

## 工 期 算 定 表（建込簡易土留）

パネル長 H= 2.0 m  
 建込簡易土留工 (15m当り) 工期算定表  
 算定条件  
 管径 ◎ 150  
 H : 平均掘削深 = 1.86 m 2.0  
 H' : 1.86 - 0.0 = 1.86 m (予掘深 0.0 m)  
 W : 掘 削 幅 = 0.90 W1 : 基 礎 幅 = 0.90

使用機械 0.28 m<sup>3</sup>級バックホウ

D : バックホウ運転日当り掘削作業量 = 59 m<sup>3</sup>/日  
 T : バックホウ運転日当り運転時間 = 6.5 hr/日  
 Q : バックホウ1時間当り土工量 9 m<sup>3</sup>/hr

### ① 建込所要日数=掘削日数(a)+パネル建込日数(b)

(a) =W×H'×15m×(1/D)  
 =0.90×1.860×15×(1/59)  
 =0.43

(b) 10m当り 1.1 時間  
 $1.1 \times (15^m/10^m) \times (1/6.5)$   
 =0.25

(a) + (b) = 0.43+0.25 = 0.68

0.7 日

### ② 基礎所要日数

(a) h×w = 0.10 ×0.90=0.09 m<sup>3</sup>  
 下歩より 36m<sup>2</sup>/日  
 $(0.09 \times 15m) / 36 = 0.04$

0.1 日

### ③ 管布設所要日数

(a) 管種 ◎ 150 0.021  
 下歩より 0.021 (人/m)  
 15m× 0.021 = 0.32

0.3 日

### ④ 埋戻日数 = 砂基礎日数(a) + 機械埋戻日数(b)

0.165 0.37

(a) 砂基礎=  $(0.90 \times 0.37 - 0.165^2 \times \pi / 4 - 0.09) \times 15^m / 36 = 0.09$

(b) 埋戻し=  $(33.3^m^3 / 27.0^m) \times 15^m \times (1/36) = 0.51$   
 【埋戻土量】 【総延長】

(a) + (b) = 0.09 + 0.51 = 0.60

0.6 日

### ⑤ 引抜所要日数

下歩より 10m当り 0.12 日

$0.12 \times (15^m/10^m) = 0.18$

0.2 日

## 1スパン（15m）当り工程表

項 目	所要日数	
① 建込掘削	0.7 日	0.7 日
② 基礎	0.1 日	0.1 日
③ 管布設	0.3 日	0.3 日 0.1 日 0.2 日
④ 埋戻	0.6 日	0.6 日
⑤ 引抜	0.2 日	0.2 日
水替日数	1.0 日	1.0 日
施工日数	1.4 日	1.4 日

## マンホール施工日数

	施工日数	箇所数	
1号マンホール (H=3.0以下)	0.25 日	×	= 0.0 日
" (H=3.0~4.0以下)	0.26 日	×	= 0.0 日
0号・楕円マンホール (H=2.0以下)	0.20 日	×	= 0.0 日
" (H=2.0~3.0以下)	0.21 日	×	= 0.0 日
塩ビマンホール (H=0.0~3.5以下)	0.09 日	×	= 0.1 日
レジン小型マンホール (H=1.0以下)	0.10 日	×	= 0.0 日
" (H=1.0~1.5以下)	0.12 日	×	= 0.0 日
" (H=1.5~2.0以下)	0.14 日	×	= 0.0 日
" (H=2.0~2.5以下)	0.16 日	×	= 0.0 日
" (H=2.5~3.0以下)	0.18 日	×	= 0.0 日
" (H=3.0~3.5以下)	0.20 日	×	= 0.0 日
" (H=3.5~4.0以下)	0.22 日	×	= 0.0 日

施工日数 計 0.1 日

土留転用回数 27.00 m / 15.00 m = 1.8 回

1.8 回

水替工日数 ( 1.0 日 × 27.00 m / 15.00 m + 0.1 日 ) ×  $\frac{\text{水替係数}}{\text{作業時1.0, 常時1.4}} = 1.9 日$

1.9 日

土留施工日数 1.4 日 × 27.00 m / 15.00 m + 0.1 日 = 2.6 日

2.6 日

土留損料日数  $\frac{\text{不稼働係数}}{1.4} = 3.6 日$

3.6 日

## 工 期 算 定 表（建込簡易土留）

パネル長 H= 2.5 m

建込簡易土留工(15m当り)工期算定表

算定条件

管径 ◎ 150

H :平均掘削深 = 2.32 m 2.5

H' :2.32 - 0.0 = 2.32 m(予掘深 0.0 m)

W :掘 削 幅 = 0.90 W1 :基 礎 幅 = 0.90

使用機械 0.28 m<sup>3</sup>級バックホウ

D :バックホウ運転日当り掘削作業量 = 59 m<sup>3</sup>/日

T :バックホウ運転日当り運転時間 = 6.5 hr/日

Q :バックホウ1時間当り土工量 9 m<sup>3</sup>/hr

① 建込所要日数=掘削日数(a)+パネル建込日数(b)

(a) =W×H'×15m×(1/D)  
=0.90×2.320×15×(1/59)  
=0.53

(b) 10m当り 1.3 時間  
1.3×(15<sup>m</sup>/10<sup>m</sup>)×(1/6.5)  
=0.30

(a)+(b) = 0.53+0.30 = 0.83

0.8 日

② 基礎所要日数

(a) h×w = 0.10 ×0.90=0.09 m<sup>3</sup>  
下歩より 33m<sup>2</sup>/日  
(0.09×15m)／33 = 0.04

0.1 日

③ 管布設所要日数

(a) 管種 ◎ 150 0.021  
下歩より 0.021 (人/m)  
15m× 0.021 = 0.32

0.3 日

④ 埋戻日数 = 砂基礎日数(a) + 機械埋戻日数(b)

0.165 0.37

(a) 砂基礎= (0.90×0.37-0.165<sup>2</sup>×π/4-0.09)×15<sup>m</sup>／33 = 0.10

(b) 埋戻し= (124.5<sup>m3</sup>/76.0<sup>m</sup>)×15<sup>m</sup>×(1/33) = 0.74  
【埋戻土量】 【総延長】

(a) + (b) = 0.10 + 0.74 = 0.84

0.8 日

⑤ 引抜所要日数

下歩より 10m当り 0.14 日

0.14 ×(15<sup>m</sup>/10<sup>m</sup>) = 0.21

0.2 日

## 1スパン（15m）当り工程表

項 目	所要日数	
① 建込掘削	0.8 日	0.8 日
② 基礎	0.1 日	0.1 日
③ 管布設	0.3 日	0.3 日 0.1 日 0.2 日
④ 埋戻	0.8 日	0.8 日
⑤ 引抜	0.2 日	0.2 日
水替日数	1.1 日	1.1 日
施工日数	1.7 日	1.7 日

## マンホール施工日数

	施工日数	箇所数	
1号マンホール (H=3.0以下)	0.25 日 ×	2.0	= 0.5 日
" (H=3.0～4.0以下)	0.26 日 ×		= 0.0 日
0号・楕円マンホール (H=2.0以下)	0.20 日 ×		= 0.0 日
" (H=2.0～3.0以下)	0.21 日 ×		= 0.0 日
塩ビマンホール (H=0.0～3.5以下)	0.09 日 ×		= 0.0 日
レジン小型マンホール (H=1.0以下)	0.10 日 ×		= 0.0 日
" (H=1.0～1.5以下)	0.12 日 ×		= 0.0 日
" (H=1.5～2.0以下)	0.14 日 ×		= 0.0 日
" (H=2.0～2.5以下)	0.16 日 ×	2.0	= 0.3 日
" (H=2.5～3.0以下)	0.18 日 ×		= 0.0 日
" (H=3.0～3.5以下)	0.20 日 ×		= 0.0 日
" (H=3.5～4.0以下)	0.22 日 ×		= 0.0 日

施工日数 計 0.8 日

土留転用回数 76.00 m / 15.00 m = 5.1 回

5.1 回

水替工日数 ( 1.1 日 × 76.00 m / 15.00 m + 0.8 日 ) × 水替係数 1.0 / 作業時1.0, 常時1.4 = 6.4 日

6.4 日

土留施工日数 1.7 日 × 76.00 m / 15.00 m + 0.8 日 = 9.4 日

9.4 日

土留損料日数 9.4 日 × 不稼働係数 1.4 = 13.2 日

13.2 日

工期算定表（軽量鋼矢板）（取付管）

パネル長 H= 2.0 m  
 軽量鋼矢板建込土留工 (4m 当り) 工期算定表  
 算定条件  
 管径 ◎ 100  
 H : 平均掘削深 = 1.61 m 2.0  
 H' : 1.61 - 0.0 = 1.61 m (予掘深 0.0 m)  
 W : 掘削幅 = 1.00 W1 : 基礎幅 = 1.00  
 使用機械 0.28 m<sup>3</sup>級バックホウ  
 D : バックホウ運転日当り掘削作業量 = 59 m<sup>3</sup>/日  
 T : バックホウ運転日当り運転時間 = 6.5 hr/日  
 Q : バックホウ1時間当り土工量 9 m<sup>3</sup>/hr

① 建込所要日数=掘削日数 (a) + 軽量鋼矢板建込日数 (b) + 土留支保工設置 (c)

(a) =  $W \times H' \times 4m \times (1/D)$   
 =  $1.00 \times 1.61 \times 4 \times (1/59)$   
 = 0.11  
 (b) 10m 当り 1.16 時間  
 $1.16 \times (4 \text{ m} / 10 \text{ m}) \times (1/6.5)$   
 = 0.07  
 (a) + (b) = 0.11 + 0.07 = 0.18

0.2 日

1スパン（4m）当り工程表

項目	所要日数	
① 建込掘削	0.2 日	0.2 日
③ 管布設	0.1 日	0.1 日 0.0 日 0.1 日
④ 埋戻	0.2 日	0.2 日
⑤ 引抜	0.1 日	0.1 日
水替日数	0.3 日	0.3 日
施工日数	0.4 日	0.4 日

③ 管布設所要日数

(a) 管種 ◎ 100 0.017  
 下歩より 0.017 (人/m)  
 $4m \times 0.017 = 0.07$

0.1 日

④ 埋戻日数

0.114 0.11

埋戻し =  $(8.1 \text{ m}^3 / 5.5 \text{ m}) \times 4 \times (1/36) =$  0.16  
 【埋戻土量】 【総延長】

0.2 日

⑤ 引抜・土留支保工撤去所要日数

下歩より 10m 当り 0.10 日  
 $0.10 \times (4 \text{ m} / 10 \text{ m}) = 0.04$

0.1 日

土留転用回数 5.50 m / 4.00 m = 1.4 回

1.4 回

水替工日数 ( 0.3 日 × 5.50 m / 4.00 m

水替係数  
 $\times \frac{0.0}{\text{作業時} 1.0, \text{常時} 1.4} = 0.0 \text{ 日}$

0.0 日

土留施工日数 0.4 日 × 5.50 m / 4.00 m = 0.6 日

0.6 日

土留損料日数 0.6 日 ×  $\frac{\text{不稼動係数}}{1.4} = 0.8 \text{ 日}$

0.8 日

素掘工期算定表

素掘(15m当り)工期算定表

算定条件

管径 ◎ 150

H :平均掘削深 = 1.03 m 土留無

H' :1.03 - 0.0 = 1.03 m(予掘深 0.0 m)

W :掘削幅 = 0.70 W1 :基礎幅 = 0.64

使用機械 m<sup>3</sup>級バックホウ

D :人力日当り掘削作業量 = 20 m<sup>3</sup>/日 ※土木工事標準積算基準 I-14-①-12

T :人力日当り運転時間 = 7.5 hr/日

① 建込所要日数=掘削日数(a)

(a) = $V \times H' \times 15m \times (1/D)$   
=0.70×1.030×15×(1/20)  
=0.54

(a) = 0.54 = 0.54

0.5 日

② 基礎所要日数

(a)  $h \times w = 0.10 \times 0.64 = 0.06 \text{ m}^3$   
下歩より 36m<sup>3</sup>/日  
(0.06×15m) / 36 = 0.03

0.1 日

③ 管布設所要日数

(a) 管種 ◎ 150 0.021  
下歩より 0.021 (人/m)  
15m× 0.021 = 0.32

0.3 日

④ 埋戻日数 = 砂基礎日数(a) + 機械埋戻日数(b)

0.165 0.37

(a) 砂基礎= (0.64×0.37-0.165<sup>2</sup>× $\pi$ /4-0.06) ×15<sup>m</sup> / 36 = 0.06

(b) 埋戻し= (3.4<sup>m3</sup>/10.0<sup>m</sup>) ×15<sup>m</sup> ×(1/36) = 0.14  
【埋戻土量】 【総延長】

(a) + (b) = 0.06 + 0.14 = 0.20

0.2 日

1スパン (15m) 当り工程表

項 目	所要日数	
① 建込掘削	0.5 日	0.5 日
② 基礎	0.1 日	0.1 日
③ 管布設	0.3 日	0.3 日 0.1 日 0.2 日
④ 埋戻	0.2 日	0.2 日
⑤ 引抜	0.0 日	0.0 日
水替日数	0.8 日	0.8 日
施工日数	0.8 日	0.8 日

マンホール施工日数

	施工日数	箇所数	
1号マンホール (H=3.0以下)	0.25 日 ×		= 0.0 日
" (H=3.0~4.0以下)	0.26 日 ×		= 0.0 日
0号・楕円マンホール (H=2.0以下)	0.20 日 ×		= 0.0 日
" (H=2.0~3.0以下)	0.21 日 ×		= 0.0 日
塩ビマンホール (H=0.0~3.5以下)	0.09 日 ×	1.0	= 0.1 日
レジン小型マンホール (H=1.0以下)	0.10 日 ×		= 0.0 日
" (H=1.0~1.5以下)	0.12 日 ×		= 0.0 日
" (H=1.5~2.0以下)	0.14 日 ×		= 0.0 日
" (H=2.0~2.5以下)	0.16 日 ×		= 0.0 日
" (H=2.5~3.0以下)	0.18 日 ×		= 0.0 日
" (H=3.0~3.5以下)	0.20 日 ×		= 0.0 日
" (H=3.5~4.0以下)	0.22 日 ×		= 0.0 日

施工日数 計 0.1 日

回数	10.00 m / 15.00 m = 0.7 回	0.7 回
水替工日数	( 0.8 日 × 10.00 m / 15.00 m + 0.1 日 ) × 水替係数 1.0 / 作業時1.0, 常時1.4 = 0.6 日	0.6 日
施工日数	0.8 日 × 10.00 m / 15.00 m + 0.1 日 = 0.6 日	0.6 日
供用日数	不稼動係数 0.6 日 × 1.4 = 0.8 日	0.8 日

工 期 算 定 表（建込簡易土留）

パネル長 H= 2.0 m  
 建込簡易土留工 (15m当り) 工期算定表  
 算定条件  
 管径 ◎ 150  
 H : 平均掘削深 = 1.78 m 2.0  
 H' : 1.78 - 0.0 = 1.78 m (予掘深 0.0 m)  
 W : 掘 削 幅 = 0.90 W1 : 基 礎 幅 = 0.90

使用機械 0.28 m<sup>3</sup>級バックホウ

D : バックホウ運転日当り掘削作業量 = 59 m<sup>3</sup>/日  
 T : バックホウ運転日当り運転時間 = 6.5 hr/日  
 Q : バックホウ1時間当り土工量 9 m<sup>3</sup>/hr

① 建込所要日数=掘削日数 (a) + パネル建込日数 (b)

(a) =  $W \times H' \times 15m \times (1/D)$   
 =  $0.90 \times 1.780 \times 15 \times (1/59)$   
 = 0.41

(b) 10m当り 1.1 時間  
 $1.1 \times (15^m/10^m) \times (1/6.5)$   
 = 0.25

(a) + (b) = 0.41 + 0.25 = 0.66

0.7 日

② 基礎所要日数

(a)  $h \times w = 0.10 \times 0.90 = 0.09$  m<sup>3</sup>  
 下歩より 36m<sup>3</sup>/日  
 $(0.09 \times 15m) / 36 = 0.04$

0.1 日

③ 管布設所要日数

(a) 管種 ◎ 150 0.021  
 下歩より 0.021 (人/m)  
 $15m \times 0.021 = 0.32$

0.3 日

④ 埋戻日数 = 砂基礎日数 (a) + 機械埋戻日数 (b)

0.165 0.37

(a) 砂基礎=  $(0.90 \times 0.37 - 0.165^2 \times \pi / 4 - 0.09) \times 15^m / 36 = 0.09$

(b) 埋戻し=  $(95.6^m^3 / 88.0^m) \times 15^m \times (1/36) = 0.45$   
 【埋戻土量】 【総延長】

(a) + (b) = 0.09 + 0.45 = 0.54

0.5 日

⑤ 引抜所要日数

下歩より 10m当り 0.12 日

$0.12 \times (15^m/10^m) = 0.18$

0.2 日

1スパン（15m）当り工程表

項 目	所要日数	
① 建込掘削	0.7 日	0.7 日
② 基礎	0.1 日	0.1 日
③ 管布設	0.3 日	0.3 日 0.1 日 0.2 日
④ 埋戻	0.5 日	0.5 日
⑤ 引抜	0.2 日	0.2 日
水替日数	1.0 日	1.0 日
施工日数	1.3 日	1.3 日

マンホール施工日数

	施工日数	箇所数	
1号マンホール (H=3.0以下)	0.25 日	×	2.0 = 0.5 日
" (H=3.0~4.0以下)	0.26 日	×	= 0.0 日
0号・楕円マンホール (H=2.0以下)	0.20 日	×	= 0.0 日
" (H=2.0~3.0以下)	0.21 日	×	= 0.0 日
塩ビマンホール (H=0.0~3.5以下)	0.09 日	×	= 0.0 日
レジン小型マンホール (H=1.0以下)	0.10 日	×	= 0.0 日
" (H=1.0~1.5以下)	0.12 日	×	= 0.0 日
" (H=1.5~2.0以下)	0.14 日	×	1.0 = 0.1 日
" (H=2.0~2.5以下)	0.16 日	×	= 0.0 日
" (H=2.5~3.0以下)	0.18 日	×	= 0.0 日
" (H=3.0~3.5以下)	0.20 日	×	= 0.0 日
" (H=3.5~4.0以下)	0.22 日	×	= 0.0 日

施工日数 計 0.6 日

土留転回回数 88.00 m / 15.00 m = 5.9 回

5.9 回

水替工日数 ( 1.0 日 × 88.00 m / 15.00 m + 0.6 日 ) × 水替係数 1.0 / 作業時1.0, 常時1.4 = 6.5 日

6.5 日

土留施工日数 1.3 日 × 88.00 m / 15.00 m + 0.6 日 = 8.2 日

8.2 日

土留損料日数 8.2 日 × 不稼働係数 1.4 = 11.5 日

11.5 日

工 期 算 定 表（建込簡易土留）

パネル長 H= 2.5 m  
建込簡易土留工 (15m当り) 工期算定表  
算定条件  
管径 ◎ 150  
H : 平均掘削深 = 2.17 m 2.5  
H' : 2.17 - 0.0 = 2.17 m(予掘深 0.0 m)  
W : 掘 削 幅 = 0.90 W1 : 基 礎 幅 = 0.90

使用機械 0.28 m<sup>3</sup>級バックホウ

D : バックホウ運転日当り掘削作業量 = 59 m<sup>3</sup>/日  
T : バックホウ運転日当り運転時間 = 6.5 hr/日  
Q : バックホウ1時間当り土工量 9 m<sup>3</sup>/hr

① 建込所要日数=掘削日数 (a) + パネル建込日数 (b)

(a) =  $W \times H' \times 15m \times (1/D)$   
=  $0.90 \times 2.170 \times 15 \times (1/59)$   
= 0.50

(b) 10m当り 1.3 時間  
 $1.3 \times (15^m/10^m) \times (1/6.5)$   
= 0.30

(a) + (b) = 0.50 + 0.30 = 0.80

0.8 日

② 基礎所要日数

(a)  $h \times w = 0.10 \times 0.90 = 0.09$  m<sup>3</sup>  
下歩より 33m<sup>3</sup>/日  
 $(0.09 \times 15m) / 33 = 0.04$

0.1 日

③ 管布設所要日数

(a) 管種 ◎ 150 0.021  
下歩より 0.021 (人/m)  
 $15m \times 0.021 = 0.32$

0.3 日

④ 埋戻日数 = 砂基礎日数 (a) + 機械埋戻日数 (b)  
0.165 0.37

(a) 砂基礎=  $(0.90 \times 0.37 - 0.165^2 \times \pi / 4 - 0.09) \times 15^m / 33 = 0.10$

(b) 埋戻し=  $(75.6^m^3 / 53.0^m) \times 15^m \times (1/33) = 0.65$   
【埋戻土量】 【総延長】

(a) + (b) = 0.10 + 0.65 = 0.75

0.8 日

⑤ 引抜所要日数

下歩より 10m当り 0.14 日

$0.14 \times (15^m/10^m) = 0.21$

0.2 日

1スパン（15m）当り工程表

項 目	所要日数	
① 建込掘削	0.8 日	0.8 日
② 基礎	0.1 日	0.1 日
③ 管布設	0.3 日	0.3 日 0.1 日 0.2 日
④ 埋戻	0.8 日	0.8 日
⑤ 引抜	0.2 日	0.2 日
水替日数	1.1 日	1.1 日
施工日数	1.7 日	1.7 日

マンホール施工日数

	施工日数	箇所数	
1号マンホール (H=3.0以下)	0.25 日	×	2.0 = 0.5 日
" (H=3.0~4.0以下)	0.26 日	×	= 0.0 日
0号・楕円マンホール (H=2.0以下)	0.20 日	×	= 0.0 日
" (H=2.0~3.0以下)	0.21 日	×	= 0.0 日
塩ビマンホール (H=0.0~3.5以下)	0.09 日	×	= 0.0 日
レジン小型マンホール (H=1.0以下)	0.10 日	×	= 0.0 日
" (H=1.0~1.5以下)	0.12 日	×	= 0.0 日
" (H=1.5~2.0以下)	0.14 日	×	= 0.0 日
" (H=2.0~2.5以下)	0.16 日	×	= 0.0 日
" (H=2.5~3.0以下)	0.18 日	×	= 0.0 日
" (H=3.0~3.5以下)	0.20 日	×	= 0.0 日
" (H=3.5~4.0以下)	0.22 日	×	= 0.0 日

施工日数 計 0.5 日

土留転用回数 53.00 m / 15.00 m = 3.5 回

3.5 回

水替工日数 ( 1.1 日 × 53.00 m / 15.00 m + 0.5 日 ) ×  $\frac{\text{水替係数}}{\text{作業時1.0, 常時1.4}} = 4.4 日$

4.4 日

土留施工日数 1.7 日 × 53.00 m / 15.00 m + 0.5 日 = 6.5 日

6.5 日

土留損料日数  $\frac{\text{不稼働係数}}{6.5 日 \times 1.4} = 9.1 日$

9.1 日

## 工 期 算 定 表（建込簡易土留）

パネル長 H= 3.0 m

建込簡易土留工 (15m当り) 工期算定表

算定条件

管径 ◎ 150

H : 平均掘削深 = 2.55 m 3.0

H' : 2.55 - 0.0 = 2.55 m (予掘深 0.0 m)

W : 掘 削 幅 = 0.90 W1 : 基 礎 幅 = 0.90

使用機械 0.28 m<sup>3</sup>級バックホウ

D : バックホウ運転日当り掘削作業量 = 59 m<sup>3</sup>/日

T : バックホウ運転日当り運転時間 = 6.5 hr/日

Q : バックホウ1時間当り土工量 9 m<sup>3</sup>/hr

① 建込所要日数=掘削日数(a)+パネル建込日数(b)

(a) =W×H'×15m×(1/D)  
=0.90×2.550×15×(1/59)  
=0.58

(b) 10m当り 1.5 時間  
1.5×(15<sup>m</sup>/10<sup>m</sup>)×(1/6.5)  
=0.35

(a)+(b) = 0.58+0.35 = 0.93

0.9 日

② 基礎所要日数

(a) h×w = 0.10 ×0.90=0.09 m<sup>3</sup>  
下歩より 33m<sup>2</sup>/日  
(0.09×15m)÷33 = 0.04

0.1 日

③ 管布設所要日数

(a) 管種 ◎ 150 0.021  
下歩より 0.021 (人/m)  
15m× 0.021 = 0.32

0.3 日

④ 埋戻日数 = 砂基礎日数(a) + 機械埋戻日数(b)  
0.165 0.37

(a) 砂基礎= (0.90×0.37-0.165<sup>2</sup>×π/4-0.09)×15<sup>m</sup>÷33 = 0.10

(b) 埋戻し= (78.2 m<sup>3</sup>/43.5 m) ×15<sup>m</sup>×(1/33) = 0.82  
【埋戻土量】 【総延長】

(a) + (b) = 0.10 + 0.82 = 0.92

0.9 日

⑤ 引抜所要日数

下歩より 10m当り 0.16 日

0.16 × (15<sup>m</sup>/10<sup>m</sup>) = 0.24

0.2 日

## 1スパン（15m）当り工程表

項 目	所要日数	
① 建込掘削	0.9 日	0.9 日
② 基礎	0.1 日	0.1 日
③ 管布設	0.3 日	0.3 日 0.1 日 0.2 日
④ 埋戻	0.9 日	0.9 日
⑤ 引抜	0.2 日	0.2 日
水替日数	1.2 日	1.2 日
施工日数	1.9 日	1.9 日

## マンホール施工日数

	施工日数	箇所数	
1号マンホール (H=3.0以下)	0.25 日 ×		= 0.0 日
" (H=3.0～4.0以下)	0.26 日 ×		= 0.0 日
0号・楕円マンホール (H=2.0以下)	0.20 日 ×		= 0.0 日
" (H=2.0～3.0以下)	0.21 日 ×		= 0.0 日
塩ビマンホール (H=0.0～3.5以下)	0.09 日 ×		= 0.0 日
レジン小型マンホール (H=1.0以下)	0.10 日 ×		= 0.0 日
" (H=1.0～1.5以下)	0.12 日 ×		= 0.0 日
" (H=1.5～2.0以下)	0.14 日 ×		= 0.0 日
" (H=2.0～2.5以下)	0.16 日 ×	2.0	= 0.3 日
" (H=2.5～3.0以下)	0.18 日 ×		= 0.0 日
" (H=3.0～3.5以下)	0.20 日 ×		= 0.0 日
" (H=3.5～4.0以下)	0.22 日 ×		= 0.0 日

施工日数 計 0.3 日

土留転用回数 43.50 m / 15.00 m = 2.9 回

2.9 回

水替工日数 ( 1.2 日 × 43.50 m / 15.00 m + 0.3 日 ) × 水替係数 1.0 = 3.8 日  
作業時1.0、常時1.4

3.8 日

土留施工日数 1.9 日 × 43.50 m / 15.00 m + 0.3 日 = 5.8 日

5.8 日

土留損料日数 5.8 日 × 不稼働係数 1.4 = 8.1 日

8.1 日

工 期 算 定 表（軽量鋼矢板）（取付管）

パネル長 H= 1.5 m

軽量鋼矢板建込土留工(4m当り)工期算定表

算定条件

管径 ◎ 100

H :平均掘削深 = 1.27 m 1.5

H' :1.27 - 0.0 = 1.27 m(予掘深 0.0 m)

W :掘削幅 = 1.00 W1 :基礎幅 = 1.00

使用機械 0.28 m<sup>3</sup>級バックホウ

D :バックホウ運転日当り掘削作業量 = 59 m<sup>3</sup>/日

T :バックホウ運転日当り運転時間 = 6.5 hr/日

Q :バックホウ1時間当り土工量 9 m<sup>3</sup>/hr

① 建込所要日数=掘削日数(a)+軽量鋼矢板建込日数(b)+土留支保工設置(c)

(a) =W×H'×4m×(1/D)  
=1.00×1.27×4×(1/59)  
=0.09

(b) 10m当り 1.1 時間  
1.1×(4 m<sup>3</sup>/10<sup>m</sup>)×(1/6.5)  
=0.07

(c) 10m当り  
×(4 m<sup>3</sup>/10<sup>m</sup>)  
=0.00

(a)+(b) = 0.09+0.07= 0.16

③ 管布設所要日数

(a) 管種 ◎ 100 0.017  
下歩より 0.017 (人/m)  
4m× 0.017 = 0.07

④ 埋戻日数

0.114 0.11

埋戻し=(3.4 m<sup>3</sup>/3.6 m<sup>3</sup>)×4m×(1/36)=  
【埋戻土量】 【総延長】 0.11

⑤ 引抜・土留支保工撤去所要日数

下歩より 10m当り 0.09 日

0.09 ×(4<sup>m</sup>/10<sup>m</sup>) = 0.04

1スパン（4m）当り工程表

項 目	所要日数	
① 建込掘削	0.2 日	0.2 日
③ 管布設	0.1 日	0.1 日 0.0 日 0.1 日
④ 埋戻	0.1 日	0.1 日
⑤ 引抜	0.1 日	0.1 日
水替日数	0.3 日	0.3 日
施工日数	0.3 日	0.3 日

土留転用回数 3.55 m / 4.00 m = 0.9 回

水替工日数 ( 0.3 日 × 3.55 m / 4.00 m

土留施工日数 0.3 日 × 3.55 m / 4.00 m

土留損料日数 0.3 日 × 不稼働係数 1.4 = 0.4 日

水替係数  
) × 0.0 = 0.0 日  
作業時1.0、常時1.4

= 0.3 日



工期算定表（軽量鋼矢板）（取付管）

パネル長 H= 2.0 m  
 軽量鋼矢板建込土留工 (4m 当り) 工期算定表  
 算定条件  
 管径 ◎ 100  
 H : 平均掘削深 = 1.65 m 2.0  
 H' : 1.65 - 0.0 = 1.65 m (予掘深 0.0 m)  
 W : 掘削幅 = 1.00 W1 : 基礎幅 = 1.00  
 使用機械 0.28 m<sup>3</sup>級バックホウ

D : バックホウ運転日当り掘削作業量 = 59 m<sup>3</sup>/日  
 T : バックホウ運転日当り運転時間 = 6.5 hr/日  
 Q : バックホウ1時間当り土工量 9 m<sup>3</sup>/hr

① 建込所要日数=掘削日数 (a) + 軽量鋼矢板建込日数 (b) + 土留支保工設置 (c)

(a) =  $W \times H' \times 4m \times (1/D)$   
 =  $1.00 \times 1.65 \times 4 \times (1/59)$   
 = 0.11  
 (b) 10m 当り 1.16 時間  
 $1.16 \times (4 \text{ m}^3/10^3) \times (1/6.5)$   
 = 0.07  
 (c) 10m 当り  
 $\times (4 \text{ m}^3/10^3)$   
 = 0.00  
 (a) + (b) = 0.11 + 0.07 = 0.18

0.2 日

③ 管布設所要日数

(a) 管種 ◎ 100 0.017  
 下歩より 0.017 (人/m)  
 $4m \times 0.017 = 0.07$

0.1 日

④ 埋戻日数

0.114 0.11

埋戻し =  $(6.3 \text{ m}^3 / 4.7 \text{ m}) \times 4 \text{ m} \times (1/36) =$  0.15  
 【埋戻土量】 【総延長】

0.2 日

⑤ 引抜・土留支保工撤去所要日数

下歩より 10m 当り 0.10 日  
 $0.10 \times (4 \text{ m}^3/10^3) = 0.04$

0.1 日

1スパン（4m）当り工程表

項 目	所要日数	
① 建込掘削	0.2 日	0.2 日
③ 管布設	0.1 日	0.1 日 0.0 日 0.1 日
④ 埋戻	0.2 日	0.2 日
⑤ 引抜	0.1 日	0.1 日
水替日数	0.3 日	0.3 日
施工日数	0.4 日	0.4 日

土留転用回数 4.65 m / 4.00 m = 1.2 回

1.2 回

水替工日数 ( 0.3 日 × 4.65 m / 4.00 m

水替係数  
 $\times 0.0 = 0.0 \text{ 日}$   
 作業時 1.0, 常時 1.4

0.0 日

土留施工日数 0.4 日 × 4.65 m / 4.00 m = 0.5 日

0.5 日

土留損料日数 0.5 日 ×  $\frac{\text{不稼動係数}}{1.4} = 0.7 \text{ 日}$

0.7 日

工 期 算 定 表（軽量鋼矢板）（取付管）

パネル長 H= 2.5 m  
 軽量鋼矢板建込土留工 (4m 当り) 工期算定表  
 算定条件  
 管径 ◎ 100  
 H : 平均掘削深 = 1.92 m 2.0  
 H' : 1.92 - 0.0 = 1.92 m (予掘深 0.0 m)  
 W : 掘削幅 = 1.00 W1 : 基礎幅 = 1.00

使用機械 0.28 m³級バックホウ

D : バックホウ運転日当り掘削作業量 = 59 m³/日  
 T : バックホウ運転日当り運転時間 = 6.5 hr/日  
 Q : バックホウ1時間当り土工量 9 m³/hr

① 建込所要日数=掘削日数 (a) + 軽量鋼矢板建込日数 (b) + 土留支保工設置 (c)

(a)  $= W \times H' \times 4m \times (1/D)$   
 $= 1.00 \times 1.92 \times 4 \times (1/59)$   
 $= 0.13$   
 (b) 10m 当り 1.16 時間  
 $1.16 \times (4 \text{ m}^3/10^3) \times (1/6.5)$   
 $= 0.07$   
 (c) 10m 当り  
 $\times (4 \text{ m}^3/10^3)$   
 $= 0.00$   
 (a) + (b) = 0.13 + 0.07 = 0.20

0.2 日

③ 管布設所要日数

(a) 管種 ◎ 100 0.017  
 下歩より 0.017 (人/m)  
 $4m \times 0.017 = 0.07$

0.1 日

④ 埋戻日数

0.114 0.11

埋戻し =  $(5.4 \text{ m}^3 / 3.1 \text{ m}) \times 4 \text{ m} \times (1/33) =$  0.22  
 【埋戻土量】 【総延長】

0.2 日

⑤ 引抜・土留支保工撤去所要日数

下歩より 10m 当り 0.10 日  
 $0.10 \times (4 \text{ m}^3/10^3) = 0.04$

0.1 日

1スパン (4m) 当り工程表

項 目	所要日数	
① 建込掘削	0.2 日	0.2 日
③ 管布設	0.1 日	0.1 日 0.0 日 0.1 日
④ 埋戻	0.2 日	0.2 日
⑤ 引抜	0.1 日	0.1 日
水替日数	0.3 日	0.3 日
施工日数	0.4 日	0.4 日

土留転用回数 3.05 m / 4.00 m = 0.8 回

0.8 回

水替工日数 ( 0.3 日 × 3.05 m / 4.00 m

水替係数  
 $\times 0.0 = 0.0 \text{ 日}$   
 作業時 1.0, 常時 1.4

0.0 日

土留施工日数 0.4 日 × 3.05 m / 4.00 m = 0.3 日

0.3 日

土留損料日数 0.3 日 × 不稼動係数 1.4 = 0.4 日

0.4 日