	身障者 シェル	降車シェ ルター	タクシー シェル	EV棟シェ ルター				合計		
丸形鋼管	216.3×8.2 STK400	165.03	351.11	0.00	794.43	479.06	1229.66				3019.29	kg	
丸形鋼管	267.4×9.3 STK400	0.00	0.00	0.00	316.31	224.55	0.00				540.85	kg	
丸形鋼管	355.6×11.1 STK400	0.00	0.00	1298.23	0.00	0.00	0.00				1298.23	kg	
H形鋼	H-200×100×5.5×8 SS400	307.23	328.13	480.28	1593.58	1353.11	202.94				4265.27	kg	
H形鋼	H-194×150×6×9 SS400	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	1523.70				1523.70	kg	
H形鋼	H-294×200×8×12 SS400	0.00	0.00	646.50	0.00	0.00	0.00				646.50	kg	
	計	472.26	679.24	2,425.01	2,704.32	2,056.71	2,956.30				11293.84	kg	
	割増 (5.00%)後 ①×1.05	495.88	713.21	2,546.26	2,839.53	2,159.55	3,104.12				11858.53	kg	
プレート	PL-19 SS400	18.35	36.69	75.17	85.46	58.62	80.54				354.83	kg	
プレート	PL-16 SN490C	25.12	50.24	124.34	114.55	78.88	107.01				500.14	kg	
プレート	PL-16 SS400	0.00	0.00	14.57	14.57	7.29	0.00				36.43	kg	
プレート	PL-9 SS400	17.38	23.17	43.73	111.20	90.50	171.04				457.04	kg	
プレート	PL-6 SS400	15.83	13.57	14.93	41.26	26.75	51.72				164.05	kg	
プレート	PL-4.5 SS400	0.21	0.21	0.42	1.27	0.99	0.57				3.67	kg	
	計	76.88	123.88	273.17	368.32	263.02	410.88				1516.15	kg	
	割増 (3.00%)後 ①×1.03	79.19	127.60	281.37	379.37	270.91	423.20				1561.64	kg	
アンカーボルト (根巻)	M16×680	4	8	12	24	16	24				88	本	
H.T.B	M16×55 S10T	0	0	0	0	0	112				112	本	
H.T.B	M16×50 S10T	64	0	32	0	0	0				96	本	
H.T.B	M16×45 S10T	16	0	8	0	0	28				52	本	
H.T.B	M16×40 S10T	8	14	12	64	50	38				186	本	
鉄骨錆止塗装	素地ごしらえ B種+ジンクリッチプライマー 2種+構造物用さび止めペイント A種 2回塗	15.88	20.37	53.92	84.57	67.00	86.24				327.97	m ²	
鉄骨仕上塗装	耐候性塗料塗 (DP) 1級常温硬化形フッ素樹脂塗装	15.35	19.51	50.74	82.09	65.31	83.86				316.86	m ²	

米子駅北口広場シェルター

鉄骨数量計算書

工事区分	部位	記号	材質・寸法		根巻高さ (m)	プレート 厚 (mm)	比重	プレート 幅 (m)	プレート 長 (m)	単 長 (m)	単位面積 (㎡)	員数	箇所	延 長 (m)	面積 (㎡)	単 重 (kg/m) (kg/㎡)	重量(kg) 本数(本)	塗 装				備考欄
																		周長 (m)	プレート 塗装面数	錆止め (㎡)	仕上 (㎡)	
接続シェルターA																						
	柱	C1	216.3×8.2 STK400		0.75					3.920		1	1	3.920		42.10	165.03 kg	0.679		2.66	2.25	
		C3	355.6×11.1 STK400		0							1		0.000	0.000	94.30	0.00 kg	1.116		0.00	0.00	身障者シェルターに計上
	ベースプレート	PL-19	SS400	350×350		19	7.85	0.35	0.35		0.123	1	1		0.123	149.15	18.35 kg		2	0.25	0.12	
	ダイヤフラム	PL-16	SN490C	317×317		16	7.85	0.317	0.317		0.100	2	1		0.200	125.60	25.12 kg		2	0.40	0.40	
	アンカーボルト (根巻)	M16×680	SS400									4	1				4 本					
			M16×680 SS400ねじ部のみ溶融亜鉛めっき処理 (HDZ35)																			
	片持ち梁	CG2	H-200×100×5.5×8 SS400							1.550		1	2	3.100		20.90	64.79 kg	0.775		2.40	2.40	柱芯から
	片持ち梁	CG2	H-200×100×5.5×8 SS400							1.350		1	1	1.350		20.90	28.22 kg	0.775		1.05	1.05	
	大梁	B2	H-200×100×5.5×8 SS400							3.200		1	1	3.200		20.90	66.88 kg	0.775		2.48	2.48	
	大梁	B2A	H-200×100×5.5×8 SS400							3.200		1	1	3.200		20.90	66.88 kg	0.775		2.48	2.48	
	小梁	B3	H-200×100×5.5×8 SS400							1.250		1	2	2.500		20.90	52.25 kg	0.775		1.94	1.94	
	小梁	CB2	H-200×100×5.5×8 SS400							1.350		1	1	1.350		20.90	28.22 kg	0.775		1.05	1.05	
	ウェブ	PL-6	SS400	140×170		6	7.85	0.14	0.17		0.024	2	4		0.192	47.10	9.04 kg		2	0.38	0.38	
	HTB	M16×50	S10T									16	4				64 本					
	HTB	M16×45	S10T									4	4				16 本					
	ピン接合																					
	ガセットプレート	PL-9	SS400	184×137.2		9	7.85	0.184	0.1372		0.025	1	4		0.100	70.65	7.07 kg		2	0.20	0.20	
	リブプレート	PL-9	SS400	184×37.2		9	7.85	0.184	0.0372		0.007	1	4		0.028	70.65	1.98 kg		2	0.06	0.06	
	HTB	M16×40	S10T									2	4				8 本					
	パネル固定用ファスナー	fs1	PL-9 SS400	160×81		9	7.85	0.16	0.081		0.013	1	4		0.052	70.65	3.67 kg		2	0.10	0.10	
		fs2	PL-9 SS400	160×99		9	7.85	0.16	0.099		0.016	1	2		0.032	70.65	2.26 kg		2	0.06	0.06	
		fs3	PL-9 SS400	160×106		9	7.85	0.16	0.106		0.017	1	2		0.034	70.65	2.40 kg		2	0.07	0.07	
	縦樋固定用ファスナー	ft1	PL-4.5 SS400	32×68.3		4.5	7.85	0.032	0.0683		0.002	3	1		0.006	35.33	0.21 kg		2	0.01	0.01	
	柱貫通部塞ぎ	fh1	PL-6 SS400	380×380		6	7.85	0.38	0.38		0.144	1	1		0.144	47.10	6.78 kg		2	0.29	0.29	1つは身障者シェルターに計上
接続シェルターA計																				15.88	15.35	
接続シェルターB																						
	柱	C1	216.3×8.2 STK400		0.6					4.170		1	2	8.340		42.10	351.11 kg	0.679		5.66	5.05	
	ベースプレート	PL-19	SS400	350×350		19	7.85	0.35	0.35		0.123	1	2		0.246	149.15	36.69 kg		2	0.49	0.25	
	ダイヤフラム	PL-16	SN490C	317×317		16	7.85	0.317	0.317		0.100	2	2		0.400	125.60	50.24 kg		2	0.80	0.80	
	アンカーボルト (根巻)	M16×680										4	2				8 本					
			M16×680 SS400ねじ部のみ溶融亜鉛めっき処理 (HDZ35)																			
	片持ち梁	CG2	H-200×100×5.5×8 SS400							1.550		1	2	3.100		20.90	64.79 kg	0.775		2.40	2.40	

米子駅北口広場シェルター

鉄骨数量計算書

工事区分	部位	記号	材質・寸法		根巻高さ (m)	プレート 厚 (mm)	比重	プレート 幅 (m)	プレート 長 (m)	単 長 (m)	単位面積 (㎡)	員数	箇所	延 長 (m)	面積 (㎡)	単 重 (kg/m) (kg/㎡)	重量(kg) 本数(本)	塗 装				備考欄
																		周長 (m)	プレート 塗装面数	錆止め (㎡)	仕上 (㎡)	
	片持ち梁	CG2	H-200×100×5.5×8 SS400							1.050		1	1	1.050		20.90	21.95 kg	0.775		0.81	0.81	
	小梁	B2	H-200×100×5.5×8 SS400							4.000		1	1	4.000		20.90	83.60 kg	0.775		3.10	3.10	
	小梁	B2A	H-200×100×5.5×8 SS400							4.000		1	1	4.000		20.90	83.60 kg	0.775		3.10	3.10	
	小梁	B3	H-200×100×5.5×8 SS400							1.250		1	2	2.500		20.90	52.25 kg	0.775		1.94	1.94	
	小梁	CB2	H-200×100×5.5×8 SS400							1.050		1	1	1.050		20.90	21.95 kg	0.775		0.81	0.81	
	ピン接合																					
	ガセットプレート		PL-9 SS400	184×137.2		9	7.85	0.184	0.1372		0.025	1	7		0.175	70.65	12.36 kg		2	0.35	0.35	
	リブプレート		PL-9 SS400	184×37.2		9	7.85	0.184	0.0372		0.007	1	5		0.035	70.65	2.47 kg		2	0.07	0.07	
	HTB		M16×40 S10T									2	7				14 本					
	パネル固定用ファスナー	fs1	PL-9 SS400	160×81		9	7.85	0.16	0.081		0.013	1	4		0.052	70.65	3.67 kg		2	0.10	0.10	
		fs2	PL-9 SS400	160×99		9	7.85	0.16	0.099		0.016	1	2		0.032	70.65	2.26 kg		2	0.06	0.06	
		fs3	PL-9 SS400	160×106		9	7.85	0.16	0.106		0.017	1	2		0.034	70.65	2.40 kg		2	0.07	0.07	
	堅固固定用ファスナー	ft1	PL-4.5 SS400	32×68.3		4.5	7.85	0.032	0.0683		0.002	3	1		0.006	35.33	0.21 kg		2	0.01	0.01	
	柱貫通部塞ぎ	fh1	PL-6 SS400	380×380		6	7.85	0.38	0.38		0.144	1	2		0.288	47.10	13.57 kg		2	0.58	0.58	
	接続シェルターB計																			20.37	19.51	
	身障者シェルター																					
	柱	C3	355.6×11.1 STK400		0.95					4.589		1	3	13.767		94.30	1298.23 kg	1.116		15.36	12.69	
	ベースプレート		PL-19 SS400	410×410		19	7.85	0.41	0.41		0.168	1	3		0.504	149.15	75.17 kg		2	1.01	0.50	
	ダイアフラム		PL-16 SN490C	405.6×405.6		16	7.85	0.406	0.406		0.165	2	3		0.990	125.60	124.34 kg		2	1.98	1.98	
	アンカーボルト (根巻)		M16×680									4	3				12 本					
			M16×680 SS400ねじ部のみ溶融亜鉛めっき処理 (HDZ35)																			
	片持ち梁	CG3	H-294×200×8×12 SS400							3.862		1	3	11.586		55.80	646.50 kg	1.349		15.63	15.63	
	小梁	B2	H-200×100×5.5×8 SS400							3.900		1	2	7.800		20.90	163.02 kg	0.775		6.05	6.05	
	小梁	B2	H-200×100×5.5×8 SS400							5.600		1	2	11.200		20.90	234.08 kg	0.775		8.68	8.68	
	小梁	B3	H-200×100×5.5×8 SS400							2.000		1	1	2.000		20.90	41.80 kg	0.775		1.55	1.55	
	小梁	CB2	H-200×100×5.5×8 SS400							0.990		1	2	1.980		20.90	41.38 kg	0.775		1.54	1.54	
	剛接合																					
	フランジ (外)		PL-16 SS400	100×290		16	7.85	0.1	0.29		0.029	2	2		0.116	125.60	14.57 kg		2	0.23	0.23	
	ウェブ		PL-6 SS400	140×170		6	7.85	0.14	0.17		0.024	2	2		0.096	47.10	4.52 kg		2	0.19	0.19	
	HTB		M16×50 S10T									16	2				32 本					
	HTB		M16×45 S10T									4	2				8 本					
	ピン接合																					
	ガセットプレート		PL-9 SS400	270×186		9	7.85	0.27	0.186		0.050	1	6		0.300	70.65	21.20 kg		2	0.60	0.60	
	リブプレート		PL-9 SS400	270×86		9	7.85	0.27	0.086		0.023	1	2		0.046	70.65	3.25 kg		2	0.09	0.09	
	HTB		M16×40 S10T									2	6				12 本					

米子駅北口広場シェルター

鉄骨数量計算書

工事区分	部位	記号	材質・寸法		根巻高さ (m)	プレート 厚 (mm)	比重	プレート 幅 (m)	プレート 長 (m)	単 長 (m)	単位面積 (㎡)	員数	箇所	延 長 (m)	面積 (㎡)	単 重 (kg/m) (kg/㎡)	重量(kg) 本数(本)	塗 装				備考欄
																		周長 (m)	プレート 塗装面数	銷止め (㎡)	仕上 (㎡)	
	パネル固定用ファスナー	fsh1	PL-9 SS400	160×103		9	7.85	0.16	0.103		0.016	1	7		0.112	70.65	7.91 kg		2	0.22	0.22	
		fsh2	PL-9 SS400	160×143		9	7.85	0.16	0.143		0.023	1	7		0.161	70.65	11.38 kg		2	0.32	0.32	
	縦樋固定用ファスナー	ft1	PL-4.5 SS400	32×68.3		4.5	7.85	0.032	0.0683		0.002	3	2		0.012	35.33	0.42 kg		2	0.02	0.02	
	柱貫通部塞ぎ	fh2	PL-6 SS400	470×470		6	7.85	0.47	0.47		0.221	1	1		0.221	47.10	10.41 kg		2	0.44	0.44	接続シェルターA側
身障者シェルター計																				53.92	50.74	
降車シェルター																						
	柱	C1	216.3×8.2 STK400		0.6					3.774		1	5	18.870		42.10	794.43 kg	0.679		12.81	11.29	
	柱	C2	267.4×9.3 STK400		0.6					5.343		1	1	5.343		59.20	316.31 kg	0.840		4.49	4.11	車両通過部
	ベースプレート		PL-19 SS400	300×300		19	7.85	0.3	0.3		0.090	1	5		0.450	149.15	67.12 kg		2	0.90	0.45	
	ベースプレート		PL-19 SS400	350×350		19	7.85	0.35	0.35		0.123	1	1		0.123	149.15	18.35 kg		2	0.25	0.12	車両通過部
	ダイアフラム		PL-16 SN490C	266×266		16	7.85	0.266	0.266		0.071	2	5		0.710	125.60	89.18 kg		2	1.42	1.42	
	ダイアフラム		PL-16 SN490C	317.5×317.5		16	7.85	0.318	0.318		0.101	2	1		0.202	125.60	25.37 kg		2	0.40	0.40	車両通過部
	アンカーボルト (根巻)		M16×680									4	6				24 本					
			M16×680 SS400ねじ部のみ溶融亜鉛めっき処理 (HDZ35)																			
	片持ち梁	CG2	H-200×100×5.5×8 SS400							1.550		1	6	9.300		20.90	194.37 kg	0.775		7.21	7.21	
	片持ち梁	CG2	H-200×100×5.5×8 SS400							1.550		1	1	1.550		20.90	32.40 kg	0.775		1.20	1.20	
	小梁	B2	H-200×100×5.5×8 SS400							6.000		1	1	6.000		20.90	125.40 kg	0.775		4.65	4.65	
	小梁	B2A	H-200×100×5.5×8 SS400							6.000		1	1	6.000		20.90	125.40 kg	0.775		4.65	4.65	
	小梁	B2	H-200×100×5.5×8 SS400							5.000		1	3	15.000		20.90	313.50 kg	0.775		11.63	11.63	
	小梁	B2A	H-200×100×5.5×8 SS400							5.000		1	3	15.000		20.90	313.50 kg	0.775		11.63	11.63	
	小梁	B2	H-200×100×5.5×8 SS400							5.774		1	1	5.774		20.90	120.68 kg	0.775		4.48	4.48	
	小梁	B2A	H-200×100×5.5×8 SS400							5.774		1	1	5.774		20.90	120.68 kg	0.775		4.48	4.48	
	小梁	B3	H-200×100×5.5×8 SS400							1.250		1	7	8.750		20.90	182.88 kg	0.775		6.78	6.78	
	小梁	CB2	H-200×100×5.5×8 SS400							1.550		1	2	3.100		20.90	64.79 kg	0.775		2.40	2.40	
	剛接合																					
	フランジ (外)		PL-16 SS400	100×290		16	7.85	0.1	0.29		0.029	2	2		0.116	125.60	14.57 kg		2	0.23	0.23	
	ウェブ		PL-6 SS400	140×170		6	7.85	0.14	0.17		0.024	2	2		0.096	47.10	4.52 kg		2	0.19	0.19	
	HTB		M16×50 S10T									16	2				32.00 本					
	HTB		M16×45 S10T									4	2				8.00 本					
	ピン接合																					
	ガセットプレート		PL-9 SS400	184×137.2		9	7.85	0.184	0.1372		0.025	1	32		0.800	70.65	56.52 kg		2	1.60	1.60	
	リブプレート		PL-9 SS400	184×37.2		9	7.85	0.184	0.0372		0.007	1	14		0.098	70.65	6.92 kg		2	0.20	0.20	
	HTB		M16×40 S10T									2	32				64 本					
	パネル固定用ファスナー	fk1	PL-9 SS400	160×106		9	7.85	0.16	0.106		0.017	1	18		0.306	70.65	21.62 kg		2	0.61	0.61	
		fk2	PL-9 SS400	160×122		9	7.85	0.16	0.122		0.020	1	8		0.160	70.65	11.30 kg		2	0.32	0.32	
		fk3	PL-9 SS400	160×129		9	7.85	0.16	0.129		0.021	1	10		0.210	70.65	14.84 kg		2	0.42	0.42	

米子駅北口広場シェルター

鉄骨数量計算書

工事区分	部位	記号	材質・寸法		根巻高さ (m)	プレート 厚 (mm)	比重	プレート 幅 (m)	プレート 長 (m)	単 長 (m)	単位面積 (㎡)	員数	箇所	延 長 (m)	面積 (㎡)	単 重 (kg/m) (kg/㎡)	重量(kg) 本数(本)	塗 装				備考欄
																		周長 (m)	プレート 塗装面数	錆止め (㎡)	仕上 (㎡)	
	竖樋固定用ファスナー	ft1	PL-4.5 SS400	32×68.3		4.5	7.85	0.032	0.0683		0.002	3	6		0.036	35.33	1.27 kg		2	0.07	0.07	
	柱貫通部塞ぎ	fh3	PL-6 SS400	360×360		6	7.85	0.36	0.36		0.130	1	6		0.780	47.10	36.74 kg		2	1.56	1.56	
降車シェルター計																				84.57	82.09	