

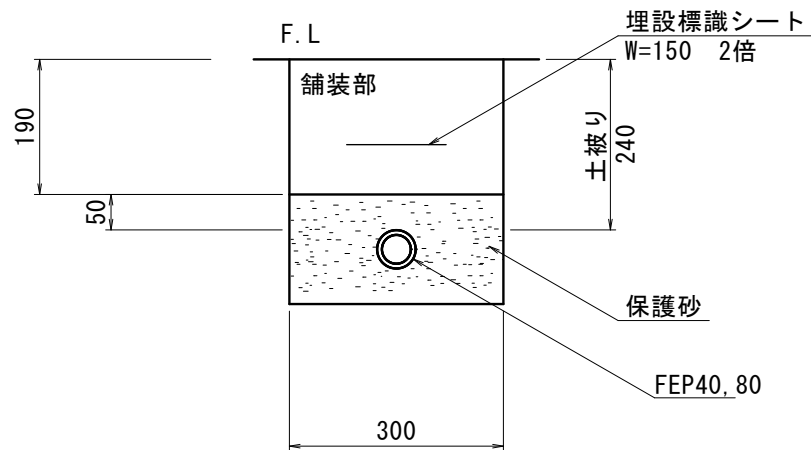
道路付属施設工数量集計表

[illegible]

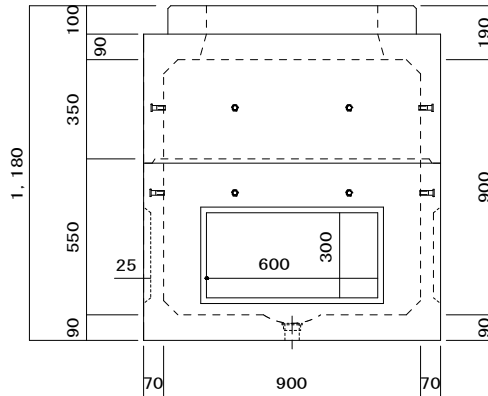
作業土工計算書

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)	
EV棟シェルター				59.8	50.9	シェルター集計 表参照
配管工				2.3		
ハンドホール設置				6.3	3.8	
小計				68.5	54.7	
合 計				68.5	54.7	

照明設備工：配管工

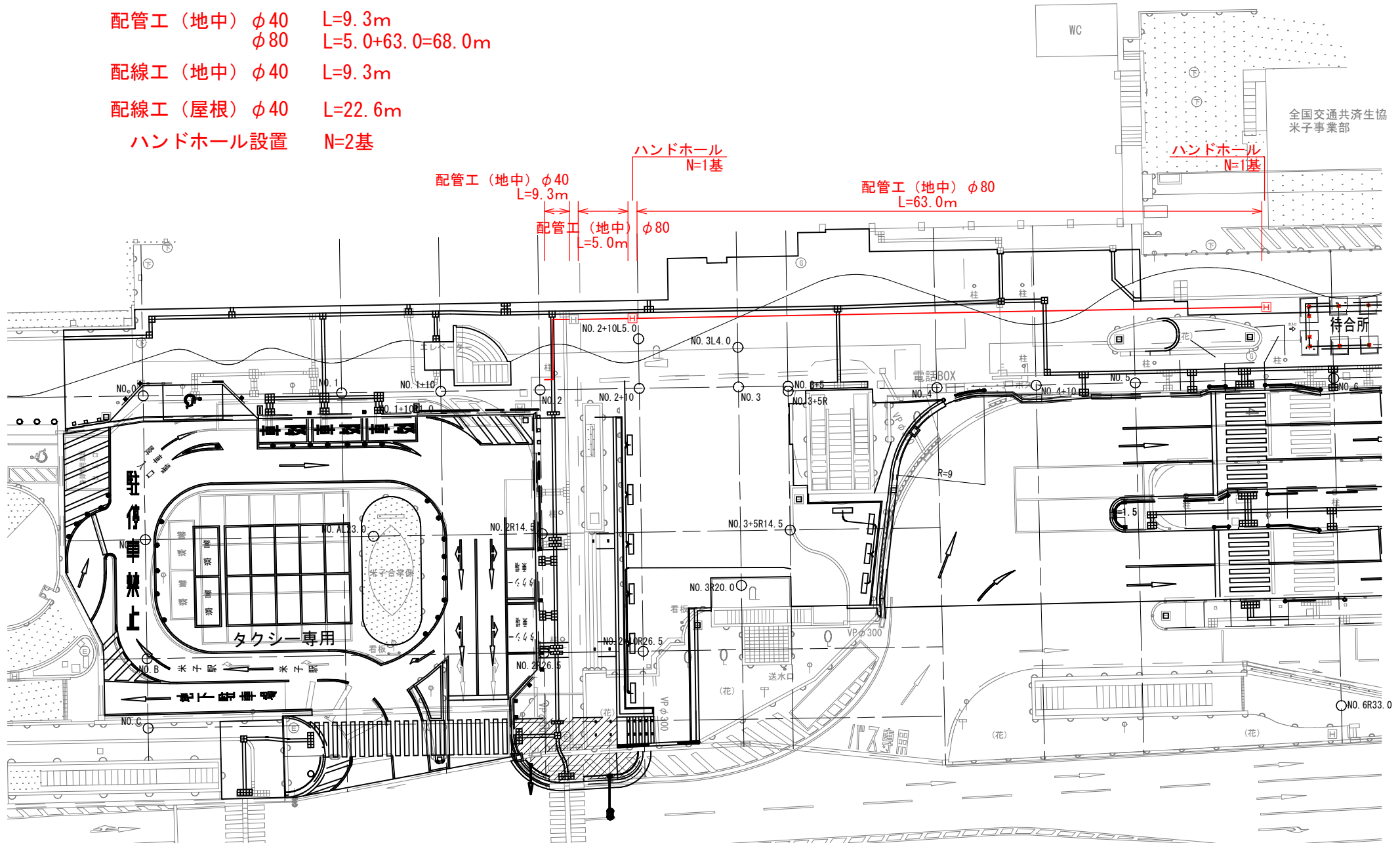
[illegible]

照明設備工： ハンドホール設置

[illegible]

配管配線工図

配管工（地中）φ40	L=9.3m
φ80	L=5.0+63.0=68.0m
配線工（地中）φ40	L=9.3m
配線工（屋根）φ40	L=22.6m
ハンドホール設置	N=2基

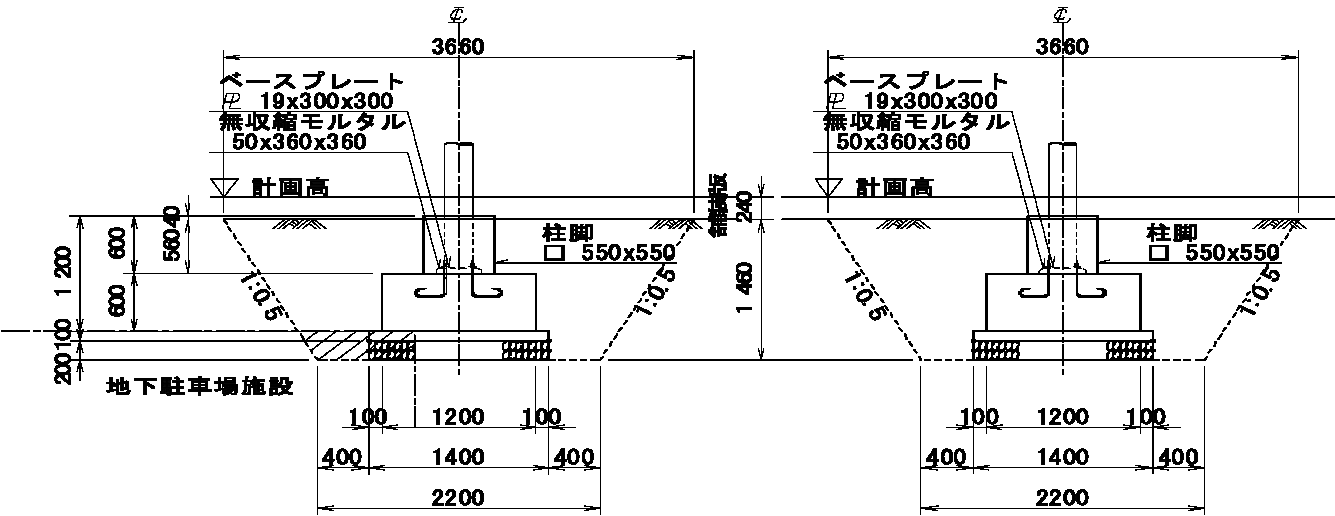


EV棟シェルター基礎集計表

種別	細目	規格・寸法	単位	C1-1	C1-2	C1-3	C2-1	C2-2	合計	
作業土工	床掘	機械・土砂	m ³	12.8	8.7	10.0	14.9	13.4	59.8	
	埋戻し	最大埋戻幅 1m 以上4m 未満	m ³	11.2	7.2	8.4	13.2	10.9	50.9	
	基面整正		m ²	2.	2.9	2.	2.	2.9	11.8	
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.	1.5	1.	1.1	1.6	6.2	
	全上型枠	鉄筋構造物	m ²	4.2	4.9	4.2	4.7	5.4	23.4	
	鉄筋 (SD345)	D13	kg	64.	90.	67.	71.	91.	383.	
		D16～D25	D16	〃	――	――	――	――	――	――
			D19	〃	23.	23.	23.	38.	38.	145.
		小 計	〃	23.	23.	23.	38.	38.	145.	
	合 計	〃	87.	113.	90.	109.	129.	528.		
	機械式鉄筋定着工法	D13 0<L≤1m 参考:Head-bar	箇所	4.	8.	6.	4.	5.	27.	
	無収縮モルタル	プレミックスタイプ	m ³	0.01	0.01	0.01	0.01	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	――	0.2	0.2	0.3	0.9	
	全上型枠	均し型枠	m ²	0.6	――	0.6	0.6	0.7	2.5	
	基礎砕石	t=20cm , RC-40	m ²	2.	――	2.	2.	2.9	8.9	
			(m ³)	(0.4)	――	(0.4)	(0.4)	(0.6)	(1.8)	

§ 1. EV棟シェルター(C1-1)数量計算

1.1 形状



※ 地下駐車場施設の干渉部分については、施工時に要確認する事。

柱	: ϕ	=	216.3 × 8.2	mm	ベースプレート	:	PL	=	19 × 300 × 300	mm
			A_c	=	0.0367	m ²			h_c	= +0.050 m (コンクリート上面より)
無収縮モルタル	:	50 × 360 × 360	mm		($\angle b$	=	30 mm)			
コンクリート根巻き	:	550 × 550 × 600	mm							
		A_n	=	0.3025	m ²					
コンクリート	:	B_c	=	1.200	m	基礎形状	:	1.400 × 1.400	m	
基礎形状		L_c	=	1.200	m	基礎コンクリート		h_l	=	0.100 m
		H_c	=	0.600	m	砕石		h_b	=	0.200 m
基数	:	N	=	1	基	舗装版厚	:	D_p	=	0.240 m
						土被り	:	D_s	=	0.200 m
						床掘高	:	D_E	=	1.460 m
						床掘勾配	:	1: n_E	=	1:0.5
						床掘余裕	:	b_E	=	0.500 m

1.2 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	12.8	12.8
	埋戻し	最大埋戻幅 1m 以上4m 未満	m ³	11.2	11.2
	基面整正		m ²	2.0	2.0
コンクリート基礎工	コンクリート	$\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$	m ³	1.0	1.0
	全上型枠	鉄筋構造物	m ²	4.2	4.2
	鉄筋 (SD345)	D13	kg	64.	64.
		D16~D25	D16	〃	〃
			D19	〃	23.
			小 計	〃	23.
		合 計	〃	87.	87.
	機械式鉄筋定着工法	D13 $0 < L \leq 1\text{m}$ 参考:Head-bar	箇所	4.	4.
	無収縮モルタル	プレミックスタイプ	m ³	0.01	0.01
基礎工	均しコンクリート	$\sigma_{ck} = 18 \text{ N/mm}^2$	m ³	0.2	0.2
	全上型枠	均し型枠	m ²	0.6	0.6
	基礎碎石	t=20cm , RC-40	m ²	2.	2.
			(m ³)	(0.4)	(0.4)

1.3 数量計算

1.3.1 作業土工

(1) 床掘

$$V_E = 1/6 \times \{2.20 \times 3.66 + 2.20 \times 3.66 + 2 \times (2.20 \times 2.20 + 3.66 \times 3.66)\} \times 1.46$$

$$= 12.8 \text{ m}^3$$

(2) 埋戻し

$$V_b = 12.8 - 1.62 = 11.2 \text{ m}^3$$

控除体積

$$\text{柱脚} : 0.55 \times 0.55 \times 0.56 = 0.17$$

$$\text{コンクリート基礎} : 1.20 \times 1.20 \times 0.60 = 0.86$$

$$\text{均しコンクリート} : 1.40 \times 1.40 \times 0.10 = 0.20$$

$$\text{基礎碎石} : 1.40 \times 1.40 \times 0.20 = 0.39$$

$$V = 1.62 \text{ m}^3$$

(3) 基面整正

$$A_b = 1.40 \times 1.40 = 2. \text{ m}^2$$

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	$1.20 \times 1.20 \times 0.60$	0.86
コンクリート合計		1.01

(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	$2 \times (1.20 + 1.20) \times 0.60$	2.88
型枠合計		4.20

(3) 鉄筋 (SD345)

		鉄筋重量 (kg)
D13		64.
D16 ～ D25	D16	—
	D19	23.
	小 計	23.
合 計		87.

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

$N = 4$ 箇所

(4) 無収縮モルタル (プレミックスタイプ)

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

1.3.3 基礎工

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

$V = 1.40 \times 1.40 \times 0.10 = 0.2 \text{ m}^3$

(2) 全上型枠 (均し型枠)

$A = 2 \times (1.40 + 1.40) \times 0.10 = 0.56 \text{ m}^2$

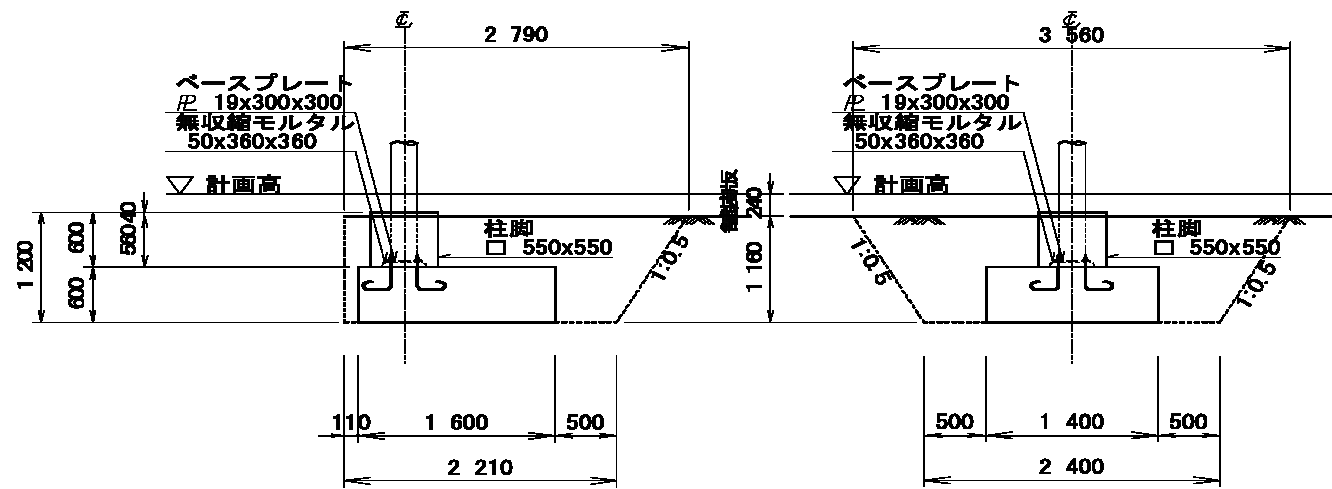
(3) 基礎砕石 (t=20cm, RC-40)

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

$V = 1.40 \times 1.40 \times 0.20 = 0.39 \text{ m}^3$

§ 2. EV棟シェルター基礎(C1-2)数量計算

2.1 形状



柱	:	ϕ	=	216.3 × 8.2	mm	ベースプレート	:	PL- 19 × 300 × 300	mm
		A_c	=	0.0367	m ²			h_c	= +0.050 m (コンクリート上面より)
無収縮モルタル	:	50 × 360 × 360	mm	($\angle b$	= 30 mm)				
コンクリート根巻き	:	550 × 550 × 600	mm						
		A_n	=	0.3025	m ²				
コンクリート	:	B_c	=	1.600	m	基礎形状	:	1.800 × 1.600	m
基礎形状	:	L_c	=	1.400	m	基礎コンクリート	:	h_l	= m
	:	H_c	=	0.600	m	砕石	:	h_b	= m
基数	:	N	=	1	基	舗装版厚	:	D_p	= 0.240 m
						土被り	:	D_s	= 0.200 m
						床掘高	:	D_E	= 1.160 m
						床掘勾配	:	1: n_E	= 1:0.5
						床掘余裕	:	b_E	= 0.500 m

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	8.7	8.7
	埋戻し	最大埋戻幅 1m 以上4m 未満	m ³	7.2	7.2
	基面整正		m ²	2.9	2.9
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	4.9	4.9
	鉄筋 (SD345)	D13	kg	90.	90.
		D16~D25	D16	〃	〃
			D19	〃	23.
			小 計	〃	23.
		合 計	〃	113.	113.
	機械式鉄筋定着工法	D13 $0 < L \leq 1\text{m}$ 参考:Head-bar	箇所	8.	8.
	無収縮モルタル	プレミックスタイプ	m ³	0.01	0.01
基礎工	均しコンクリート	$\sigma_{ck} = 18 \text{ N/mm}^2$	m ³	〃	〃
	全上型枠	均し型枠	m ²	〃	〃
	基礎碎石	t=0cm , RC-40	m ²	〃	〃
			(m ³)	〃	〃

2.3 数量計算

2.3.1 作業土工

(1) 床掘

$$V_E = 1/6 \times \{2.21 \times 3.56 + 2.40 \times 2.79 + 2 \times (2.21 \times 2.40 + 2.79 \times 3.56)\} \times 1.16$$

$$= 8.7 \text{ m}^3$$

(2) 埋戻し

$$V_b = 8.7 - 1.51 = 7.2 \text{ m}^3$$

控除体積

柱脚	: $0.55 \times 0.55 \times 0.56$	=	0.17
コンクリート基礎	: $1.60 \times 1.40 \times 0.60$	=	1.34
均しコンクリート	: $1.80 \times 1.60 \times 0.00$	=	0.00
基礎碎石	: $1.80 \times 1.60 \times 0.00$	=	0.00

$$V = 1.51 \text{ m}^3$$

(3) 基面整正

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

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	$0.55 \times 0.55 \times 0.60$	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	$1.60 \times 1.40 \times 0.60$	1.34
コンクリート合計		1.49

(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	$2 \times (1.60 + 1.40) \times 0.60$	3.60
型枠合計		4.92

(3) 鉄筋 (SD345)

		鉄筋重量 (kg)
D13		90.
D16 ～ D25	D16	—
	D19	23.
	小 計	23.
合 計		113.

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

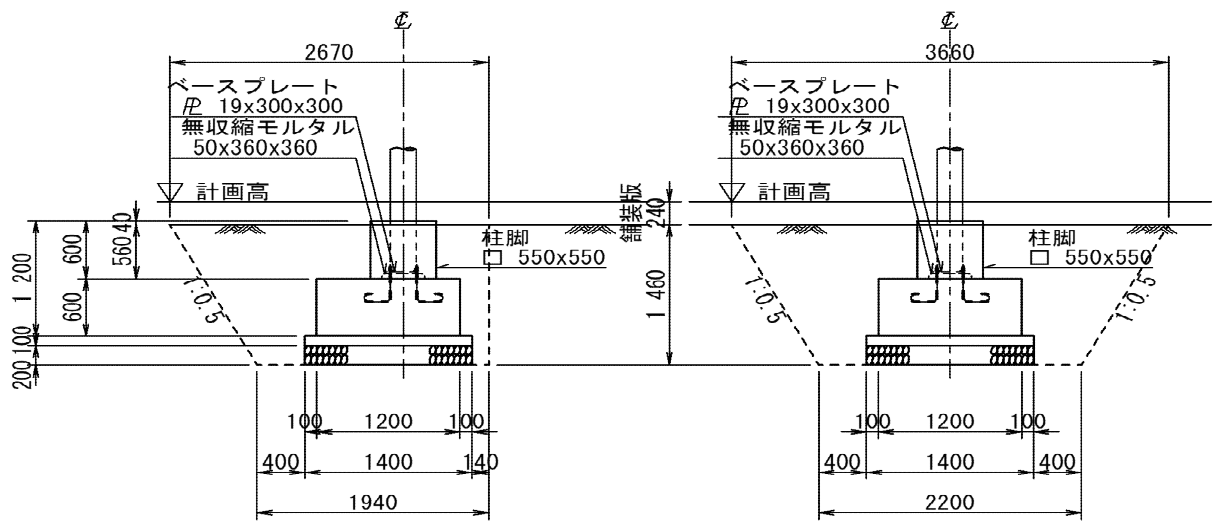
$N = 8$ 箇所

(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. EV棟シェルター基礎(C1-3)数量計算

3.1 形状



柱	: ϕ	=	216.3 \times 8.2	mm	ベースプレート	:	
	A_c	=	0.0367	m ²	PL	=	19 \times 300 \times 300
					h_c	=	+0.050 m (コンクリート上面より)
無収縮モルタル	:		50 \times 360 \times 360	mm	($\angle b$)	=	30 mm
コンクリート根巻き	:						
			550 \times 550 \times 600	mm			
	A_n	=	0.3025	m ²			
コンクリート	: B_c	=	1.200	m	基礎形状	:	1.400 \times 1.400
基礎形状	L_c	=	1.200	m	基礎コンクリート	h_l	= 0.100 m
	H_c	=	0.600	m	砕石	h_b	= 0.200 m
基数	: N	=	1	基	舗装版厚	: D_p	= 0.240 m
					土被り	: D_s	= 0.200 m
					床掘高	: D_E	= 1.460 m
					床掘勾配	: $1:n_E$	= 1:0.5
					床掘余裕	: b_E	= 0.500 m

3.2 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	10.0	10.0
	埋戻し	最大埋戻幅 1m 以上4m 未満	m ³	8.4	8.4
	基面整正		m ²	2.0	2.0
コンクリート基礎工	コンクリート	$\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$	m ³	1.0	1.0
	全上型枠	鉄筋構造物	m ²	4.2	4.2
	鉄筋 (SD345)	D13	kg	67.	67.
		D16~D25	D16	〃	〃
			D19	〃	23.
			小 計	〃	23.
		合 計	〃	90.	90.
	機械式鉄筋定着工法	D13 $0 < L \leq 1\text{m}$ 参考:Head-bar	箇所	6.	6.
	無収縮モルタル	プレミックスタイプ	m ³	0.01	0.01
基礎工	均しコンクリート	$\sigma_{ck} = 18 \text{ N/mm}^2$	m ³	0.2	0.2
	全上型枠	均し型枠	m ²	0.6	0.6
	基礎碎石	t=20cm , RC-40	m ²	2.	2.
			(m ³)	(0.4)	(0.4)

3.3 数量計算

3.3.1 作業土工

(1) 床掘

$$V_E = 1/6 \times \{1.94 \times 3.66 + 2.20 \times 2.67 + 2 \times (1.94 \times 2.20 + 2.67 \times 3.66)\} \times 1.46$$

$$= 10. \text{ m}^3$$

(2) 埋戻し

$$V_b = 10.0 - 1.62 = 8.4 \text{ m}^3$$

控除体積

柱脚	: 0.55 × 0.55 × 0.56	=	0.17
コンクリート基礎	: 1.20 × 1.20 × 0.60	=	0.86
均しコンクリート	: 1.40 × 1.40 × 0.10	=	0.20
基礎碎石	: 1.40 × 1.40 × 0.20	=	0.39

$$V = 1.62 \text{ m}^3$$

(3) 基面整正

$$A_b = 1.40 \times 1.40 = 2. \text{ m}^2$$

3.3.2 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	$1.20 \times 1.20 \times 0.60$	0.86
コンクリート合計		1.01

(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	$2 \times (1.20 + 1.20) \times 0.60$	2.88
型枠合計		4.20

(3) 鉄筋 (SD345)

		鉄筋重量 (kg)
D13		67.
D16 ～ D25	D16	—
	D19	23.
	小 計	23.
合 計		90.

(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)

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

3.3.3 基礎工

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

$$V = 1.40 \times 1.40 \times 0.10 = 0.2 \text{ m}^3$$

(2) 全上型枠 (均し型枠)

$$A = 2 \times (1.40 + 1.40) \times 0.10 = 0.56 \text{ m}^2$$

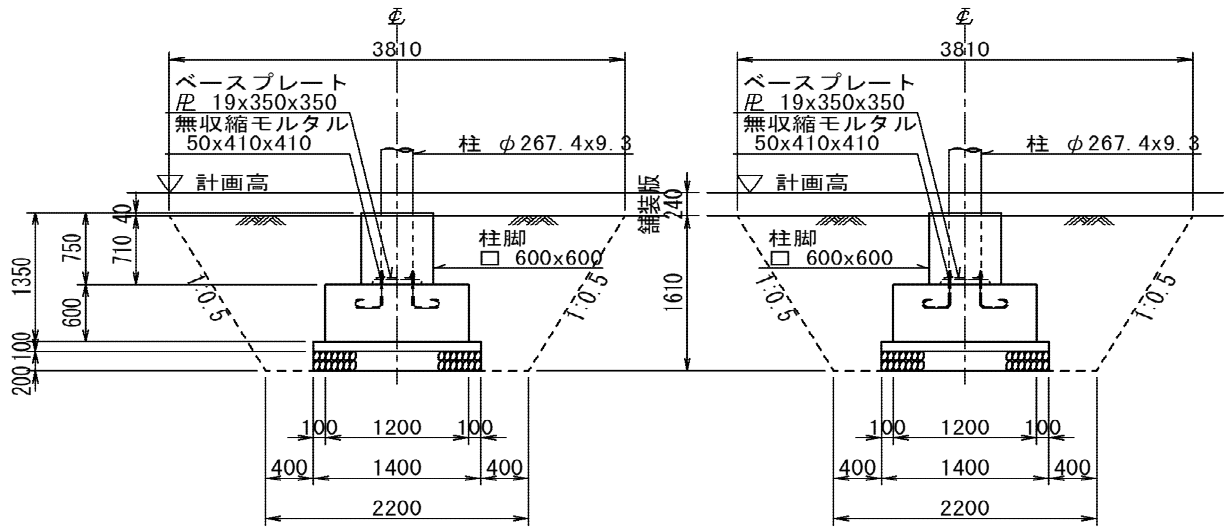
(3) 基礎碎石 (t=20cm, RC-40)

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

$$V = 1.40 \times 1.40 \times 0.20 = 0.39 \text{ m}^3$$

§ 4. EV棟シェルター基礎(C2-1)数量計算

4.1 形状



柱	:	ϕ	—	267.4 × 9.3	mm	ベースプレート	:	
		A_c	=	0.0562	m ²	PL—	19 × 350 × 350	mm
						h_c	=	+0.050 m (コンクリート上面より)
無収縮モルタル	:	50 × 410 × 410	mm	($\angle b$	=	30 mm)		
コンクリート根巻き	:							
		600 × 600 × 750	mm					
		A_n	=	0.3600	m ²			
コンクリート	:	B_c	=	1.200	m	基礎形状	:	1.400 × 1.400 m
基礎形状		L_c	=	1.200	m	基礎コンクリート	h_l	= 0.100 m
		H_c	=	0.600	m	砕石	h_b	= 0.200 m
基数	:	N	=	1	基	舗装版厚	:	D_p = 0.240 m
						土被り	:	D_s = 0.200 m
						床掘高	:	D_E = 1.610 m
						床掘勾配	:	1: n_E = 1:0.5
						床掘余裕	:	b_E = 0.500 m

4.2 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	14.9	14.9
	埋戻し	最大埋戻幅 1m 以上4m 未満	m ³	13.2	13.2
	基面整正		m ²	2.0	2.0
コンクリート基礎工	コンクリート	$\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$	m ³	1.1	1.1
	全上型枠	鉄筋構造物	m ²	4.7	4.7
	鉄筋 (SD345)	D13	kg	71.	71.
		D16~D25			
		D16	//	—	—
		D19	//	38.	38.
		小 計	//	38.	38.
		合 計	//	109.	109.
	機械式鉄筋定着工法	D13 $0 < L \leq 1\text{m}$ 参考:Head-bar	箇所	4.	4.
	無収縮モルタル	プレミックスタイプ	m ³	0.01	0.01
基礎工	均しコンクリート	$\sigma_{ck} = 18 \text{ N/mm}^2$	m ³	0.2	0.2
	全上型枠	均し型枠	m ²	0.6	0.6
	基礎碎石	t=20cm , RC-40	m ²	2.	2.
			(m ³)	(0.4)	(0.4)

4.3 数量計算

4.3.1 作業土工

(1) 床掘

$$\begin{aligned}
 V_E &= 1/6 \times \{2.20 \times 3.81 + 2.20 \times 3.81 + 2 \times (2.20 \times 2.20 + 3.81 \times 3.81)\} \times 1.61 \\
 &= 14.9 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

(2) 埋戻し

$$V_b = 14.9 - 1.71 = 13.2 \text{ m}^3$$

控除体積

柱脚	: $0.60 \times 0.60 \times 0.71$	=	0.26
コンクリート基礎	: $1.20 \times 1.20 \times 0.60$	=	0.86
均しコンクリート	: $1.40 \times 1.40 \times 0.10$	=	0.20
基礎碎石	: $1.40 \times 1.40 \times 0.20$	=	0.39

$$V = 1.71 \text{ m}^3$$

(3) 基面整正

$$A_b = 1.40 \times 1.40 = 2. \text{ m}^2$$

4.3.2 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	$1.20 \times 1.20 \times 0.60$	0.86
コンクリート合計		1.08

(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	$2 \times (1.20 + 1.20) \times 0.60$	2.88
型枠合計		4.68

(3) 鉄筋 (SD345)

		鉄筋重量 (kg)
D13		71.
D16 ～ D25	D16	—
	D19	38.
	小 計	38.
合 計		109.

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

$$N = 4 \text{ 箇所}$$

(4) 無収縮モルタル (プレミックスタイプ)

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

4.3.3 基礎工

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

$$V = 1.40 \times 1.40 \times 0.10 = 0.2 \text{ m}^3$$

(2) 全上型枠 (均し型枠)

$$A = 2 \times (1.40 + 1.40) \times 0.10 = 0.56 \text{ m}^2$$

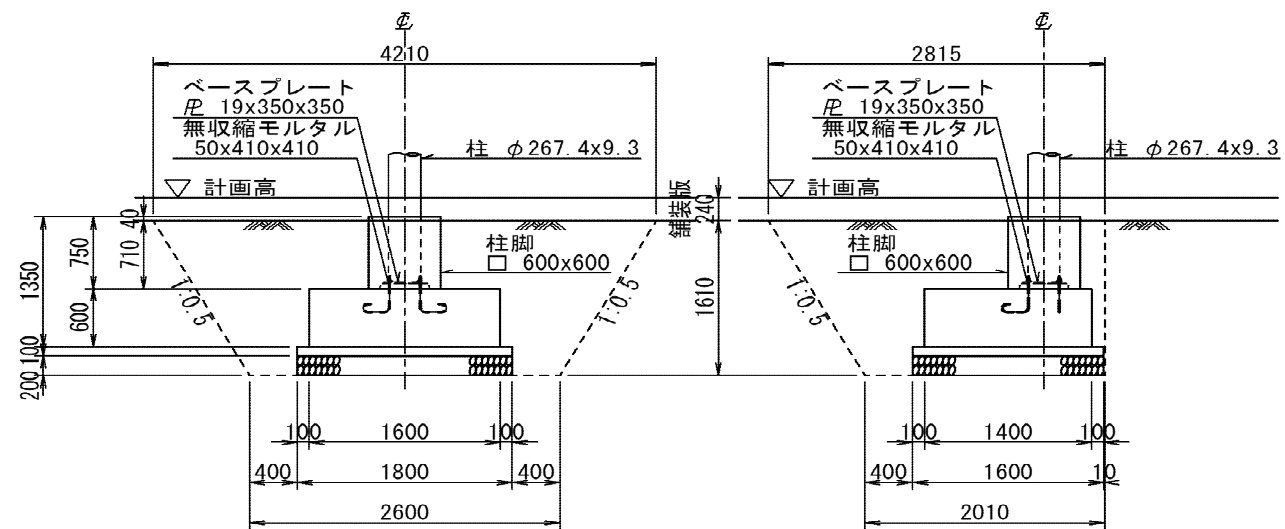
(3) 基礎碎石 (t=20cm, RC-40)

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

$$V = 1.40 \times 1.40 \times 0.20 = 0.39 \text{ m}^3$$

§ 5. EV棟シェルター基礎(C2-2)数量計算

5.1 形状



柱	: ϕ	267.4 × 9.3	mm	ベースプレート	:	PL- 19 × 350 × 350	mm
	A_c	=	0.0562	m ²		h_c	= +0.050 m (コンクリート上面より)
無収縮モルタル	:	50 × 410 × 410	mm	($\angle b$	=	30 mm)	
コンクリート根巻き	:	600 × 600 × 750	mm				
	A_n	=	0.3600	m ²			
コンクリート	: B_c	=	1.600	m	基礎形状	:	1.800 × 1.600 m
基礎形状	L_c	=	1.400	m	基礎コンクリート	h_l	= 0.100 m
	H_c	=	0.600	m	砕石	h_b	= 0.200 m
基数	: N	=	1	基	舗装版厚	: D_p	= 0.240 m
					土被り	: D_s	= 0.200 m
					床掘高	: D_E	= 1.610 m
					床掘勾配	: $1:n_E$	= 1:0.5
					床掘余裕	: b_E	= 0.500 m

5.2 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	13.4	13.4
	埋戻し	最大埋戻幅 1m 以上4m 未満	m ³	10.9	10.9
	基面整正		m ²	2.9	2.9
コンクリート基礎工	コンクリート	$\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$	m ³	1.6	1.6
	全上型枠	鉄筋構造物	m ²	5.4	5.4
	鉄筋 (SD345)	D13	kg	91.	91.
		D16~D25	D16	〃	〃
			D19	〃	38.
			小 計	〃	38.
		合 計	〃	129.	129.
	機械式鉄筋定着工法	D13 $0 < L \leq 1\text{m}$ 参考:Head-bar	箇所	5.	5.
	無収縮モルタル	プレミックスタイプ	m ³	0.01	0.01
基礎工	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)

5.3 数量計算

5.3.1 作業土工

(1) 床掘

$$V_E = 1/6 \times \{2.60 \times 2.82 + 2.01 \times 4.21 + 2 \times (2.60 \times 2.01 + 4.21 \times 2.82)\} \times 1.61$$

$$= 13.4 \text{ m}^3$$

(2) 埋戻し

$$V_b = 13.4 - 2.47 = 10.9 \text{ m}^3$$

控除体積

柱脚	: $0.60 \times 0.60 \times 0.71$	=	0.26
コンクリート基礎	: $1.60 \times 1.40 \times 0.60$	=	1.34
均しコンクリート	: $1.80 \times 1.60 \times 0.10$	=	0.29
基礎碎石	: $1.80 \times 1.60 \times 0.20$	=	0.58

$$V = 2.47 \text{ m}^3$$

(3) 基面整正

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

5.3.2 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	$1.60 \times 1.40 \times 0.60$	1.34
コンクリート合計		1.56

(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	$2 \times (1.60 + 1.40) \times 0.60$	3.60
型枠合計		5.40

(3) 鉄筋 (SD345)

		鉄筋重量 (kg)
D13		91.
D16 ～ D25	D16	—
	D19	38.
	小 計	38.
合 計		129.

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

$N = 5$ 箇所

(4) 無収縮モルタル (プレミックスタイプ)

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

5.3.3 基礎工

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

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

(2) 全上型枠 (均し型枠)

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

(3) 基礎碎石 ($t=20\text{cm}, \text{RC-40}$)

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

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

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						小計	小計	小計	合計	小計	小計	合計	単位	仕様	備考
			②工区				③工区	④工区										
			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横シェルター					中央シェルター	中の島シェルター				
金属工事	屋根	シリコン接着アルミハニカムパネル t=54	13.45	15.69	43.26	77.66	62.94	73.79	150.06	62.94	73.79	286.79	127.05	223.85	350.91	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	17	50	22	17	89	51	70	121	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	4	8	14	8	14	38	4	16	20	箇所	溶融亜鉛めっき処理	
金属工事	HTB	M16x55 F8T	16	16	28	72	60	62	132	60	62	254	110	172	282	本		
金属工事	六角ボルト	M12x55 SUS	24	24	48	136	104	96	232	104	96	432	212	312	524	本		
金属工事	防水キャップ	M12用	24	24	48	136	104	96	232	104	96	432	212	312	524	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	24.96	23.50	11.00	24.96	59.46	5.00	17.60	22.60	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		55.03	24.95		79.98	50.46	83.83	134.29	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	10.92	55.03	24.95	10.92	90.90	44.83	83.33	128.16	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=2.0 216.3x230.9(屋根) 216.3x258.8(天井)						2	0	0	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	0	0	0	4		4	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)							0	0	0	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=2.0 216.3x378.4(屋根) 216.3x406.9(天井)				5	3		5	3	0	8	9		9	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	0	0	0	1		1	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	0	0	0		21	21	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	0	0	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		1	1	0	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	0	0	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	26.07	57.45	55.84	26.07	57.45	139.36	34.77	83.60	118.37	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	5	2	10	5	2	17	10	21	31.0	箇所		
金属工事	堅樋	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	29.19	12.71	7.22	49.11	28.19	50.89	79.08	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	11	4	4	19	10	14	24	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	26.07	57.45	55.84	26.07	57.45	139.36	31.16	83.60	114.77	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	35.88	133.56	60.91	35.88	230.34	100.29	184.76	285.05	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	232	104	96	432	212	312	524	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	4	10	4	4	18	14	20	34	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	17	50	22	17	89	51	70	121	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	14	16	8	14	38	4	16	20	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
EV棟シェルター	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							73.79	m ²	
				1.23	3.47				5	21.34	m ²	
				1.23	3.38				5	20.76	m ²	
				1.28	3.47				2	8.88	m ²	
				1.28	3.38				2	8.64	m ²	
				2.07	3.47				1	7.18	m ²	
				2.07	3.38				1	6.99	m ²	
EV棟シェルター	金属工事	支持金物 上吊り	SS400 L-100x100x10 L=150							14	箇所	
								1	14	14	箇所	
EV棟シェルター	金属工事	支持金物 上吊り	SS400 CT-200x97.5x8x12 L=150							17	箇所	
								1	17	17	箇所	
EV棟シェルター	金属工事	HTB	M16x55 F8T							62	本	
								2	14	28	本	
								2	17	34	本	
EV棟シェルター	金属工事	六角ボルト	M12x55 SUS							96	本	
								2	14	28	本	
								4	17	68	本	
EV棟シェルター	金属工事	防水キャップ	M12用							96	個	
EV棟シェルター	金属工事	幕板	アルミ押出形材 5x65							24.96	m	下地材共
					10.96				1	10.96	m	
					7.00				2	14.00	m	
EV棟シェルター	金属工事	軒樋	アルミ押出形材 100x55							10.92	m	下地材共
					10.92				1	10.92	m	
EV棟シェルター	金属工事	柱貫通部塞ぎカバー 屋根・天井	アルミ板曲げ t=2.0 216.3x230.9(屋根) 216.3x258.8(天井)						2	2	箇所	下地材共
EV棟シェルター	金属工事	落し口	アルミ押出形材 φ50 L=50 防塵網とも						2	2	箇所	
EV棟シェルター	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							7.22	m	
					3.61				2	7.22	m	
EV棟シェルター	金属工事	LED照明	高出力(昼白色)						4	4	箇所	配線長さ:19.225m
EV棟シェルター	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)							57.45	m	
					6.87				4	27.46	m	
					6.60				1	6.60	m	
					6.37				1	6.37	m	
					6.10				1	6.10	m	
					10.92				1	10.92	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
EV棟シェルター	防水工事	ガasket取付	1成分形シリコーン系シーリング材(SR-1)							57.45	m	
EV棟シェルター	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)							14	箇所	
EV棟シェルター	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)							17	箇所	
EV棟シェルター	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)							96	個	
EV棟シェルター	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)							35.88	m	
					24.96				1	24.96	m	幕板
					10.92				1	10.92	m	軒樋
EV棟シェルター	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)							4	箇所	

米子駅北口広場 Shelter 鉄骨総括表

部位	材料	数量						小計 ②工区	小計 ③工区	小計 ④工区	数量			単位	備考	
		②工区				③工区	④工区				合計	中央シェ ルター	中の島 シェル ター			合計
		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									
丸形鋼管	216.3×8.2 STK400	165.03	351.11	0.00	794.43	479.06	614.83	1310.57	479.06	614.83	2404.46	2289.82	3980.96	6270.78	kg	
丸形鋼管	267.4×9.3 STK400	0.00	0.00	0.00	316.31	224.55	422.52	316.31	224.55	422.52	963.37	0.00	0.00	0.00	kg	
丸形鋼管	355.6×11.1 STK400	0.00	0.00	1298.23	0.00	0.00	0.00	1298.23	0.00	0.00	1298.23	0.00	0.00	0.00	kg	
H形鋼	H-200×100×5.5×8 SS400	307.23	328.13	480.28	1625.98	1353.11	201.69	2741.62	1353.11	201.69	4296.41	2166.68	3441.19	5607.87	kg	
H形鋼	H-194×150×6×9 SS400	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	1441.93	0.00	0.00	1441.93	1441.93	365.44	1470.12	1835.56	kg	
H形鋼	H-294×200×8×12 SS400	0.00	0.00	646.50	0.00	0.00	0.00	646.50	0.00	0.00	646.50	0.00	0.00	0.00	kg	
	計	472.26	679.24	2425.01	2736.71	2056.71	2680.96	6313.23	2056.71	2680.96	11050.89	4821.94	8892.27	13714.21	kg	
	割増(5.00%)後 ①×1.05	495.88	713.21	2546.26	2873.55	2159.55	2815.00	6628.89	2159.55	2815.00	11603.44	5063.04	9336.88	14399.92	kg	
														0.00		
プレート	PL-19 SS400	18.35	36.69	75.17	85.46	58.62	76.96	215.67	58.62	76.96	351.25	187.93	238.49	426.42	kg	
プレート	PL-16 SN490C	25.12	50.24	124.34	114.55	78.88	104.25	314.25	78.88	104.25	497.38	249.69	527.52	777.21	kg	
プレート	PL-16 SS400	0.00	0.00	14.57	14.57	7.29	0.00	29.14	7.29	0.00	36.43	0.00	0.00	0.00	kg	
プレート	PL-9 SS400	17.38	23.17	43.73	111.20	90.50	158.16	195.49	90.50	158.16	444.16	174.58	554.75	729.32	kg	
プレート	PL-6 SS400	15.83	13.57	14.93	41.26	26.75	49.27	85.58	26.75	49.27	161.60	85.72	199.70	285.43	kg	
プレート	PL-4.5 SS400	0.21	0.21	0.42	1.27	0.99	0.57	2.12	0.99	0.57	3.67	2.12	4.45	6.57	kg	
	計	76.88	123.88	273.17	368.32	263.02	389.21	842.25	263.02	389.21	1494.48	700.04	1524.91	2224.95	kg	
	割増(3.00%)後 ①×1.03	79.19	127.60	281.37	379.37	270.91	400.88	867.52	270.91	400.88	1539.32	721.04	1570.66	2291.70	kg	
														0.00		
アンカーボルト(根巻)	M16×680	4	8	12	24	16	20	48	16	20	84	56	52	108.00	本	
H.T.B	M16×55 S10T	0	0	0	0	0	112	0	0	112	112	0	176	176.00	本	
H.T.B	M16×50 S10T	64	0	32	32	16	0	128	16	0	144		304	304.00	本	
H.T.B	M16×45 S10T	16	0	8	8	4	28	32	4	28	64		76	76.00	本	
H.T.B	M16×40 S10T	8	14	12	64	50	36	98	50	36	184	96	218	314.00	本	
														0.00		
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	85.77	67.00	79.89	175.94	67.00	79.89	322.83	144.23	275.44	419.67	m	
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	83.29	65.31	77.65	168.89	65.31	77.65	311.85	138.69	267.92	406.61	m	

EV棟シェルター																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																		
----------	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--