

数量計算書について（下記2数量計算書より構成されております）

- 数量計算書1      (段差抑制工：P R C版施工区間)
- 数量計算書2      (不陸抑制工：高強度ジオンセティクス施工区間)

○数量計算書 1 (段差抑制工：P R C 版施工区間)

段差抑制工  
(NO.29~NO.30+10.00)

## 1. 数量総括表

数量総括表(3)

工種	種別	細別	規格	単位	数量	摘要	
道路土工	掘削工	掘削(土砂)	オープン	m3	63.8		
			小規模	m3	5.2		
舗装工	舗装準備工	不陸整正	道路用PRC版部	m2	300.0		
			コンクリート舗装部	m2	24.7		
			アスファルト舗装部	m2	90.0		
	アスファルト舗装工	下層路盤	再生クラッシャーラン(RC-40) t=15cm	m2	6.3		
			再生粒度調整碎石(RM-30) t=10cm	m2	18.8		
			再生粗粒度アスコン t=5cm	m2	57.0		
			再生密粒度アスコン t=5cm	m2	414.8		
	コンクリート舗装工		コンクリート路盤	コンクリート舗装版 t=250	m2	24.7	
				曲げ4.5-6.5-20	m3	6.2	
			路盤紙		m2	24.5	
			下層路盤	再生粒度調整碎石	m2	25.0	
				t=150	m3	3.8	
			ねじ付タイバー	D22 L=900	本	31.0	
				kg	84.8		
ねじ付タイバー			D22 L=1000	本	9.0		
				kg	27.4		
タイバー			D29 L=700	本	0.0		
				kg	0.0		
型枠				m2	6.6		
すりつけ版 コンクリート			曲げ4.5-6.5-20		m2	51	
					m3	8.9	
鉄網			D6(100×100)	m2	16.5		
				kg	49.5		
鉄筋網			D13(200×200)	kg	454.9		
補強鉄筋	D13	kg	112.5				
ダウエルバー	φ28 L=700		本	0.0			
			kg	0.0			
"	φ25 L=700		本	30.0			
			kg	80.9			
チェアー	D13	個	60.0				
クロスバー	D13 L=400		本	16.0			
			kg	62.1			
キャップ		個	0.000				
注入目地材		m3	0.019				
目地板	t=20	m2	0.000				
目地材	t=10	m3	0.045				



## 2. 道路土工









### 3. 舖 装 工











#### 4. ねじ付タイバー(PRC版との接続)

標準部 (NO.29~NO.29+15) L= 15.00 m

PRC版 1ブロック 5本 D22 L=900@1.00

$$N = \frac{15.0}{5} \times 5 \times 2 = 30 \text{ 本}$$

$$W = 30 \times 0.9 \times 3.04 = 82.080 \text{ kg}$$

巻込部 D22 L=1000 (900)@1000

左側 L= 900 N=1

〃 L=1000 N=4

右側 L=1000 N=5

$$L=900 \quad N=1$$

$$W = (0.90 \times 1) \times 3.04 = 2.736 \text{ kg}$$

$$L=1000 \quad N=9$$

$$W = (1.00 \times 9) \times 3.04 = 27.360 \text{ kg}$$

標準部巻込部合計

$$L=900$$

$$N=30+1 = 31 \text{ 本}$$

$$W=82.080 + 2.736 = 84.816 \text{ kg}$$

$$L=1000$$

$$N=4+5 = 9 \text{ 本}$$

$$W = 27.360 \text{ kg}$$

#### 5. 型枠

$$a1(\text{端部}) = \left( \frac{1.684 + 2.310}{2} \right) \times 0.25 = 0.999$$

$$a2(\text{収縮目地}) = 0.503 \times \frac{\text{箇所}}{1} \times 2 \times 0.25 = 0.252$$

$$a3(\text{膨張目地}) = 0.503 \times \frac{\text{箇所}}{0} \times 2 \times 0.25 = 0.000$$

$$A = a1 \sim a3 = 1.2505 \text{ m}^2$$

## 6. 鉄網 D6mm

標準部

$$A = 0.30 \times 5.00 \times \begin{matrix} \text{枚} \\ 3 \end{matrix} \times \begin{matrix} \text{左右} \\ \times 2 \end{matrix} = 9.00 \text{ m}^2$$
$$W = 9.00 \times \begin{matrix} \text{m}^2 \\ 3.00 \end{matrix} \times \begin{matrix} \text{kg/m}^2 \\ 3.00 \end{matrix} = 27.00 \text{ kg}$$

巻込部

$$a1(\text{左側}) = 0.30 \times 1.30 + 1/2 \times (0.30 + 0.50) \times 0.90 + 1/2 \times (0.50 + 1.233) \times 2.015 + 1/2 \times 1.233 \times 0.712 = 2.935 \text{ m}^2$$

$$a2(\text{右側}) = 1/2 \times (0.30 + 0.40) \times 0.70 + 1/2 \times (0.40 + 1.30) \times 2.20 + 1/2 \times (1.30 + 1.775) \times 1.002 + 1/2 \times 1.775 \times 1.025 = 4.565 \text{ m}^2$$

$$A = a1 \sim a2 = 7.500 \text{ m}^2$$

$$W = 7.500 \times \begin{matrix} \text{m}^2 \\ 3.00 \end{matrix} \times \begin{matrix} \text{kg/m}^2 \\ 3.00 \end{matrix} = 22.50 \text{ kg}$$

標準部巻込部合計

$$A = 9.000 + 7.500 = 16.500 \text{ m}^2$$

$$W = 27.000 + 22.500 = 49.500 \text{ kg}$$

## 7. 補強鉄筋 D13

標準部

$$W = 9.80 \times \begin{matrix} \text{kg/m} \\ 0.995 \end{matrix} \times \begin{matrix} \text{本} \\ 3 \end{matrix} \times \begin{matrix} 1.5 \\ \times 2 \end{matrix} \times \begin{matrix} \text{左右} \\ \times 2 \end{matrix} = 87.759 \text{ kg}$$

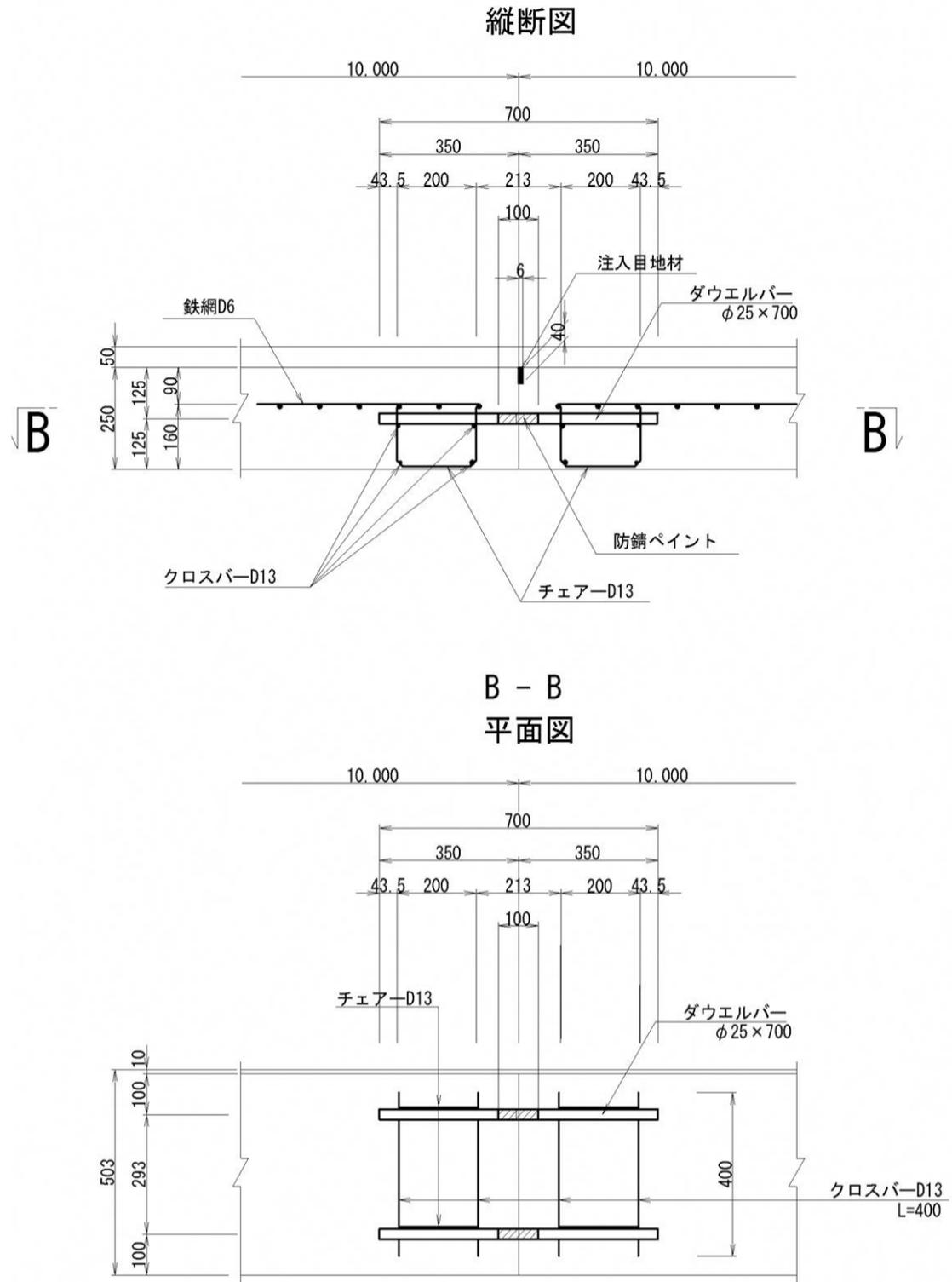
巻込部

$$W = (4.20 + 4.10) \times \begin{matrix} \text{本} \\ 3 \end{matrix} \times \begin{matrix} \text{kg/m} \\ 0.995 \end{matrix} = 24.776 \text{ kg}$$

$$\text{合計 } W = 87.759 + 24.776 = 112.535 \text{ kg}$$

(5). 収縮目地

1. 寸法図



2. 目地延長

$$L = 0.503 \times \begin{matrix} \text{箇所} \\ 1 \end{matrix} \times \begin{matrix} \text{左右} \\ \times 2 \end{matrix} = 1.006 \text{ m}$$

3. ダウエルバー φ25 L=700

$$N = 2 \times \begin{matrix} \text{本} \\ 1 \end{matrix} \times \begin{matrix} \text{箇所} \\ 1 \end{matrix} \times \begin{matrix} \text{左右} \\ \times 2 \end{matrix} = 4 \text{ 本}$$

$$W = 4 \text{ 本} \times 0.700 \text{ m} \times \begin{matrix} \text{kg/m} \\ \times 3.85 \end{matrix} = 10.780 \text{ kg}$$

4. チェアー D13

$$N = \begin{array}{ccc} & \text{個箇所} & \text{左右} \\ 4 \times & 1 & \times 2 \end{array} = 8 \text{ 個}$$

5. クロスバー D13 L=400

$$N = \begin{array}{ccc} & \text{本箇所} & \text{左右} \\ 8 \times & 1 & \times 2 \end{array} = 16 \text{ 本}$$

$$L = \begin{array}{ccc} & \text{本} & \\ & 16 & \times 0.400 \end{array} = 6.400 \text{ m}$$

$$W = \begin{array}{ccc} & \text{kg/m} & \\ 6.400 & \times 0.995 & \end{array} = 6.368 \text{ kg}$$

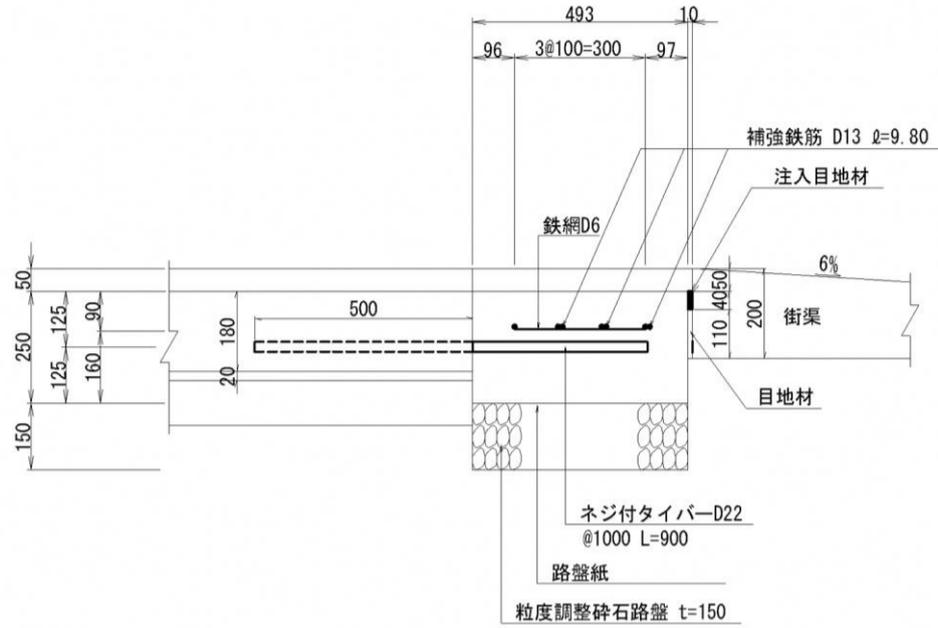
6. 注入目地材

$$V = 0.040 \times 0.006 \times \begin{array}{c} \text{目地延長} \\ 1.006 \end{array} = 0.0002 \text{ m}^3$$

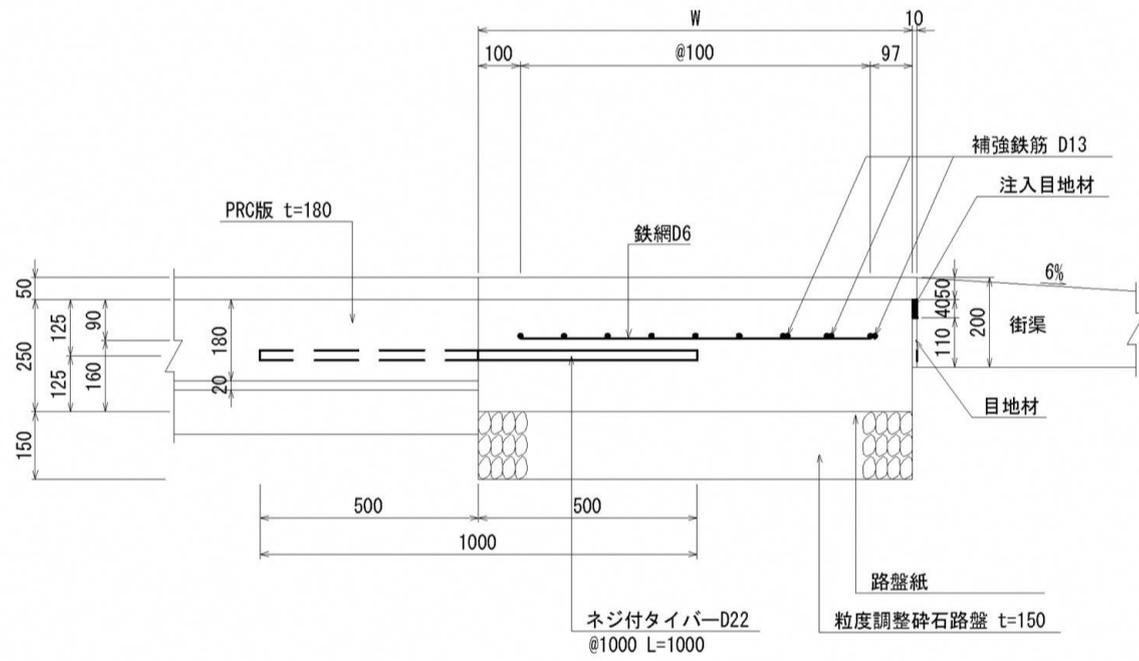
(6). 突合せ目地

1. 寸法図

標準部



巻込部



2. 目地延長

$$L = 15.00 \times 2 \quad \text{左右} \quad + (4.13 + 4.3) \quad \text{(巻込部)} = 38.430 \text{ m}$$

3. 注入目地材

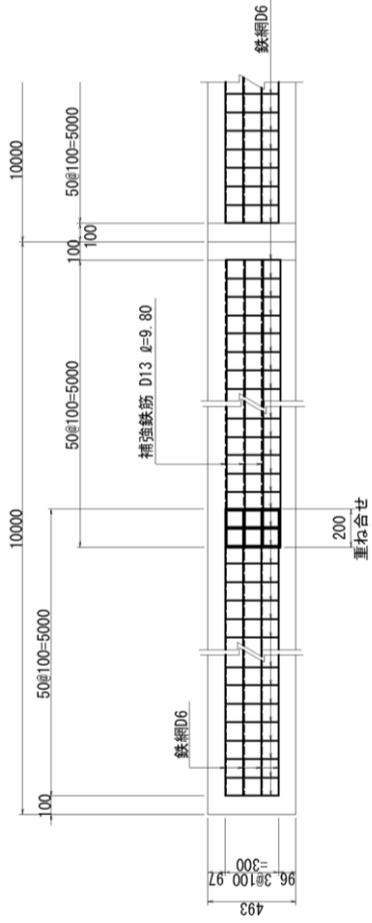
$$V = 0.04 \times 0.010 \times 38.430 \quad \text{目地延長} = 0.015 \text{ m}^3$$

4. 目地材 t=10

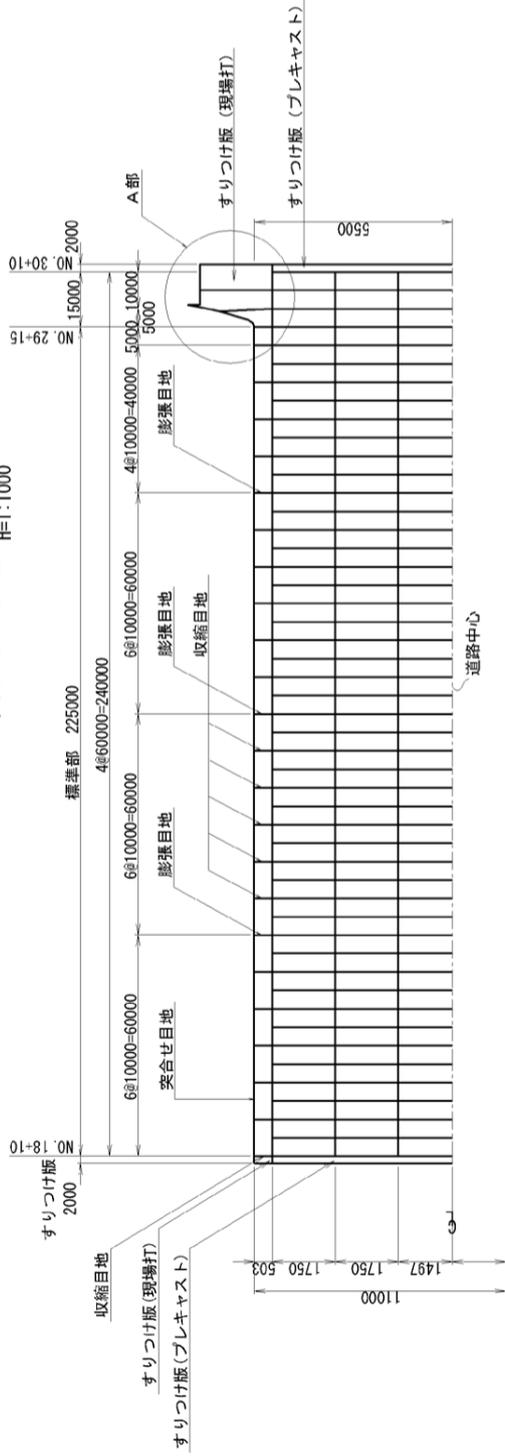
$$V = 0.110 \times 0.010 \times 38.430 \quad \text{目地延長} = 0.042 \text{ m}^3$$

標準部  
目地割  
鉄網 D6

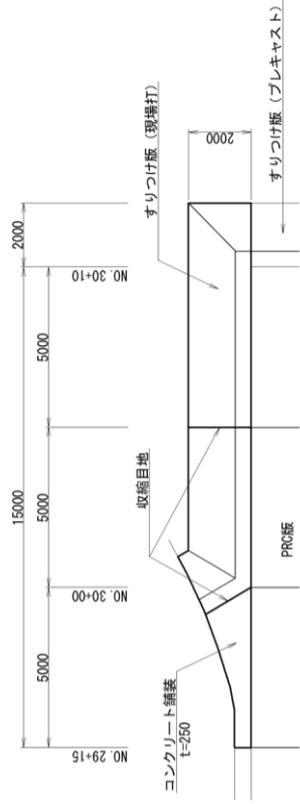
鉄網D6 S=1:20



コンクリート舗装版目地割図 V=1:100  
H=1:1000

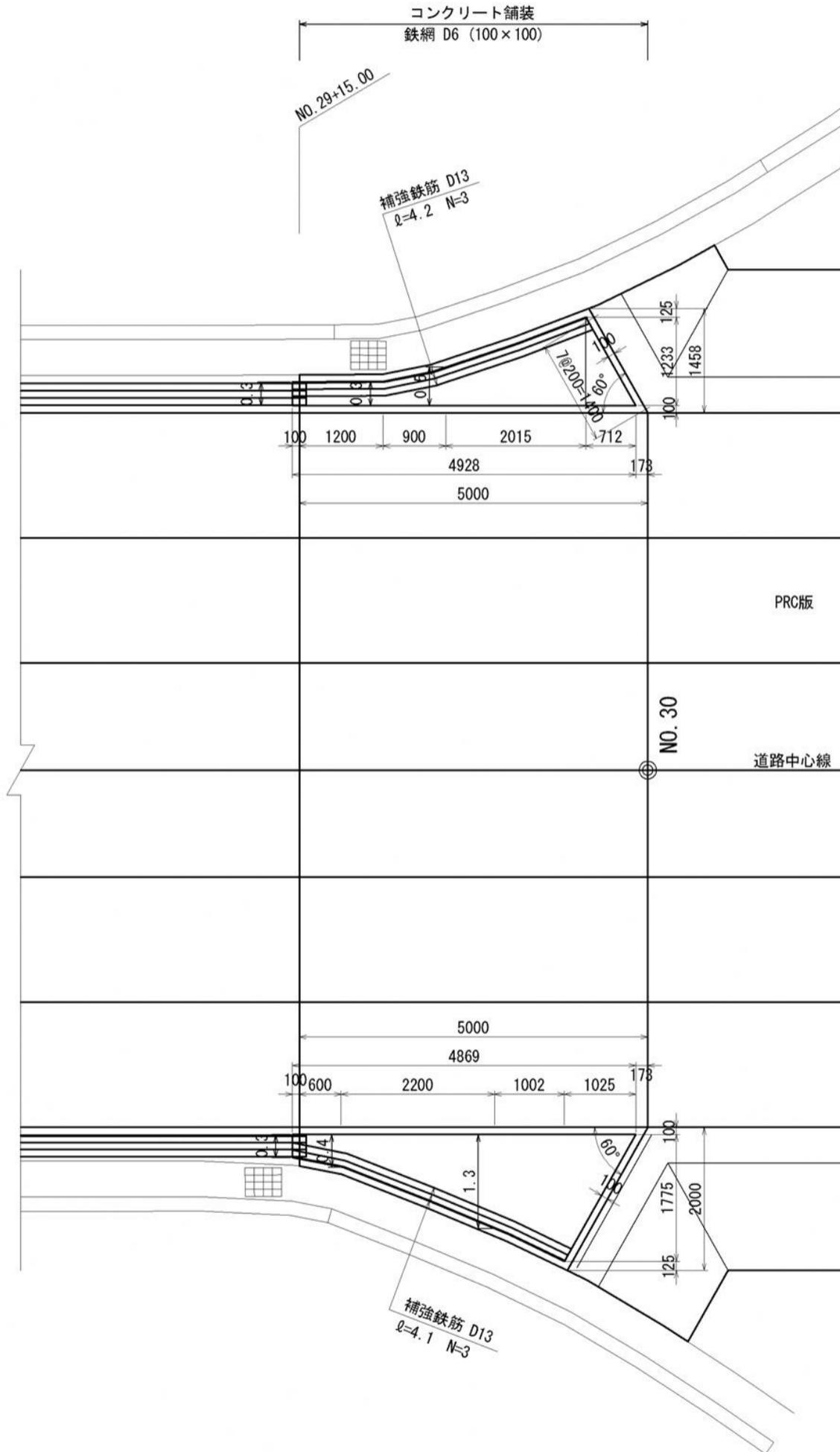


A部 S=1:100



巻込部

鉄筋網 D6

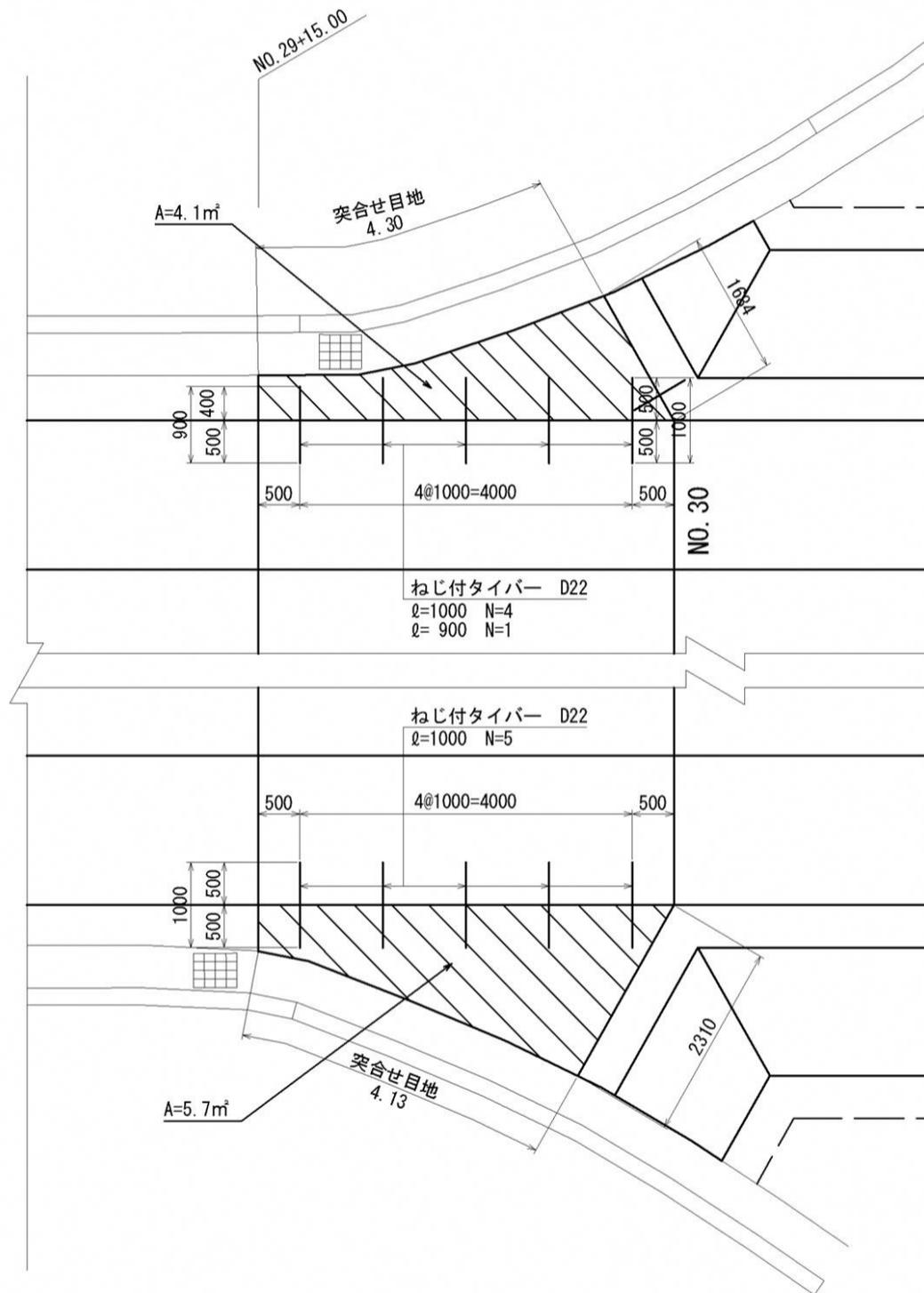


# 巻込部

コンクリート舗装工

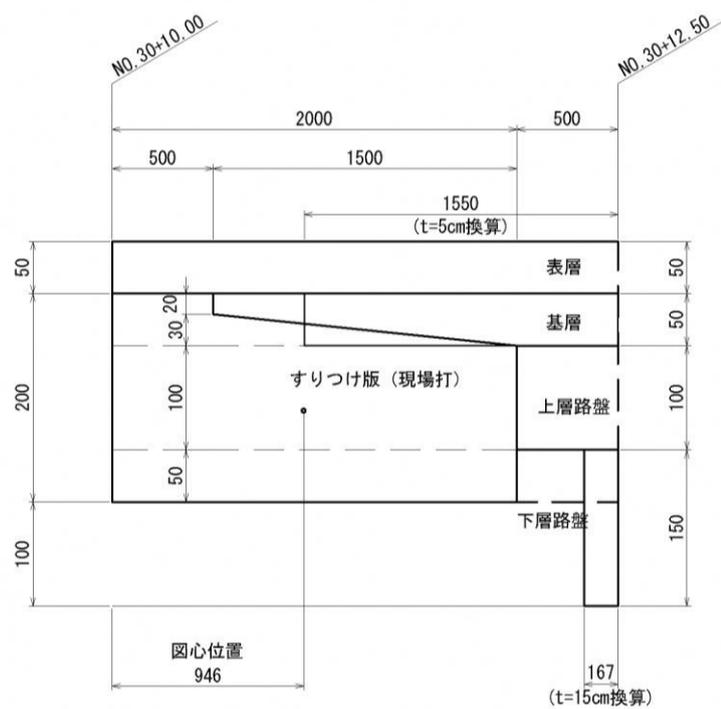
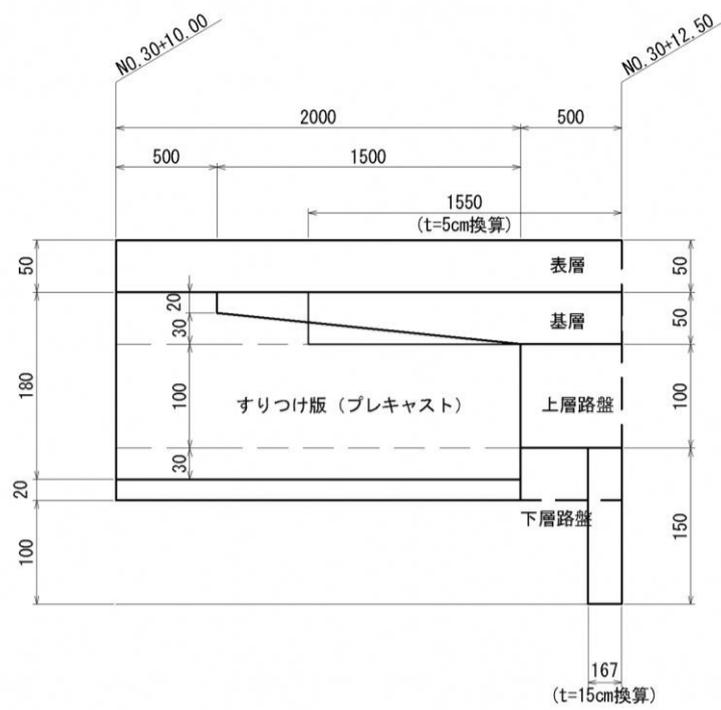
ねじ付タイバー D22

突合せ目地



(D). 4工区側(すりつけ版部)

(1). 舗装工



舗装準備工

A = 表層面積と同じ = 90.000 m<sup>2</sup>

3. 下層路盤 (t=150)  
 $A = 0.167 \times \text{平均延長} 37.95 = 6.338 \text{ m}^2$

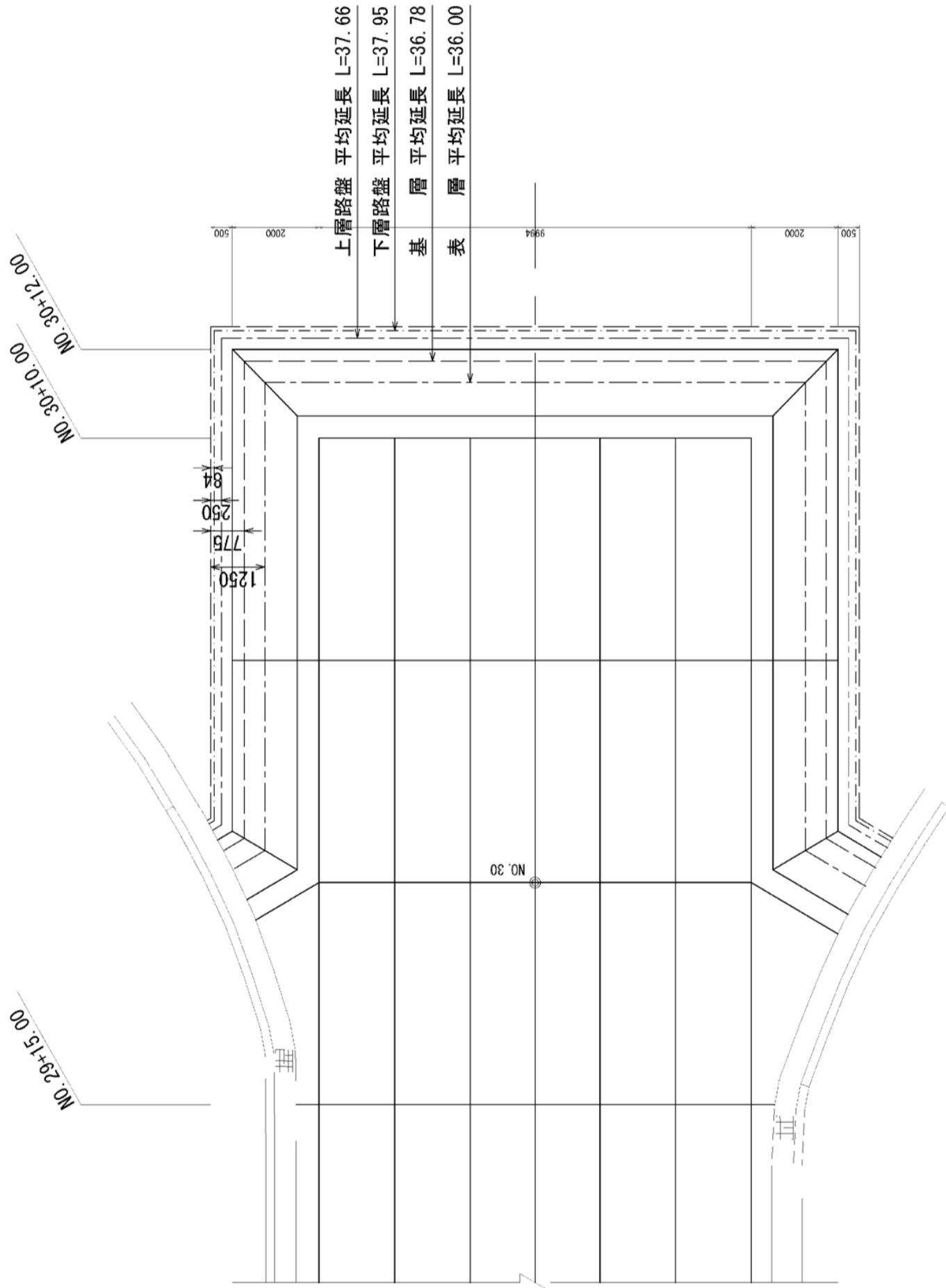
4. 上層路盤 (t=100)  
 $A = 0.50 \times \text{平均延長} 37.66 = 18.830 \text{ m}^2$

5. 基層 (t= 50)  
 $A = 1.55 \times \text{平均延長} 36.78 = 57.009 \text{ m}^2$

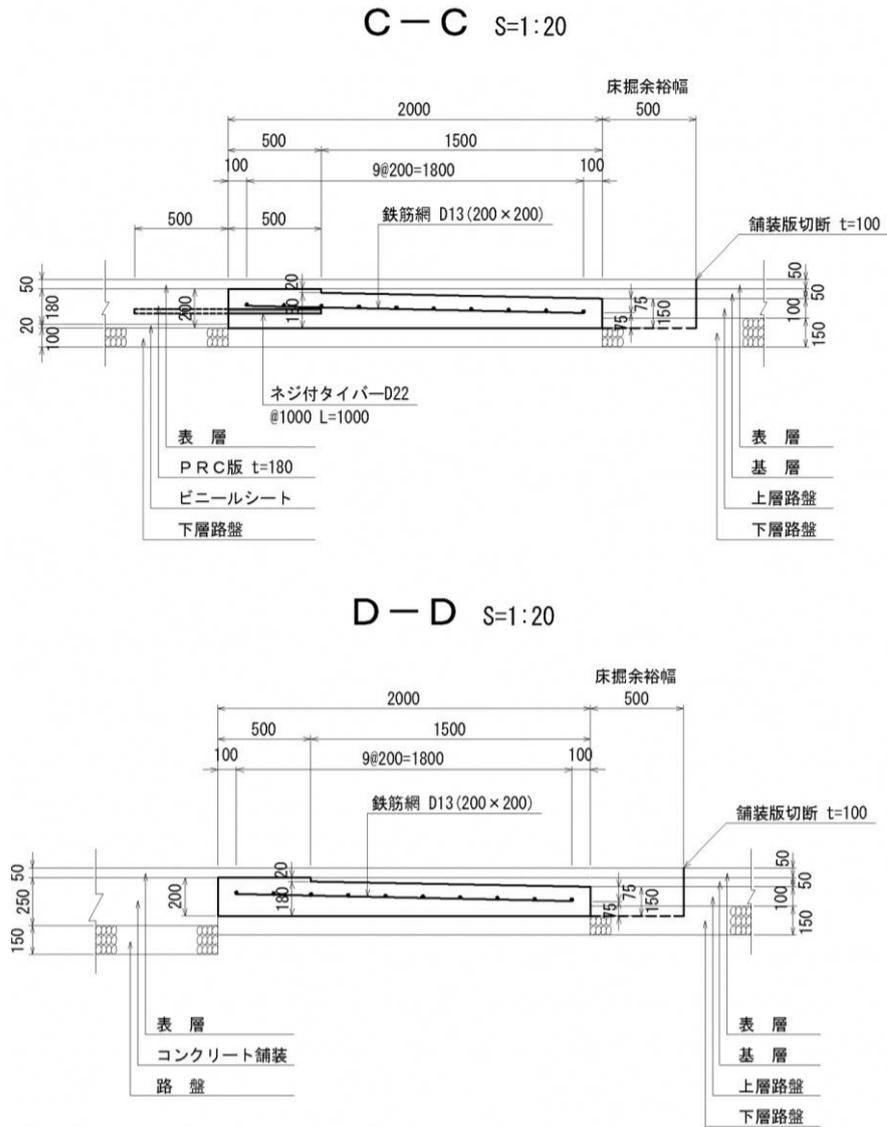
6. 表層 (t= 50)  
 $A = 2.50 \times \text{平均延長} 36.00 = 90.000 \text{ m}^2$

舗装面積

各層の平均長さ



(2). すりつけ版



型枠

$$\begin{aligned}
 a1(\text{端部}) &= (3.845 + 5.00 + 2.00 + 2.00) \times 0.15 \times 2 & \text{ヶ所} & = 3.854 \\
 a2(\text{端部巻込部}) &= (0.394 + 1.151) \times 0.15 & & = 0.232 \\
 a3(2\text{cm段差部}) &= (4.711 + 5.00 + 0.50 + 0.50) \times 0.02 \times 2 & & = 0.428 \\
 a4(// \text{巻込部}) &= (1.345 + 1.996) \times 0.02 & & = 0.067 \\
 a5(\text{収縮目地}) &= \{ 1/2 \times (0.15 + 0.18) \times 1.50 + 0.20 \times 0.50 \} \times 2 & & = 0.695 \\
 \hline
 A=a1 \sim a5 &= & & = 5.276 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

コンクリート

左側図心距離

$$L = (1.052 + 4.454 + 5.00 + 0.946 \times 2) = 12.398$$

右側図心距離

$$L = (1.739 + 4.454 + 5.00 + 0.946 \times 2) = 13.085$$

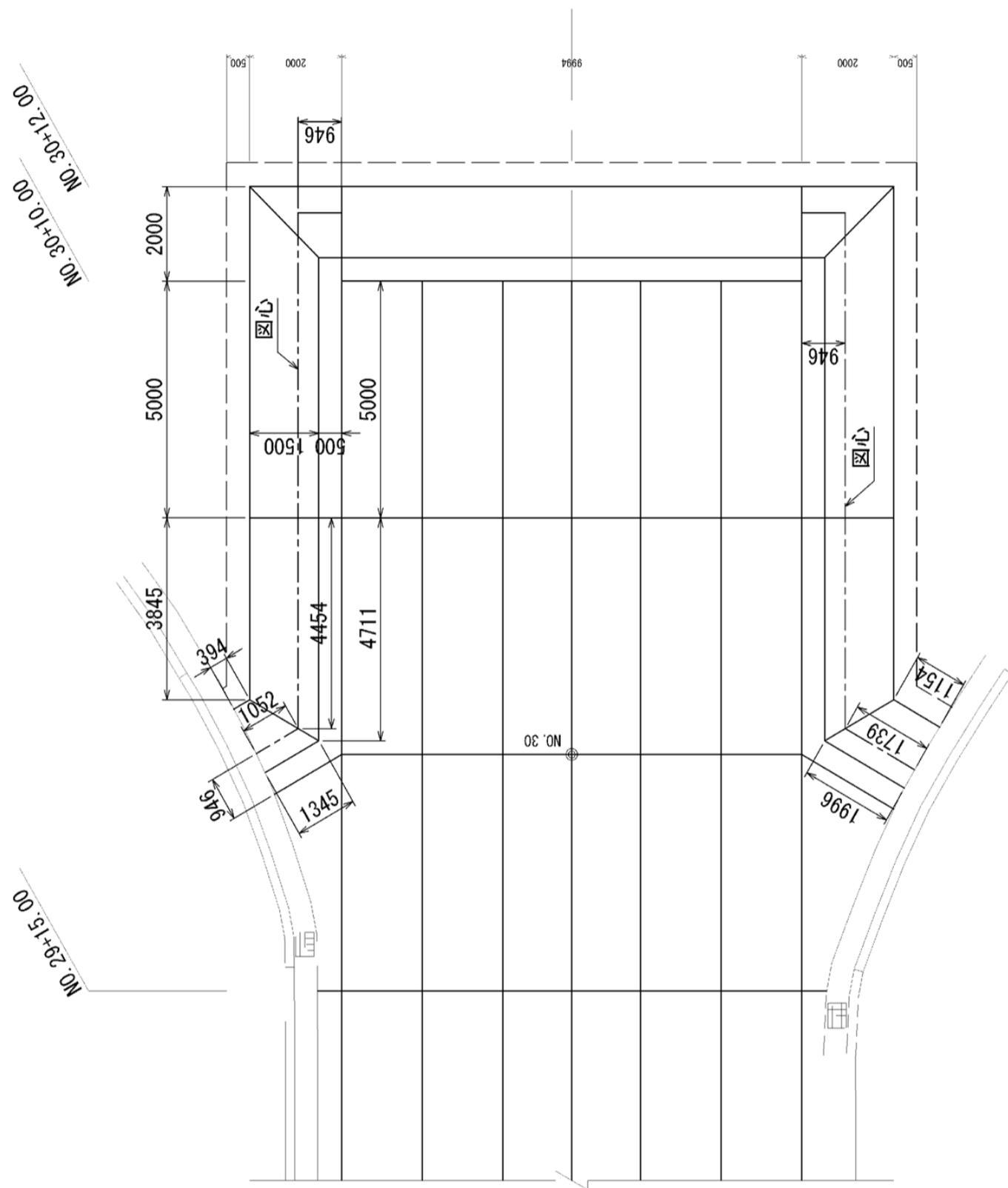
$$v1(\text{左側}) = \{ 1/2 \times (0.15 + 0.18) \times 1.50 + 0.20 \times 0.50 \} \times 12.398 = 4.308$$

$$v2(\text{右側}) = \{ 1/2 \times (0.15 + 0.18) \times 1.50 + 0.20 \times 0.50 \} \times 13.085 = 4.547$$

$$V=v1 \sim v2 = 8.855 \text{ m}^3$$

# コンクリート量計算

図心距離



鉄筋網 D13(200×200) (2.00×4.00 79.6<sup>kg</sup>/枚)

$$\text{m}^2\text{当り重量} = \frac{79.6}{(2.00 \times 4.00)} = 9.950 \text{ kg/m}^2$$

$$\textcircled{1} = 3.60 \times 1.80 \times 2$$

$$= 12.960$$

$$\textcircled{2} = 3.40 \times 1.80 \times 2$$

$$= 12.240$$

$$\textcircled{3} = \frac{1}{2} \times (3.80 + 4.80) \times 1.80 \times 2$$

$$= 15.480$$

$$\textcircled{4} = \frac{1}{2} \times (0.60 + 1.40) \times 1.80$$

$$= 1.800$$

$$\textcircled{5} = \frac{1}{2} \times (1.40 + 2.20) \times 1.80$$

$$= 3.240$$

$$\textcircled{1} \sim \textcircled{5} = 45.720 \text{ m}^2$$

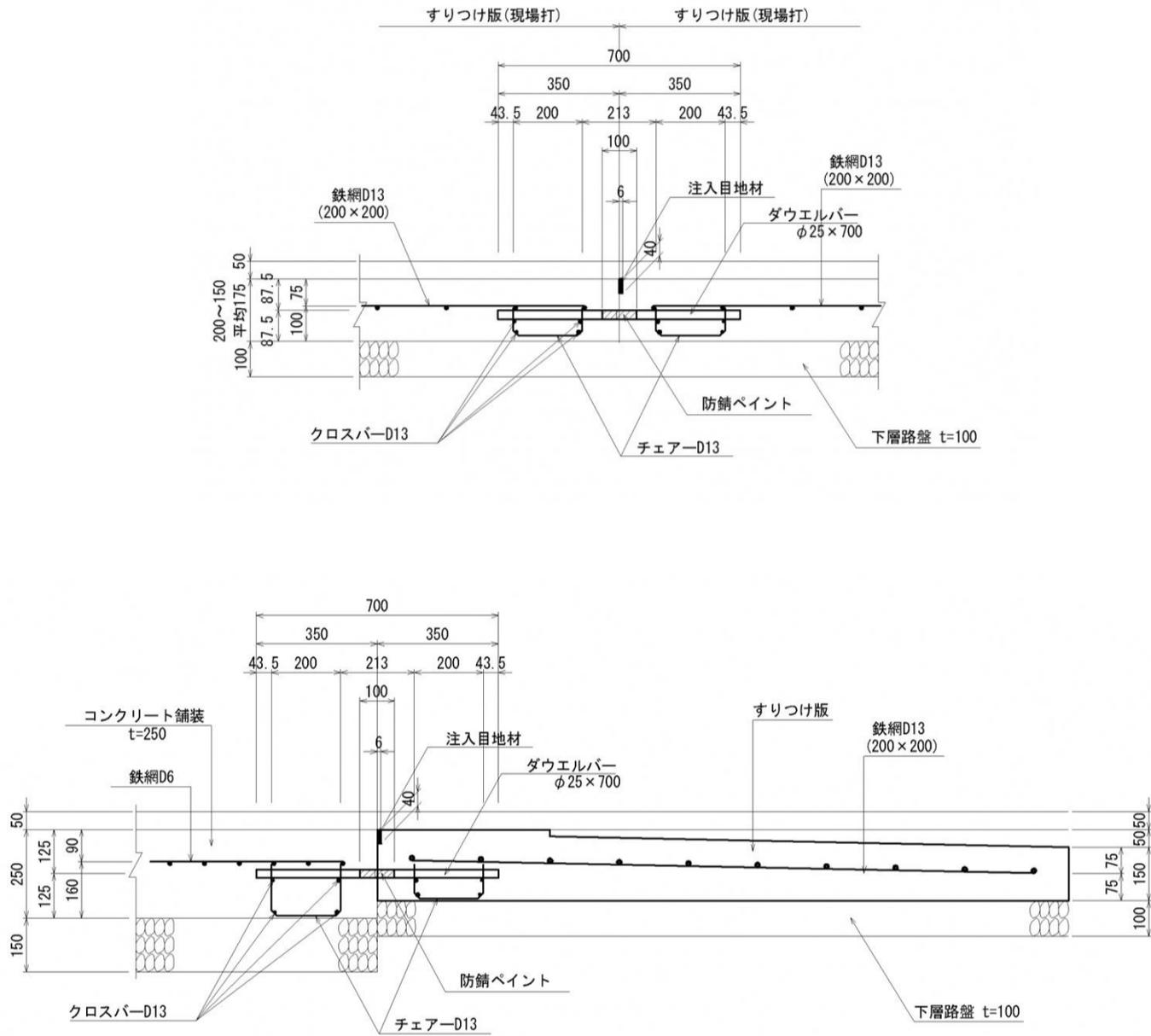
$$W = 45.720 \times 9.95 \text{ kg/m}^2$$

$$= 454.914 \text{ kg}$$



(3). 収縮目地

1. 寸法図



2. 目地延長

$$L = 1.684 + 2.310 + 2.00 \times 2 \quad \text{左右} = 7.994 \text{ m}$$

3. ダウエルバー φ25 L=700

$$N = 5 + 7 + 7 \times 2 \quad \text{左右} = 26 \text{ 本}$$

$$W = 26 \times 0.700 \times 3.85 \quad \text{本 kg/m} = 70.070 \text{ kg}$$

4. チェアー D13

$$\begin{array}{l} \text{個} \qquad \qquad \text{左右} \\ N = 2 \times (5 + 7 + 7 \times 2) \end{array} = 52 \text{ 個}$$

5. クロスバー D13 L=400

$$\begin{array}{l} \text{本} \qquad \qquad \text{左右} \\ L = 8 \times (1.30 + 1.90 + 1.90 \times 2) \end{array} = 56.000 \text{ m}$$

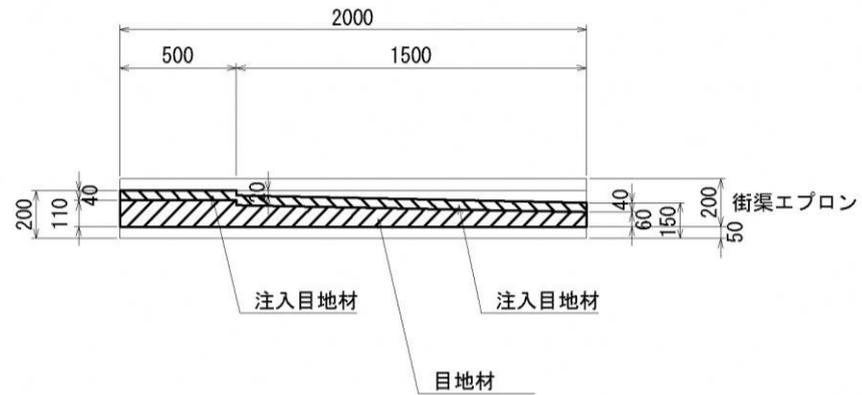
$$W = 56.000 \times 0.995 \text{ kg/m} = 55.720 \text{ kg}$$

6. 注入目地材

$$V = 0.040 \times 0.006 \times 7.994 = 0.002 \text{ m}^3$$

(4). 突合せ目地

1. 寸法図



2. 目地延長

$$L = 2.000 \times 2 \text{ 左右} = 4.000 \text{ m}$$

3. 注入目地材

$$V = 0.04 \times 0.010 \times 4.000 = 0.002 \text{ m}^3$$

4. 目地材 t=10

$$V = \{1/2 \times (0.06 + 0.09) \times 1.50 + 0.110 \times 0.50\} \times 0.010 \times 2 \text{ 左右} = 0.003 \text{ m}^3$$



## 4. 区画線工







区画線工数量表(3)

矢印・直左(白色実線)			文字・50(黄色実線)											
番号	測点	延長	番号	測点	延長	番号	測点	延長	番号	測点	延長	番号	測点	延長
	29 + 2.7													
左	~29 + 7.8	1.0	左											
	合計	1.0		合計	0.0		合計	0.0		合計	0.0		合計	0.0

## 5. 構造物撤去工





破碎量 V=  $414.8 \times 0.10 = 41.5 \text{ m}^3$

(C)舗装版切断(t=100)

位置	延長(m)
左側交差道路	18.6
〃	19.4
NO.30+12.50	11.0
計	49.0

建設汚泥  $0.023 \times 0.1 \times 49.0 = 0.1127 \text{ m}^3$



段差抑制工（PRC版）  
数量計算書

数量総括表

工種	規格	項目	単位	合計	摘要
道路用PRC版					
道路用PRC版	標準版	w=1.75m	枚	20	タイプ① 10枚 タイプ② 10枚
	膨張目地部版		枚	0	タイプ③ 0枚 タイプ④ 0枚
	起終点部版		枚	4	タイプ⑤ 2枚 タイプ⑥ 2枚
道路用PRC版	センター部 標準版	w=1.50m	枚	10	タイプ⑦ 10枚
	膨張目地部版		枚	0	タイプ⑧ 0枚
	起終点部版		枚	2	タイプ⑨ 2枚
裏込めグラウト	PRC版裏込め充填t=20mm, 超速硬 $\sigma$ 3h=2N/mm <sup>2</sup>		m <sup>3</sup>	5.99	
目地グラウト	PRC版目地部 充填t=7mm (ホゾ考慮平均幅17mm, 超速硬 $\sigma$ 3h=20N/mm <sup>2</sup> )		m <sup>3</sup>	0.550	
	PRC版センター目地部, 平均幅 6.5mm, 超速硬 $\sigma$ 3h=20N/mm <sup>2</sup>		m <sup>3</sup>	0.035	
クラック抑制シート	t=1.5mm, w=50cm		m	90	延長×個所 30×3
	縦断方向：中央部, 両端				
ビニールシート			m <sup>2</sup>	300	延長×幅 30×10

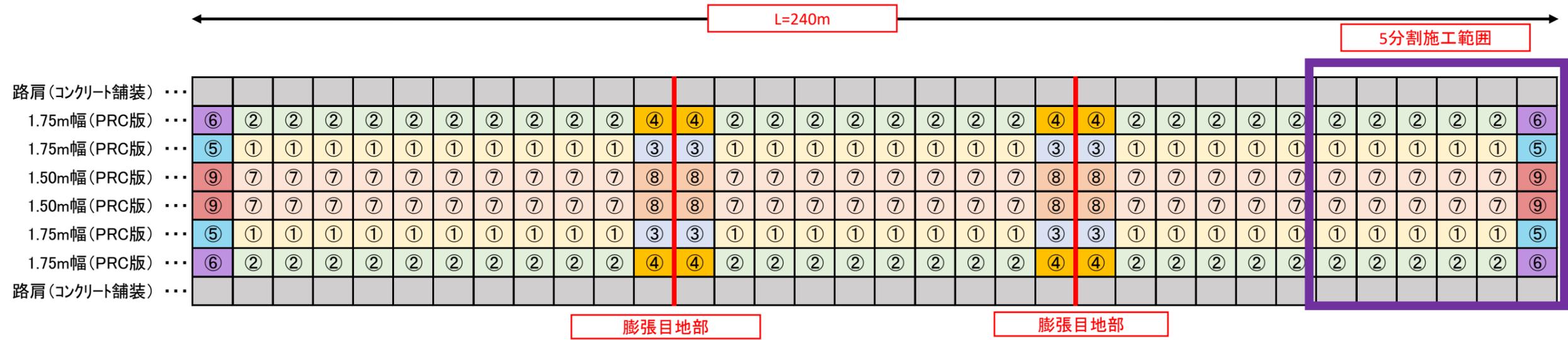




数 量 計 算

種 別	略 図 及 び 計 算	数 量
○道路用摺り付け版		
裏込めグラウト	$20.00 \times 0.020 =$	0.400 m <sup>3</sup>
目地グラウト	PRC版目地部	
	〈横断方向〉	
	$(( 3.500 + 1.493 ) \times 2.000 \times 1.000$	
	$\times 0.180 \times 0.017 ) +$	
	〈縦断方向〉	
	$(( 0.500 \times 0.180 \times 0.017 ) +$	
	$( 0.005 \times 0.170 \times 0.017 ) +$	
	$( 1.495 \times 0.145 \times 0.017 ))$	
	$\times 4.00 =$	0.051 m <sup>3</sup>
	PRC版センター目地部	
	$( 0.500 \times 0.180 + 0.005 \times 0.170 +$	
	$1.495 \times 0.145 ) \times 0.0065 \times 1.000 =$	0.002 m <sup>3</sup>
	合計 =	0.053 m <sup>3</sup>

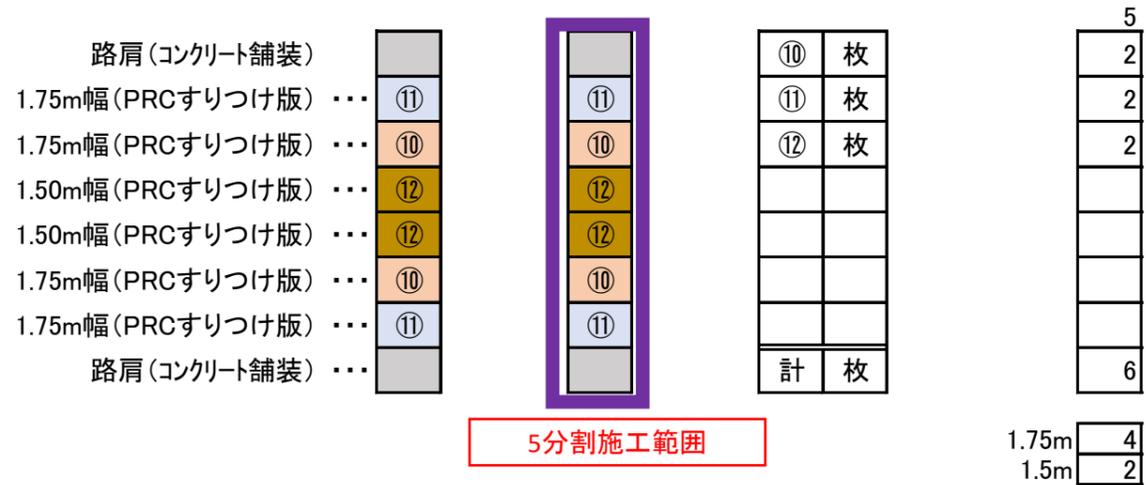
# PRC版平面配置模式図



①	枚	10
②	枚	10
③	枚	0
④	枚	0
⑤	枚	2
⑥	枚	2
⑦	枚	10
⑧	枚	0
⑨	枚	2
計	枚	36

1.75m	24
1.5m	12

# PRCすりつけ版平面配置模式図



○数量計算書2 (不陸抑制工：高強度ジオンセティクス施工区間)

数量総括表			工事区分 (レベル 1)	徳島小松島港 (沖洲外地区) 不陸抑制工事		
工種 (レベル 2)	種別 (レベル 3)	細別 (レベル 4)	規格 (レベル 5)	単位	数量	摘要
道路土工						
	掘削工	掘削	W $\geq$ 5.0m 土砂	m <sup>3</sup>	130	(夜間作業)
	土砂等運搬	仮置き場運搬	土砂 L=1.5km以下	m <sup>3</sup>	130	(夜間作業)
		残土処理	土砂 L=8.5km以下	m <sup>3</sup>	130	(昼間作業)
		積込	土砂	m <sup>3</sup>	130	(昼間作業)
道路基礎改良工	(夜間作業)					
	準備工					
		不陸整正(夜間作業)	補足材なし	m <sup>3</sup>	171	
	段差変形抑制工					
		変形抑制工	高強度 $\gamma$ コンクリート	m <sup>2</sup>	342	縦断方向+横断方向
		流入防止工	不織布(t=1.5mm)	m <sup>2</sup>	205	
		基礎置換盛土	C-40	m <sup>3</sup>	89	
		基礎置換盛土小運搬	L=1.5km以下	m <sup>3</sup>	89	
		基礎置換盛土積込		m <sup>3</sup>	89	
舗装工						
	舗装打換え工			m	34	
		舗装版切断	アスファルト, t=10cm	m	78	(夜間作業)
		舗装版破砕	アスファルト, t=10cm	m <sup>2</sup>	171	(夜間作業)
		殻運搬	アスファルト, t=10cm 仮置き場L=2km以下	m <sup>3</sup>	17	(夜間作業)
		殻積込		m <sup>3</sup>	17	(昼間作業)
		殻運搬	アスファルト, t=10cm	m <sup>3</sup>	17	(昼間作業)
		殻処分		m <sup>3</sup>	17	(昼間作業)
		汚泥処分・運搬		m <sup>3</sup>	0.2	(夜間作業)
		下層路盤	再生クラッシュ $\gamma$ t=15cm	m <sup>2</sup>	171	(夜間作業)
		下層路盤材小運搬	L=1.5km以下	m <sup>3</sup>	26	(夜間作業)
		下層路盤材積込		m <sup>3</sup>	26	(夜間作業)
		上層路盤	再生粒度調整碎石 t=10cm	m <sup>2</sup>	171	(夜間作業)
		上層路盤材小運搬	L=1.5km以下	m <sup>3</sup>	17	(夜間作業)
		上層路盤材積込		m <sup>3</sup>	17	(夜間作業)
		基層	再生粗粒度As混合物 t=5cm	m <sup>2</sup>	171	(夜間作業)
		表層	再生密粒度As混合物 t=5cm	m <sup>2</sup>	171	(夜間作業)
区画線工						
	区画線設置			式	1.0	(夜間作業)
		溶融式区画線	矢印・記号・文字	m	12.9	15cm換算







R2徳土 徳島小松島港(沖洲外地区) 徳・東沖洲2 舗装工事(5)  
土量計算書

測点	距離	不陸整正工(夜間)			変形抑制工(夜間)			流入防止工(夜間)			基礎置換盛土(夜間)			摘要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	土量(m3)	幅(m)	平均断面積(m)	面積(m3)	幅(m)	平均断面積(m)	面積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	土量(m3)	
No.-1-13.7		5.0			5.0			6.00			2.6			
No.-1	13.7	5.0	5.00	68.5	5.0	5.00	68.5	6.00	6.00	82.2	2.6	2.60	35.6	
No.0	20.0	5.0	5.00	100.0	5.0	5.00	100.0	6.00	6.00	120.0	2.6	2.60	52.0	
No.0+0.5	0.5	5.0	5.00	2.5	5.0	5.00	2.5	6.00	6.00	3.0	2.6	2.60	1.3	
合計				171.0			171.0			205.2			88.9	



R2徳土 徳島小松島港(沖洲外地区) 徳・東沖洲2 舗装工事(5)  
土量計算書

測点	距離	舗装版破碎(夜間)			下層路盤(夜間)			上層路盤(夜間)			基層(夜間)			摘要
		断面積(m2)	平均幅(m2)	土量(m3)	幅(m)	平均幅(m2)	面積(m3)	幅(m)	平均幅(m2)	面積(m3)	幅(m)	平均幅(m2)	面積(m3)	
No.-1-13.7		5.0			5.0			5.0			5.0			
No.-1	13.7	5.0	5.00	68.5	5.0	5.00	68.5	5.0	5.00	68.5	5.0	5.00	68.5	
No.0	20.0	5.0	5.00	100.0	5.0	5.00	100.0	5.0	5.00	100.0	5.0	5.00	100.0	
No.0+0.5	0.5	5.0	5.00	2.5	5.0	5.00	2.5	5.0	5.00	2.5	5.0	5.00	2.5	
合計				171.0			171.0			171.0			171.0	

測点	距離	表層(夜間)									摘要
		幅(m)	平均幅(m2)	面積(m3)							
No.-1-13.7		5.0									
No.-1	13.7	5.0	5.00	68.5							
No.0	20.0	5.0	5.00	100.0							
No.0+0.5	0.5	5.0	5.00	2.5							
合計				171.0		0.0			0.0		0.0