

数量総括表（函渠工事）

工種	種別	細別	規格	単位	数量	設計数量	適要
函渠工	作業土工	床掘り	土砂	m <sup>3</sup>	226.0	230	C
		埋戻し	4m ≦ Wmax	m <sup>3</sup>	116.3	120	B
		残土等処分		m <sup>3</sup>	96.8	100	C-B/0.9
		土砂等運搬		m <sup>3</sup>	96.8	100	
	大型プレキャストボックスカルバート 大型プレキャストボックスカルバート工	大型プレキャストボックスカルバート	1.5m/個 2分割 内空幅：4.25mを超え5.0m以下 内空高：3.0mを超え4.0m以下	m	7.5	7.5	
		大型プレキャストボックスカルバート据付	1.5m/個 2分割 内空幅：4.25mを超え5.0m以下 内空高：3.0mを超え4.0m以下	m	7.5	7.5	
		材料費（大型プレキャストボックスカルバート）	1.5m/1個	m	7.5	7.5	
		施工用PC鋼材	PC鋼より線(SWPR7B7本より線B種φ15.2mm)	m	46.4	46	
		コンクリート	無筋 18-8-25BB	m <sup>3</sup>	6.35	6	
		型枠	一般型枠	m <sup>2</sup>	5.61	6	
	支持力改善工	支持力改善工施工		式	1	1	
		支持力改善工材料費		式	1	1	
	地覆工	コンクリート	V	m <sup>3</sup>	2.375	2	
		型枠	一般型枠	m <sup>2</sup>	12.77	13	
		鉄筋工	SD345・D13	t	0.121	0.12	
		あと施工アンカー	ねじ径M12(W1/2)×全長50mm	本	96	96	
	撤去工	構造物とりこわし工	構造物とりこわし	V	m <sup>3</sup>	1.7	2
仮設工	仮設工	油圧式杭圧入引抜機据付・解体	IV型 圧入 (Nmax ≦ 25)	回	1	1	
		圧入継施工	IV型 圧入長12m以下 1箇所継	枚	31	31	
		引抜き	IV型 引抜長12m以下 継無し	枚	31	31	
		暗渠排水管	据付・撤去 波状管 1,100mm~1,500mm要	m	24	24	
		大型土のう工	A	袋	13	13	
		大型土のう工	撤去	袋	13	13	
		縮切排水（水替）工	作業時排水	式	1	1	
		整地	敷均（ルーズ）標準	m <sup>3</sup>	50	50	
		補足材料	A	m <sup>3</sup>	10	10	
		敷鉄板設置・撤去	設置・撤去	m <sup>2</sup>	100	100	
		鋼板賃料	22*152*6096	m <sup>2</sup>	100	100	

作業土工								構造物とりこわし工		
測 点	単距離	床掘り (土砂)			埋戻し (4m ≤ Wmax)			構造物とりこわし		
		断面積	平 均	立 積	断面積	平 均	立 積	断面積	平 均	立 積
STA.0 -3.67		26.7			15.7			0.0		
STA.0 -1.19 EC2	2.5	26.7	26.70	66.8	15.7	15.70	39.3	0.0	0.00	0.0
STA.0 -0.28 BC3	0.9	27.3	27.00	24.3	15.7	15.70	14.1	0.0	0.00	0.0
STA.0	0.3	27.3	27.30	8.2	15.5	15.60	4.7	0.0	0.00	0.0
STA.0 +0.16 SP3	1.4	28.6	27.95	39.1	14.9	15.20	21.3	0.0	0.00	0.0
STA.0 +3.40 EC3	1.8	31.4	30.00	54.0	15.6	15.25	27.5	1.1	0.55	1.0
STA.0 +3.95	0.6	31.4	31.40	18.8	15.6	15.60	9.4	1.1	1.10	0.7
		支持力改善工より		14.8						
小 計	7.5			226.0			116.3			1.7
合 計	7.5		V	226.0			116.3			1.7

大型プレキャストボックスカルバート工

細別	計 算 式	単位	数量
大型プレキャストボックスカルバート、据付、材料費	<p>【 2分割, B=4.700m, H=3.500m, L=1.500m 】</p> <p>内空幅 : 4.700 m    全幅 : 5.300 m                      内空高 : 3.500 m    全高 : 4.200 m</p> <p>頂版厚 : 0.350 m    製品長 : 1.500 m                      底版厚 : 0.350 m                      側壁厚 : 0.300 m    本数 : 5.0 組</p> <p>上ハンチ : 0.300 m                      下ハンチ : 0.300 m</p> <p>L= 1.500 × 5.0</p>	m	<u>7.5</u>
施工用PC鋼材	<p>長さ      本数</p> <p>L= 2.900 × 16</p>	m	<u>46.4</u>
コンクリート	<p>【 18-8-25BB , t= 150 mm 】</p> <p>V 5.500 × 0.150 × 7.700</p>	m <sup>3</sup>	<u>6.35</u>
型枠	<p>V</p> <p>A1= ( 5.500 + 7.700 ) × 2 × 0.150</p> <p>A2= 0.150 × 5.500 × 2</p> <p>A1+A2</p>	m <sup>2</sup> m <sup>2</sup> m <sup>2</sup>	3.96 1.65 <u>5.61</u>
	A	m <sup>2</sup>	
	A	m <sup>2</sup>	

## 支持力改善工 数量集計表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	備 考
支持力改善工	グラウンドセル	GN-150MP	m <sup>2</sup>	99.4	(ロス率20.0%)
		GN-150MP-3	m <sup>2</sup>	18.6	(ロス率20.0%)
	連結材	セルジョイント	セット	150	
	吸出し防止材	再生長繊維不織布t=2mm	m <sup>2</sup>	118.2	(ロス率5%)
	樹脂アンカーピン	□20×300	本	36	
	砕 石	RC-40	m <sup>3</sup>	16.3	(土量変化率10%)
	床 掘		m <sup>3</sup>	14.8	

## 支持力改善工 数量計算書

### ○ グランドセル

	品番	設置幅(m)	セル延長(m)	層数	面積 (㎡)	(マットレス高)m
1ブロック	GN-150MP A1=	2.560	× 8.092	× 2	= 41.43	0.30
	GN-150MP A2=	2.560	× 8.092	× 2	= 41.43	0.30
	GN-150MP-3 A3=	0.960	× 8.092	× 2	= 15.53	0.30
					<u>Σ 98.4㎡</u>	
合計	品番	面積(㎡)	ロス率			
	GN-150MP Σ A=	82.86	× 1.20	(ロス率20%) =	99.4 m <sup>2</sup>	
	GN-150MP-3 Σ A=	15.53	× 1.20	(ロス率20%) =	18.6 m <sup>2</sup>	

### ○ 接続材

横断方向(個)	列(接続数)	延長方向(個)	列(接続数)	
1ブロック 38	× 1	+ 56	× 2	= 150 セット

※ Σ N= 150 セット

### ○ 吸出し防止材

算式(周長m+横断方向ラップ幅m)×(延長方向ラップ幅m×ラップ数+設置延長m) (周長:マットレス幅×高さ)

1ブロック A1= (12.76+0.5) × (0.1×4 + 8.092) = 112.6 m<sup>2</sup>

※ Σ B= 112.6 × 1.05 = 118.2 m<sup>2</sup>  
面積 (ロス率5%)

### ○ 樹脂アンカーピン

	起終点ラップ数	上下段(本/箇所)	
1ブロック N1=	6	× 6	= <u>36</u>

※ Σ N= 36 本

### ○ 中詰材

	(マットレス幅)	(マットレス高さ)	(設置延長)	
1ブロック V1=	6.080	V 0.300	× 8.092	= <u>14.8</u>

※ Σ V= 14.8 × 1.1 = 16.3 m<sup>3</sup>  
体積 (土量変化率10%)

1層当り t=15cm	面積	98.4 V
t=20cm	面積	0 m <sup>2</sup>

### ○ 床掘

Σ V= 6.080 × 0.300 × 8.092 = 14.8 m<sup>3</sup>  
A

地覆工

細別	計 算 式	単位	数量												
コンクリート	<p>【 24-12-25BB 】</p> <p>L側</p> <p>A1= ( 0.563 + 0.535 ) × 1/2 × 5.623 = 3.087</p> <p>A2= ( 0.559 + 0.531 ) × 1/2 × 5.622 = 3.064</p> <p>V1= ( 3.087 + 3.064 ) × 1/2 × 0.400 = 1.230</p> <p style="text-align: right;">ΣV = 1.230</p> <p>R側</p> <p>A1= ( 0.526 + 0.498 ) × 1/2 × 5.613 = 2.874</p> <p>A2= ( 0.522 + 0.494 ) × 1/2 × 5.613 = 2.851</p> <p>V1= ( 2.874 + 2.851 ) × 1/2 × 0.400 = 1.145</p> <p style="text-align: right;">ΣV = 1.145</p> <p>ΣV= 1.230 + 1.145</p>	m <sup>3</sup>	<u>2.375</u>												
型枠	<p>L側</p> <p>A1= ( 0.563 + 0.535 ) × 1/2 × 5.623 = 3.087</p> <p>A2= ( 0.559 + 0.531 ) × 1/2 × 5.622 = 3.064</p> <p>A3= ( 0.563 + 0.559 ) × 1/2 × 0.423 = 0.237</p> <p>A4= ( 0.535 + 0.531 ) × 1/2 × 0.426 = 0.227</p> <p style="text-align: right;">ΣA = 6.615</p> <p>V</p> <p>R側</p> <p>A1= ( 0.526 + 0.498 ) × 1/2 × 5.613 = 2.874</p> <p>A2= ( 0.522 + 0.494 ) × 1/2 × 5.613 = 2.851</p> <p>V ( 0.526 + 0.522 ) × 1/2 × 0.422 = 0.221</p> <p>A4= ( 0.498 + 0.494 ) × 1/2 × 0.425 = 0.211</p> <p style="text-align: right;">ΣA = 6.157</p> <p>ΣA= 6.615 + 6.157</p> <p>A</p>	m <sup>2</sup>	<u>12.77</u>												
鉄筋工	<p>【 SD345 】</p> <p>重量</p> <table border="0" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 10%;">A</td> <td style="width: 15%;">鉄筋径</td> <td style="width: 15%;">L側</td> <td style="width: 15%;">R側</td> <td style="width: 15%;"></td> <td style="width: 10%; text-align: right;">小計</td> </tr> <tr> <td></td> <td>D13</td> <td>61</td> <td>60</td> <td></td> <td style="text-align: right;">121</td> </tr> </table>	A	鉄筋径	L側	R側		小計		D13	61	60		121	kg	D13 <u>121</u>
A	鉄筋径	L側	R側		小計										
	D13	61	60		121										
あと施工アンカー	<p>【 M12 】</p> <table border="0" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 10%;">N=</td> <td style="width: 15%;">L側</td> <td style="width: 15%;">R側</td> <td style="width: 15%;"></td> <td style="width: 10%;"></td> </tr> <tr> <td></td> <td>48</td> <td>+</td> <td>48</td> <td></td> </tr> </table>	N=	L側	R側				48	+	48		本	<u>96</u>		
N=	L側	R側													
	48	+	48												

## 仮設工数量集計表

工 種	規 格	単 位	数 量	摘 要
油圧式杭圧入引抜機据付・解体	$N_{max} \leq 25$	回	1	
圧入継施工	IV型 圧入長12m以下	枚	31	1箇所継
引抜き	IV型 圧入長12m以下	枚	31	継無し

工 種	規 格	単 位	数 量	摘 要
暗渠排水管	波状管 呼び径1100~1500mm	m	24	
大型土のう工	流用土 製作・設置	袋	13	
	撤去	袋	13	
締切排水（水替）工	作業時排水30日	式	1	

工 種	規 格	単 位	数 量	摘 要
整地	敷均し（ルーズ）	$m^3$	50	
補足材料	土砂土	$m^3$	10	
敷鉄板設置・撤去		$m^2$	100	
鋼板賃料（22×1524×6096）	供用40日	$m^2$	100	

仮設工

細別	計 算 式	単位	数量
油圧式杭圧入引抜機据付・解体	$N = 1$	回	<u>1</u>
圧入継施工	$N = 31$	枚	<u>31</u>
引抜き	$N = 31$	枚	<u>31</u>
暗渠排水管	$L = 4.1 \times 4 + 45^\circ \text{エルボ} \times 2 + 30^\circ \text{エルボ} \times 1$ $= 24$	m	<u>24</u>
大型土のう工	上流 下流 $N = 7 + 6$ $= 13$	袋	<u>13</u>
締切排水（水替）工	$N = 1$	式	<u>1</u>
整地	$V = 10 \times 10 \times 0.5$ $= 50$	m <sup>3</sup>	<u>50</u>
補足材料	$V = 100 \times 0.1$ $= 10$	m <sup>3</sup>	<u>10</u>
敷鉄板設置・撤去	$A = 10 \times 10$ $= 100$	m <sup>2</sup>	<u>100</u>
鋼板賃料	$A = 10 \times 10$ $= 100$	m <sup>2</sup>	<u>100</u>



土 工 集 計 表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
作業土工	掘削	土砂 オープンカット	m <sup>3</sup>	24.6	
	路体盛土	2.5m未満	m <sup>3</sup>	5.1	
	床掘り	土砂	m <sup>3</sup>	1.0	
	埋戻し		m <sup>3</sup>	1.0	
	残土等処理		m <sup>3</sup>	18.8	$24.6 + 1.0 - (5.1 + 1.0) / 0.9$
	土砂等運搬		m <sup>3</sup>	18.8	





測 点	単距離	床 掘 (土砂)			埋戻し					
		断面積	平 均	立 積	断面積	平 均	立 積			
NO. 0	BP									
NO. 1		20.0								
NO. 1 12.60	BC1	12.6	0.0		0.0					
NO. 2		7.4	0.1	0.05	0.4	0.1	0.05	0.4		
NO. 2 12.73	SP1	12.7	0.0	0.05	0.6	0.0	0.05	0.6		
NO. 3		7.3	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0		
NO. 3 12.86	EC1	12.9	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0		
NO. 4		7.1								
NO. 4 +16.78	BC2	16.8								
NO. 5		3.2								
NO. 5 +7.53	SP2	7.5								
NO. 5 +18.28	EC2	10.8								
NO. 6		1.7								
NO. 6 +8.28	EP	8.3								
小 計		128.3			1.0			1.0		
合 計		128.3			1.0			1.0		

法 面 工 集 計 表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
法面整形工	法面整形	盛土部	m <sup>2</sup>	23.2	



舗 装 工 集 計 表

	種 別	細 別	単 位	数 量	摘 要
路盤工	不陸整正	補足材料無	m <sup>2</sup>	103.8	
	下層路盤工	再生碎石 RC-40 t=19cm	m <sup>2</sup>	131.9	
	上層路盤工	粒調碎石 M-40 t=15cm	m <sup>2</sup>	131.9	
アスファルト 舗装工	表 層 工	再生密粒度アスコン(20F) t=5cm	m <sup>2</sup>	131.9	

測 点	単距離	不陸修正			下層路盤工、上層路盤工、表層工					
		長 さ	平 均	面 積	長 さ	平 均	面 積			
NO. 0	BP									
NO. 1		20.0								
NO. 1	12.60 BC1	12.6	3.20			3.20				
NO. 2		7.4	3.20	3.20	23.7	3.20	3.20	23.7		
NO. 2	2.00	2.0	3.20	3.20	6.4	3.20	3.20	6.4		
NO. 2	8.00	6.0	3.50	3.35	20.1	3.50	3.35	20.1		
NO. 2	12.73 SP1	4.7				3.50	3.50	16.5		
NO. 2	16.00	3.3	3.50			3.50	3.50	11.6		
NO. 3		4.0	3.23	3.37	13.5	3.23	3.37	13.5		
NO. 3	2.00	2.0	3.10	3.17	6.3	3.10	3.17	6.3		
NO. 3	12.86 EC1	10.9	3.10	3.10	33.8	3.10	3.10	33.8		
NO. 4		7.1								
NO. 4	+16.78 BC2	16.8								
NO. 5		3.2								
NO. 5	+7.53 SP2	7.5								
NO. 5	+18.28 EC2	10.8								
NO. 6		1.7								
NO. 6	+8.28 EP	8.3								
小 計		128.3			103.8			131.9		
合 計		128.3			103.8			131.9		

道路付属施設工集計表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
現場打ち舗装止工	コンクリート	18-8-25BB	m <sup>3</sup>	0.45	
	型枠	一般型枠 小型構造物	m <sup>2</sup>	6.07	
	基面整正		m <sup>2</sup>	1.3	



撤 去 工 集 計 表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
舗装版切断工	アスファルト舗装版	t=15cm以下	m	6.3	
舗装版破碎工	アスファルト舗装版	t=15cm以下	m <sup>2</sup>	108.8	
殻運搬	As殻		m <sup>3</sup>	5.4	
処分費	As殻		t	12.7	

## 撤去工数量計算

(1) As舗装版切断工

t=15cm以下

$$L = 3.2 + 3.1$$

$$= \boxed{6.3} \text{ m}$$

(2) As舗装版破碎工

車道 t=5cm (推定)

$$A = 55.6 + 53.2$$

$$= \boxed{108.8} \text{ m}^2$$

(3) 殻運搬・処分

As殻

$$V = 108.8 \times 0.050$$

$$= \boxed{5.4} \text{ m}^3$$

$$W = 5.4 \times 2.35$$

$$= \boxed{12.7} \text{ t}$$





<b>右岸</b>
-----------

<大型ブロック積工>

1.面積 (控長75cm)

	①	②				計
H	3.18	3.18				
法長	3.32	3.32				
上側延長	10.94	7.83				
下側延長	10.58	8.46				
平均延長	10.76	8.15				
面積	35.7	27.1				<b>62.8</b> m <sup>2</sup>

2.胴込コンクリート (18-8-25BB, W/C≦60%)

$$V = 62.8 \times 0.504 = 31.7 \text{ m}^3$$

2.裏込砕石 (RC-40)

$$V = (10.76 + 8.15) \times 1.62 = 30.6 \text{ m}^3$$

3.天端工

延長  $L = 10.94 + 7.83 = 18.8 \text{ m}$

コンクリート (21-8-40BB, W/C≦60%)

$$V = 1.11 / 10.0 \times 18.8 = 2.1 \text{ m}^3$$

目地

$$A = 0.22 / 10.0 \times 18.8 = 0.4 \text{ m}^2$$

4.基礎工

基礎工延長

$$L = 10.58 + 8.46 = 19.0 \text{ m}$$

現場打基礎コンクリート (21-8-40BB, W/C≦60%)

$$V = 2.00 / 10.0 \times 19.0 = 3.8 \text{ m}^3$$

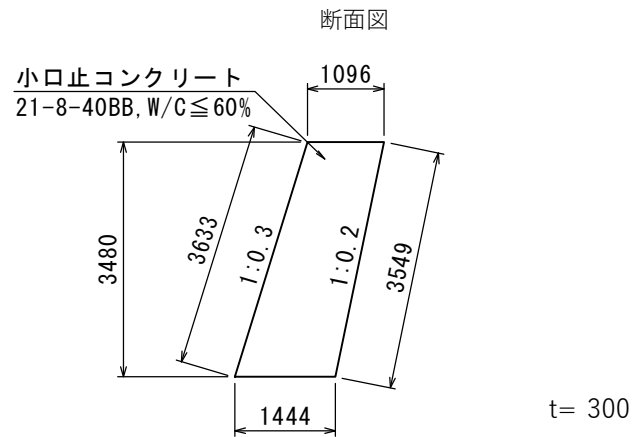
基礎砕石 (RC-40)

$$A = 11.5 / 10.0 \times 19.0 = 21.9 \text{ m}^3$$

<小口止工>

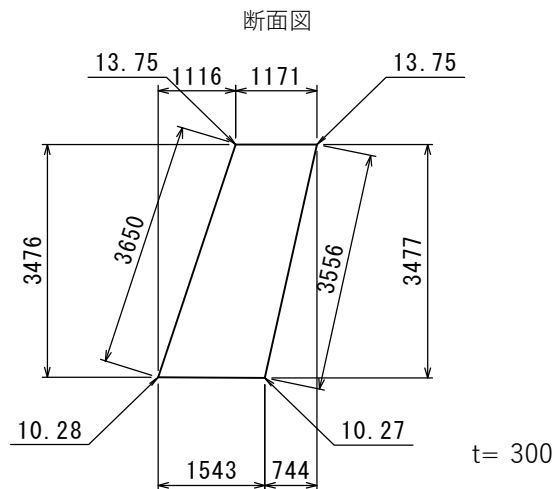
集計表	Type-1	Type-2	Type-1	Type-1	計
コンクリート(m3)	1.3	1.4	1.3	1.3	<b>5.3</b>
目地(m2)	4.4	4.7	4.4	4.4	<b>17.9</b>

**Type-1** 1箇所当り



コンクリート	体積	$1/2 \times (1.10 + 1.44) \times 3.48 \times 0.30$	=	1.3 m3
目地	面積	$1/2 \times (1.10 + 1.44) \times 3.48$	=	4.4 m2

**Type-2** 1箇所当り



コンクリート	体積	$1/2 \times (1.17 + 1.54) \times 3.48 \times 0.30$	=	1.4 m3
目地	面積	$1/2 \times (1.17 + 1.54) \times 3.48$	=	4.7 m2



<b>左岸</b>
-----------

<大型ブロック積工>

1.面積 (控長75cm)

	①	②				
H	3.18	3.18				計
法長	3.32	3.32				
上側延長	9.38	11.46				
下側延長	9.74	10.83				
平均延長	9.56	11.15				
面積	31.7	37.0				<b>68.7</b> m <sup>2</sup>

2.胴込コンクリート (18-8-25BB, W/C ≦ 60%)

$$V = 68.7 \times 0.504 = 34.6 \text{ m}^3$$

2.裏込砕石 (RC-40)

$$V = (9.56 + 11.15) \times 1.62 = 33.6 \text{ m}^3$$

3.天端工

延長  $L = 9.38 + 11.46 = 20.8 \text{ m}$

コンクリート (21-8-40BB, W/C ≦ 60%)

$$V = 1.11 / 10.0 \times 20.8 = 2.3 \text{ m}^3$$

目地

$$A = 0.22 / 10.0 \times 20.8 = 0.5 \text{ m}^2$$

4.基礎工

延長  $L = 9.74 + 10.83 = 20.6 \text{ m}$

コンクリート (21-8-40BB, W/C ≦ 60%)

$$V = 2.00 / 10.0 \times 20.6 = 4.1 \text{ m}^3$$

基礎材 (RC-40)

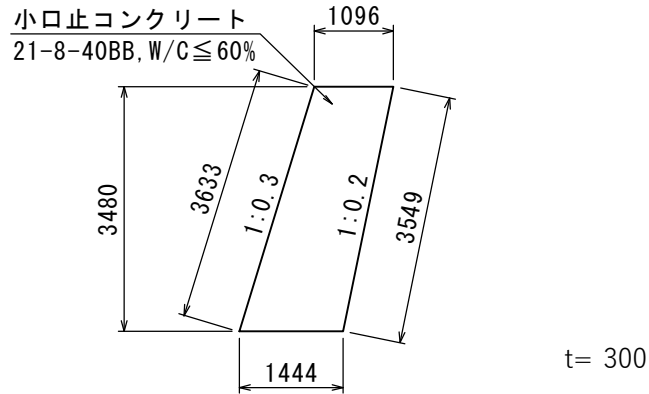
$$A = 11.5 / 10.0 \times 20.6 = 23.7 \text{ m}^3$$

<小口止工>

集計表	Type-1	Type-3	Type-1	Type-1	計
コンクリート(m3)	1.3	1.4	1.3	1.3	<b>5.3</b>
目地(m2)	4.4	4.7	4.4	4.4	<b>17.9</b>

**Type-1** 1箇所当り

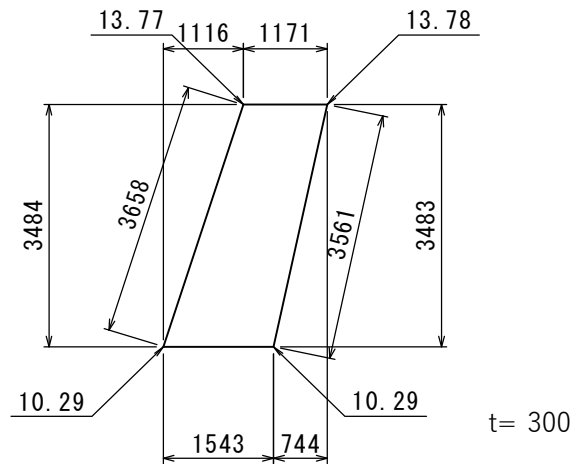
断面図



コンクリート	体積	$1/2 \times (1.10 + 1.44) \times 3.48 \times 0.30$	=	1.3 m3
型枠	面積	$1/2 \times (1.10 + 1.44) \times 3.48 \times 2$ $+ (3.63 + 3.55) \times 0.30$	=	11.0 m2
目地	面積	$1/2 \times (1.10 + 1.44) \times 3.48$	=	4.4 m2

**Type-3** 1箇所当り

断面図



コンクリート	体積	$1/2 \times (1.17 + 1.54) \times 3.48 \times 0.30$	=	1.4 m3
型枠	面積	$1/2 \times (1.17 + 1.54) \times 3.48 \times 2$ $+ (3.66 + 3.56) \times 0.30$	=	11.6 m2
目地	面積	$1/2 \times (1.17 + 1.54) \times 3.48$	=	4.7 m2