

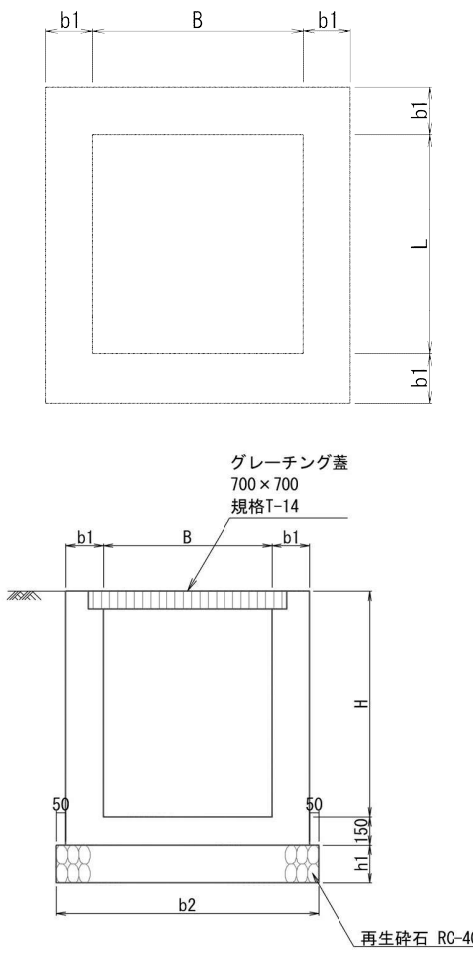
单 位 数 量 表

[illegible]

[illegible]

集水桝1 700×700×800		計 算 書		10基 当り
略 図	名 称	算 式	数 量	
<p>グレーチング蓋 700×700 規格T-14</p> <p>再生砕石 RC-40</p>	コンクリート 18-8-40	$V=(1.00 \times 1.00 \times 0.95 - 0.70 \times 0.70 \times 0.80) \times 10=5.58$	5.58 m ³	
	型枠	$A=(1.00 \times 0.95 \times 4 + 0.70 \times 0.80 \times 4) \times 10=60.40$	60.40 m ²	
	再生砕石 RC-40	$A=1.10 \times 1.10 \times 10=12.10$	12.10 m ²	
		$V=12.10 \times 0.15=1.82$	(1.82 m ³)	
	基面整正	$A=1.10 \times 1.10 \times 10=12.10$	12.10 m ²	
	グレーチング蓋 700×700 普通目	N=10	10 枚	

[illegible]

集水桝3 700×700×1000		計 算 書		10基 当り
略 図	名 称	算 式	数 量	
	コンクリート 18-8-40	$V=(1.00 \times 1.00 \times 1.15 - 0.70 \times 0.70 \times 1.00) \times 10 = 6.60$	6.60	m ³
	型枠	$A=(1.00 \times 1.15 \times 4 + 0.70 \times 1.00 \times 4) \times 10 = 74.0$	74.00	m ²
	再生砕石 RC-40	$A=1.10 \times 1.10 \times 10 = 12.10$	12.10	m ²
		$V=12.10 \times 0.15 = 1.82$	(1.82)	m ³
	基面整正	$A=1.10 \times 1.10 \times 10 = 12.10$	12.10	m ²
	グレーチング蓋 700×700 普通目	N=10	10	枚
	床堀	$V=2.00 \times 2.00 \times 1.30 \times 10 = 52.00$	52.00	m ³
	埋戻し	$V=52.00 - 1.00 \times 1.00 \times 1.15 \times 10$		
		$-1.10 \times 1.10 \times 0.15 \times 10 = 38.69$	38.69	m ³
	残土	$V=52.00 - 38.69 / 0.90 = 9.01$	9.01	m ³

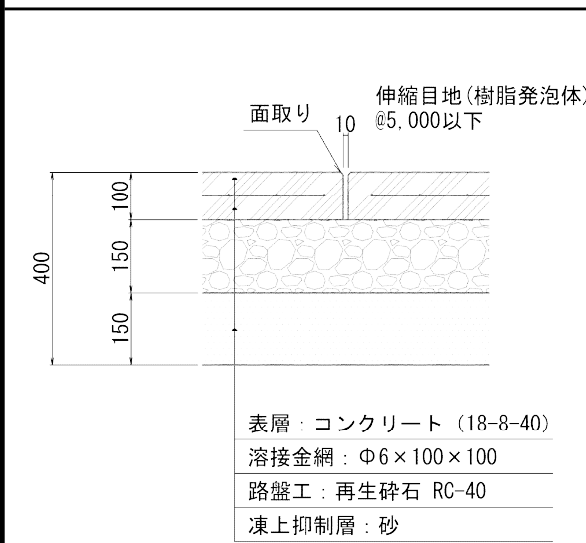
[illegible]

[illegible]

表層：⑦再生細粒度アスファルト混合物(13F)
路盤工：再生碎石 RC-40
凍上抑制層：砂

表層：⑦再生細粒度アスファルト混合物(13F)
路盤工：再生碎石 RC-40

[illegible]

コンクリート舗装		計 算 書			100m ² 当り						
略 図		名 称	算 式			数 量					
<div></div> <table><tr><td>表層 : コンクリート (18-8-40)</td></tr><tr><td>溶接金網 : φ6×100×100</td></tr><tr><td>路盤工 : 再生砕石 RC-40</td></tr><tr><td>凍上抑制層 : 砂</td></tr></table>		表層 : コンクリート (18-8-40)	溶接金網 : φ6×100×100	路盤工 : 再生砕石 RC-40	凍上抑制層 : 砂	表層工	コンクリート (18-8-40)	t=10cm	A=100.00	100.00	m ²
		表層 : コンクリート (18-8-40)									
		溶接金網 : φ6×100×100									
		路盤工 : 再生砕石 RC-40									
		凍上抑制層 : 砂									
		溶接金網 φ 6×100×100			A=100.00	100.00	m ²				
		伸縮目地 t=10mm	A=12.16 ÷ 111.30 × 100=10.93			10.93	m ²				
		路盤工	再生碎石 (RC-40)	t=15cm	A=100.00	100.00	m ²				
		凍上抑制層	砂	t=15cm	A=100.00	100.00	m ²				
			111.3m2当り数量								
		表層工	コンクリート (18-8-40)	t=10cm	A=111.30	111.30	m ²				
		溶接金網 φ 6×100×100			A=111.30	111.30	m ²				
		伸縮目地 t=10mm	A=121.60 (目地延長) × 0.10=12.16			12.16	m ²				
路盤工	再生碎石 (RC-40)	t=15cm	A=111.30	111.30	m ²						
凍上抑制層	砂	t=15cm	A=111.30	111.30	m ²						

[illegible]

[illegible]

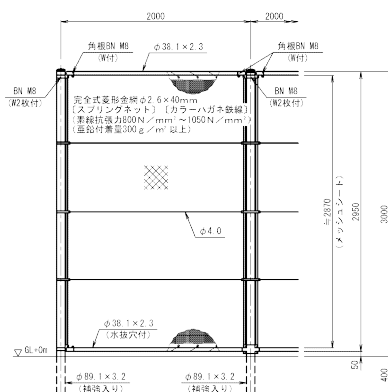
ネットフェンス基礎(独立基礎)

計 算 書

10箇所 当り

略 [义]名称算 式

数 量



The image contains two technical drawings of foundation types, labeled with Japanese text and dimensions.

Left Drawing: Independent Foundation (独立基礎の場合)

- Shows a vertical pile foundation with a diameter of $\phi 650$ mm.
- The foundation is embedded in the ground to a depth of 900 mm.
- The base of the foundation is a square concrete pad with a width of 750 mm.
- Labels include "コンクリート 18-8-40" (Concrete 18-8-40) and "再生砕石 RC-40" (Recycled crushed stone RC-40).

Right Drawing: Continuous Foundation (連続基礎の場合)

- Shows a vertical pile foundation with a diameter of $\phi 600$ mm.
- The foundation is embedded in the ground to a depth of 850 mm.
- The base of the foundation is a rectangular concrete pad with a width of 600 mm.
- Labels include "コンクリート 18-8-40" (Concrete 18-8-40) and "再生砕石 RC-40" (Recycled crushed stone RC-40).

コンクリート
18-8-40
再生砂
RC-40

門扉基礎(H2.0m×W1.0m用)

計 算 書

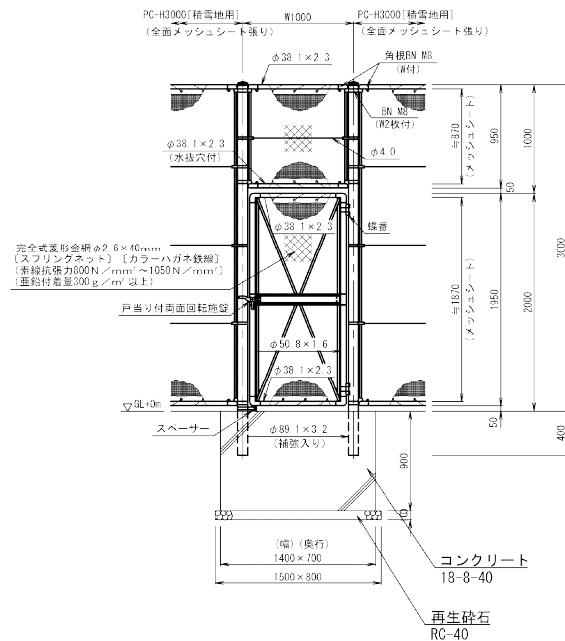
10基 当り

略 図

名 称

算 式

数 量

コンクリート
18-8-40

$$V=1.40 \times 0.70 \times 0.90 \times 10=8.82$$

8.82 m³

型枠

$$A=(1.40 \times 0.90 \times 2+0.70 \times 0.90 \times 2) \times 10=37.80$$

37.80 m²再生砕石 t=10cm
RC-40

$$A=1.50 \times 0.80 \times 10=12.00$$

12.00 m²

$$V=12.00 \times 0.10=1.20$$

(1.20) m³

基面整正

$$A=1.50 \times 0.80 \times 10=12.00$$

12.00 m²

[illegible]

計 算 書

[illegible]

名 称

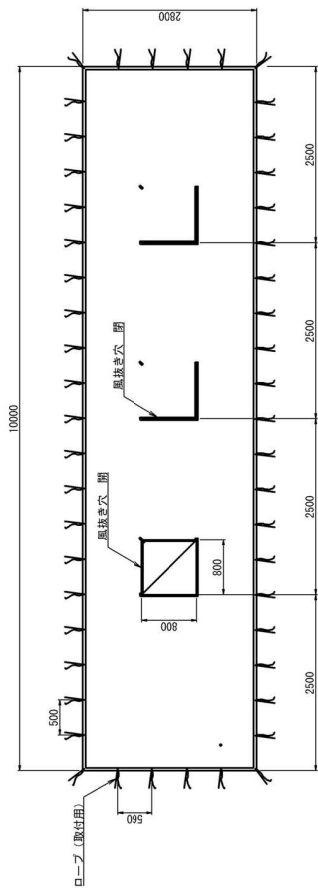
算 式

数量

防風ネット H2800
ネットフェンス用

L=10.00

10.00m



[illegible]

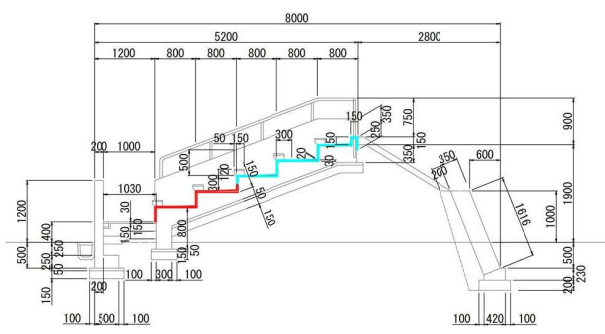
[illegible]

センター金具				計 算 書		10基 当り	
略 図		名 称	算 式	数 量			
		センター金具 φ95×150 ステンレス	N=10.0	10.00	基		
		コンクリート 18-8-40	$V=(0.30 \times 0.30 \times 0.13 - \pi/4 \times 0.10 \times 0.10 \times 0.13) \times 10=0.11$	0.11	m ³		
		型枠	$A=0.13 \times 0.30 \times 4 \times 10=1.56$	1.56	m ²		
		再生砕石 t=10cm RC-40	$A=0.30 \times 0.30 \times 10=0.90$	0.90	m ²		
			$V=0.90 \times 0.10=0.09$	(0.09)	m ³		
		基面整正	$A=0.30 \times 0.30 \times 10=0.90$	0.90	m ²		

[illegible]

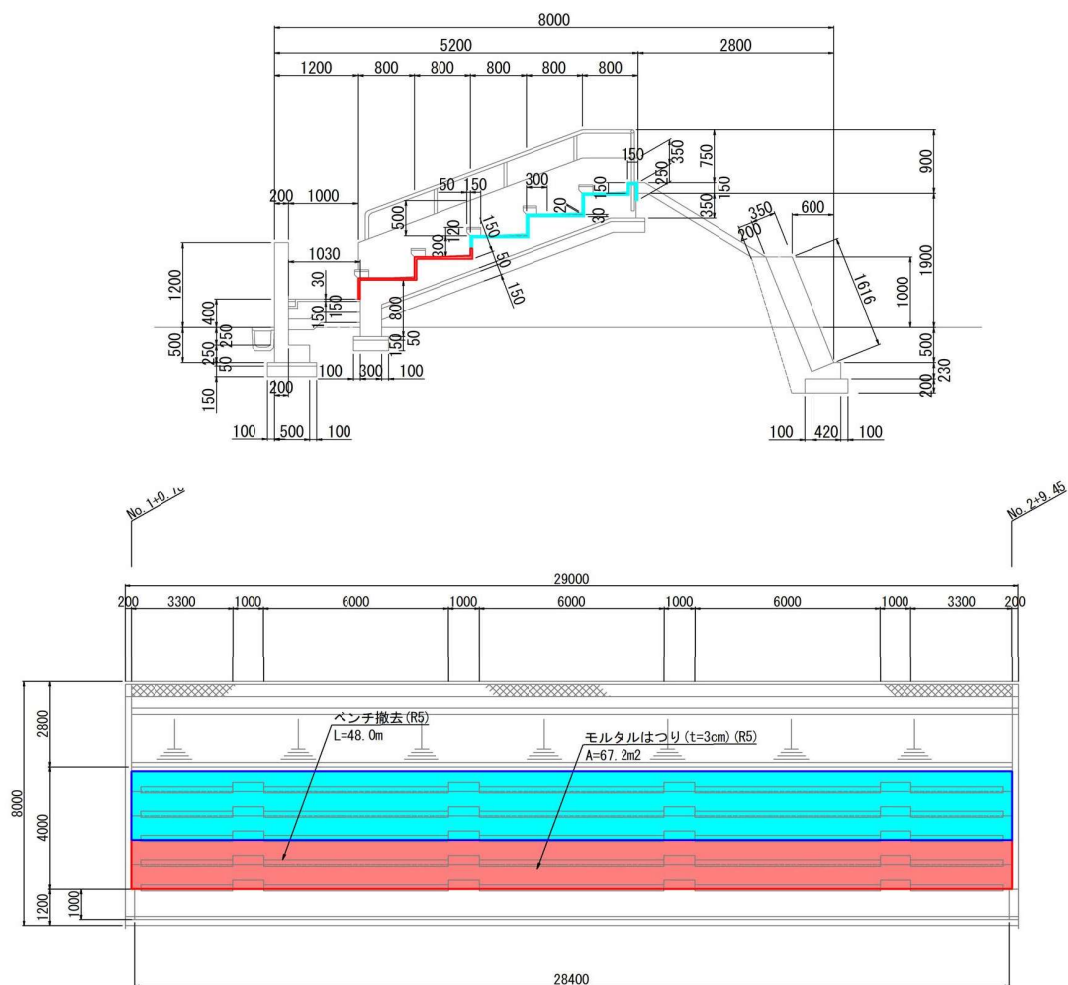
階段2	計 算 書	1基 当り
略 図	名 称	数 量
	コンクリート 18-8-40	$V=0.47 \times 3.01=1.41$ 1.41 m ³
	型枠	$A=(0.44+0.33+0.15 \times 6+0.11) \times 3.01=5.36$ 5.36 m ²
	溶接金網 φ6 150×150	$A=2.12 \times 2.91=6.17$ 6.17 m ²
	均しコンクリート 18-8-40	$V=0.08 \times 3.01+0.40 \times 3.01 \times 0.04=0.29$ 0.29 m ³
	均し基礎型枠	$A=0.04 \times 3 \times 3.01=0.36$ 0.36 m ²
	再生砕石 t=10cm RC-40	$A=2.06 \times 3.01+0.40 \times 3.01=7.40$ 7.40 m ²
	伸縮目地 t=10mm	$A=0.47 \times 2+0.11 \times 3.01=1.27$ 1.27 m ²

[illegible]

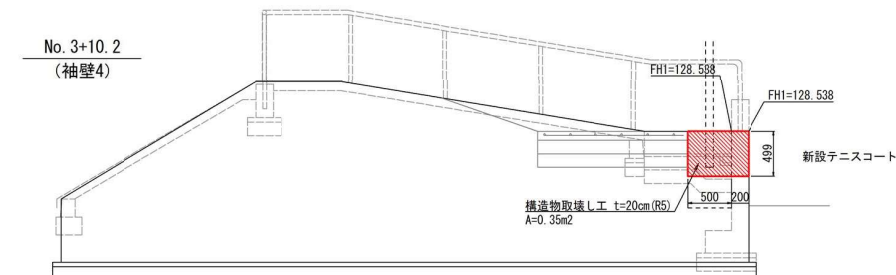
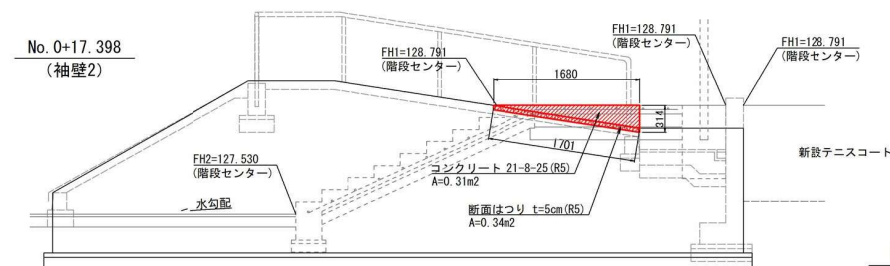
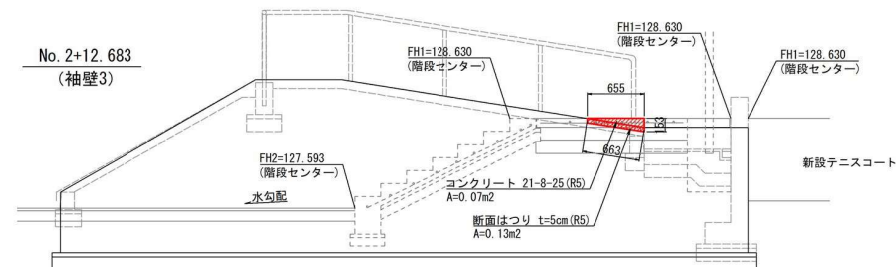
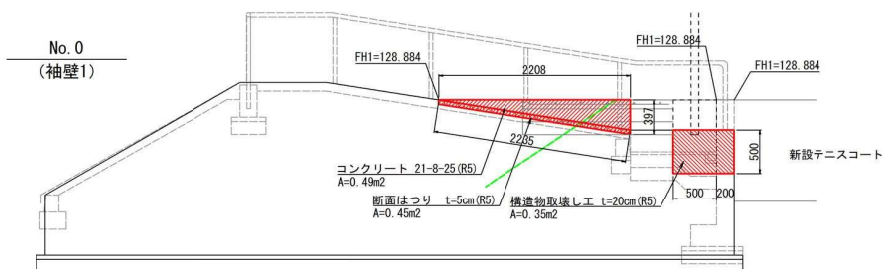
スタンド席改修工(今年度工事)		計 算 書		1式 当り
略 図	名 称	算 式	数 量	
	スタンド席改修工	N=1.00	1 式	
	〈スタンド席〉	※数量算出図面(1)を参照		
	モルタルはつり t=3cm	$A=(0.80 \times 2+0.30 \times 2+0.15) \times 28.60=67.21$	67.21 m ²	
		$V=67.21 \times 0.03=2.02$	2.02 m ³	
		$W=2.02 \times 2.35=4.75$	4.75 t	
	ベンチ撤去	$L=3.00 \times 2 \times 2+6.00 \times 2 \times 3=48.00$	48.00 m	
	ベンチ約8kg/m (W=0.008(t/m)×120(m)=0.96(t))			

スタンド席改修工(今年度工事)		計 算 書		1式 当り	
略 図	名 称	算 式	数 量		
	〈芝生スタンド すりつけ部〉	※数量算出図面(2)(3)を参照			
	断面はつり t=5cm	A=0.13+0.34+0.45=0.92	0.92	m ²	
		V=0.92×0.05=0.05	0.05	m ³	
		W=0.05×2.50=0.13	0.13	t	
	構造物とりこわし工 t=20cm	A=0.35+0.35=0.70	0.70	m ²	
		V=0.70×0.20=0.14	0.14	m ³	
		W=0.14×2.50=0.35	0.35	t	
	コンクリート t=20cm	V=(0.07+0.31+0.49)×0.20=0.17	0.17	m ³	
	型枠	A=(0.07×2+0.15×0.20)+(0.31×2+0.31×0.20)			
		+(0.49×2+0.40×0.20)=1.91	1.91	m ²	
	削孔Φ13 削孔長 80mm	N=2+5+8=15.00	15.00	箇所	
	鉄筋D13 SD345 W=1.00kg/m	L=0.13×2+0.18×5+0.18×8=2.60	2.60	m	
		W=2.60×0.001=0.003	0.003	t	

数量算出図面(1)



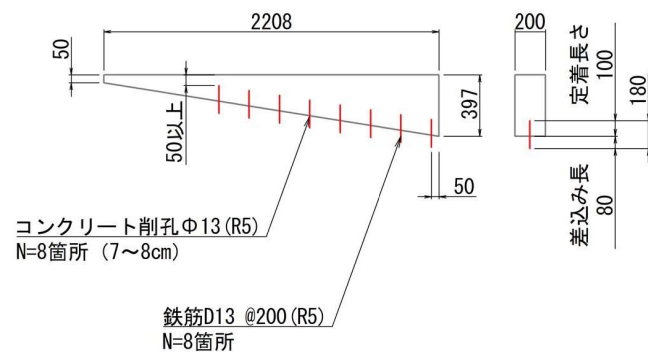
数量算出図面(2)



数量算出図面(3)

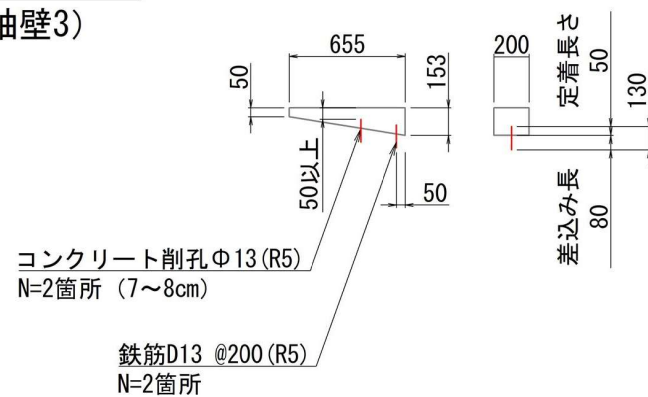
No. 0

(袖壁1)



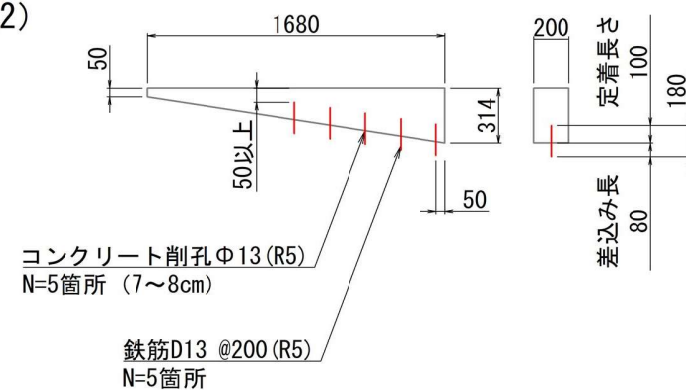
No. 2+12. 683

(袖壁3)



No. 0+17. 398

(袖壁2)



<div> <div>スタンド席改修工(次年度工事)</div> <div>計 算 書</div> <div>1式 当り</div> </div>			
略 図	名 称	算 式	数 量
	スタンド席改修工	$N=1.00$	1式
	〈スタンド席〉	※数量算出図面(1)(2)を参照	
	モルタルはつり t=3cm	$A=(0.80 \times 3 + 0.30 \times 2 + 0.15 \times 3 + 0.25) \times 28.60 = 105.82$	105.82 m ²
		$V=105.82 \times 0.03 = 3.17$	3.17 m ³
		$W=3.17 \times 2.35 = 7.45$	7.45 t
	ベンチ撤去	$L=3.00 \times 3 \times 2 + 6.00 \times 3 \times 3 = 72.00$	72.00 m
	モルタル仕上げ 壁面(垂直面) t=3cm	$A=(0.30 \times 3 + 0.15 + 0.25) \times 28.60 = 37.18$	37.18 m ²
		$V=37.18 \times 0.03 = 1.12$	1.12 m ³
	モルタル仕上げ 床(平面) t=3cm	$A=(0.80 \times 3 + 0.15) \times 28.60 = 72.93$	72.93 m ²
		$V=72.93 \times 0.03 = 2.19$	2.19 m ³
	ベンチ新設	$L=3.00 \times 3 \times 2 + 6.00 \times 3 \times 3 = 72.00$	72.00 m
	手摺り再塗装	$A=1.73 + 19.09 = 20.82$ (設計図より)	20.82 m ²

スタンド席改修工(次年度工事)		計 算 書	1式 当り
略 図	名 称	算 式	数 量
	〈スタンド席 袖壁〉	※数量算出図面(3)を参照	
	断面はつり t=5cm	$A=0.30$	0.30 m ²
		$V=0.30 \times 0.05=0.02$	0.02 m ³
		$W=0.02 \times 2.50=0.05$	0.05 t
	構造物とりこわし工 t=20cm	$A=0.20$	0.20 m ²
		$V=0.20 \times 0.20=0.04$	0.04 m ³
		$W=0.04 \times 2.50=0.10$	0.10 t
	モルタル仕上げ 床(平面) t=5cm	$A=0.30$	0.30 m ²
		$V=0.30 \times 0.05=0.02$	0.02 m ³
	コンクリート t=20cm	$V=0.20 \times 0.20=0.04$	0.04 m ³
	型枠	$A=0.20 \times 2+0.20 \times 0.30=0.46$	0.46 m ²

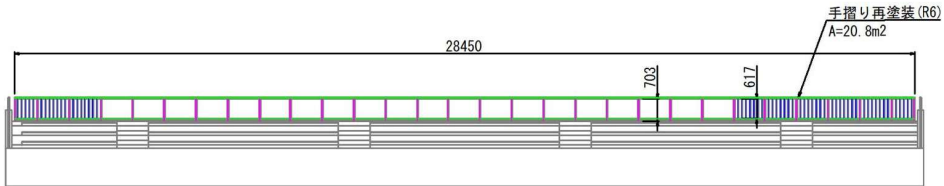
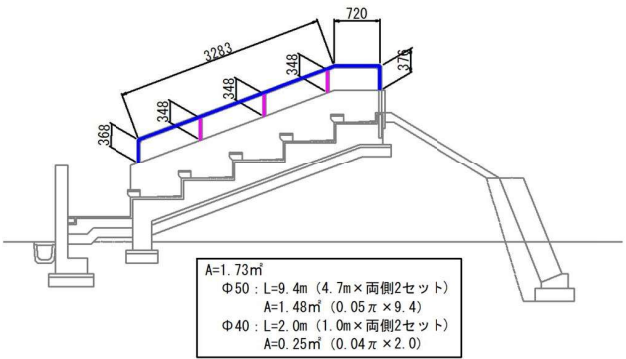
[illegible]

Technical drawing of a staircase section showing dimensions and construction details. The drawing includes a side elevation and a plan view. Key dimensions and features include:

- Overall Dimensions:**
 - Horizontal: 8000 (total), 5200 (stair width), 2800 (platform width).
 - Vertical: 900 (stair height), 1900 (total height), 1000 (platform height), 500 (base height), 200 (step height), 230 (base height).
- Stair Dimensions:**
 - Horizontal: 1200, 800, 800, 800, 800, 800.
 - Vertical: 500, 150, 120, 150, 300, 150, 350, 150, 750, 350, 600.
- Construction Details:**
 - Label: モルタル1:2 (Mortar 1:2).
 - Dimensions: 100, 500, 100, 150, 250, 400, 50, 250, 100, 300, 100, 150, 800, 50, 150, 120, 50, 150, 20, 30, 150, 350, 150, 750, 350, 600, 200, 350, 1000, 1619, 100, 420, 100.

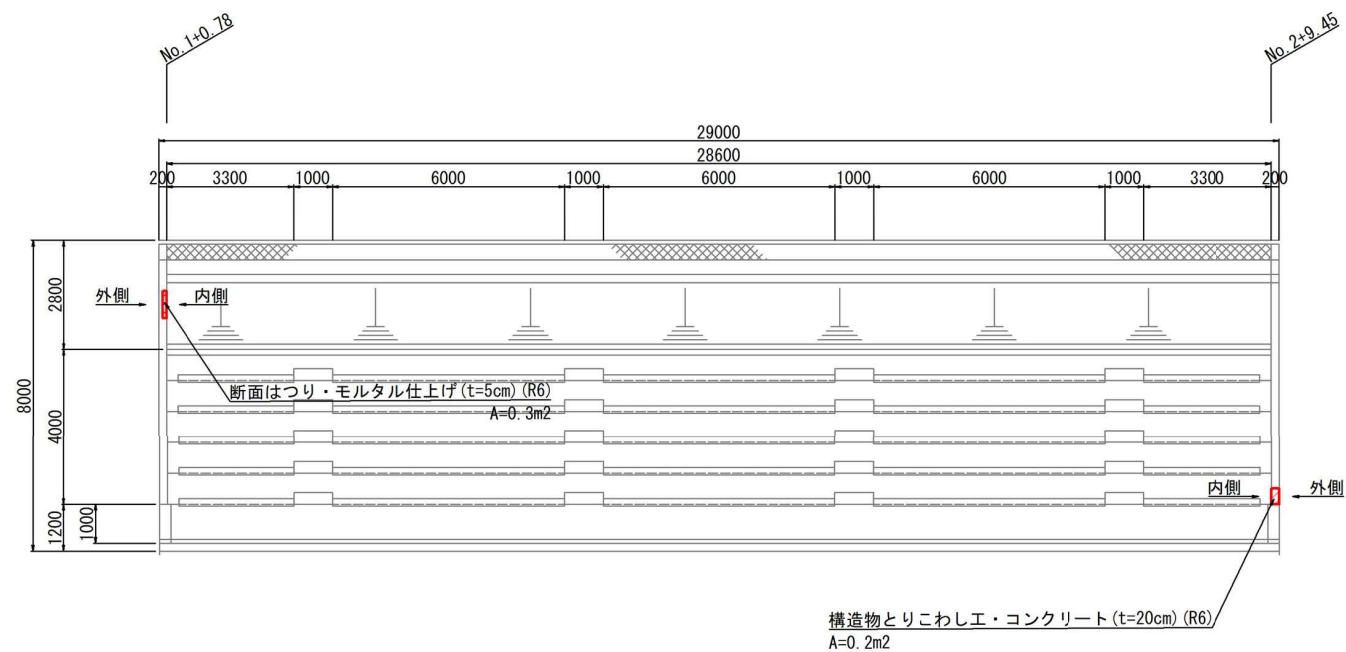


数量算出図面(2)

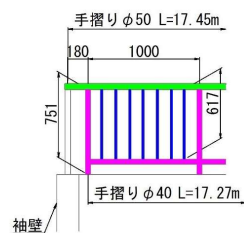
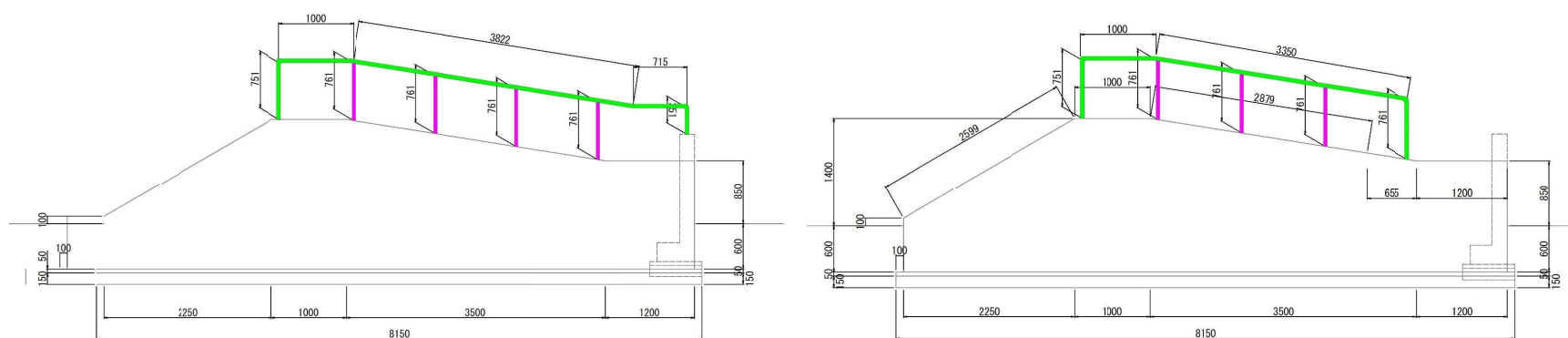


手摺り再塗装(R6)
 $A = 20.8\text{m}^2$

数量算出図面(3)



数量算出図面(4)

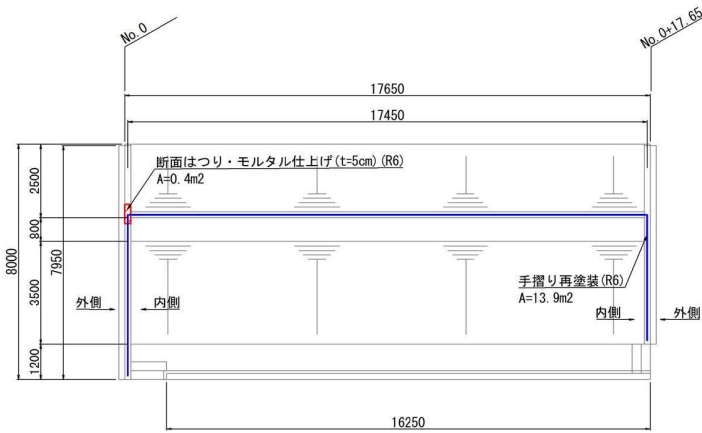


手摺り再塗装

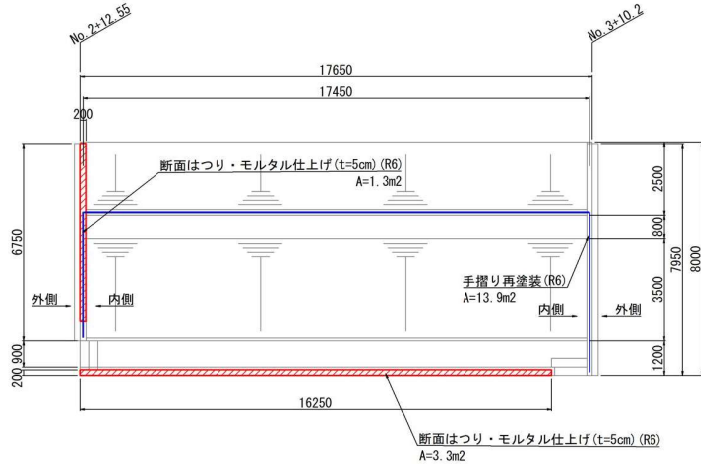
A=13.89㎡
 $\Phi 50$: L=30.20m (17.5m + (1.0m + 0.8m) × 2 + 3.8 + 3.4 + 0.7 + 0.4 + 0.8)
 A=4.74㎡ (0.05π × 30.2)
 $\Phi 40$: L=37.1m (17.1m + 0.8m × 18 + 0.8m × 7)
 A=4.66㎡ (0.04π × 37.1)
 $\Phi 20$: L=71.4m (0.6m × 7本 × 17セット)
 A=4.49㎡ (0.02π × 71.4)

数量算出図面(5)

盛土スタンド(西側)



盛土スタンド(東側)



[illegible]

[illegible]

[illegible]

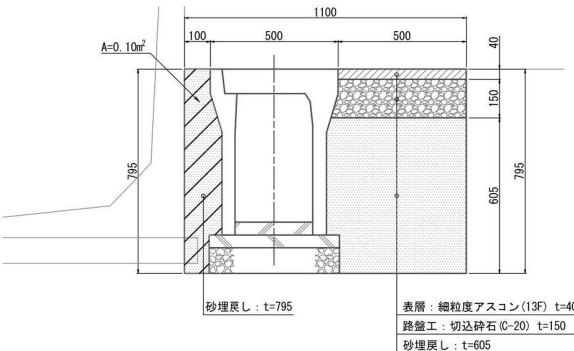
[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

<div> <div>アスファルト舗装復旧</div> <div>計 算 書</div> <div>1式 当り</div> </div>			
略 図	名 称	算 式	数 量
 <p>砂埋戻し：t=795</p> <p>表層：細粒度アスコン(13F) t=40 路盤工：切込碎石(C-20) t=150 砂埋戻し：t=605</p>	アスファルト舗装復旧 t=4cm		
	表層工	細粒度アスコン(13F) t=4cm A=32.10	32.10 m ²
	路盤工	切込碎石(C-20) t=15cm A=32.10	32.10 m ²
	凍上抑制層	砂 t=60.5cm A=32.10	32.10 m ²
	床掘	$V=(1.10 \times 0.80 - 0.04 \times 0.50) \times 49.20 = 42.31$	42.31 m ³
	砂埋戻し	$V=0.10 \times 49.20 = 4.92$	4.92 m ³
	残土	$V=42.31 - 4.92 = 37.39$	37.39 m ³

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]