

加重平均掘削深計算表

建込簡易土留

(補助 単独)

管渠番号	人孔番号	加重平均掘削深 (m)										
		上流掘削深 下流掘削深 平均深 H	山留め									合計
			矢板長(m)	1.50	2.00	2.50	3.00	3.50	4.00	4.50	5.00	
			路線延長 L	H×L	H×L	H×L	H×L	H×L	H×L	H×L	H×L	
136-1	136-1-2 ～ 136-3-1	2.45 2.32 2.39	1 39.00			市道As 93.21 39.00						93.21 39.00
	136-1-1 ～ 136-1-2	2.51 2.45 2.48	1 64.00			市道As 158.72 64.00						158.72 64.00
	～		1									
134	134-3 ～ 136-1-1	2.43 2.42 2.43	1 28.00			市道As 68.04 28.00						68.04 28.00
	134-2 ～ 134-3	2.42 2.43 2.43	1 16.00			市道As 38.88 16.00						38.88 16.00
	134-1 ～ 134-2	2.49 2.40 2.45	1 19.00			市道As 46.55 19.00						46.55 19.00
	～											
135	135-3 ～ 136-1-1	2.07 2.07 2.07	1 5.00			市道As 10.35 5.00						10.35 5.00
	135-2 ～ 135-3	2.24 2.07 2.16	1 33.00			市道As 71.28 33.00						71.28 33.00
	135-1 ～ 135-2	2.07 2.13 2.10	1 26.50			市道As 55.65 26.50						55.65 26.50
	～											
	～											
	～											
	～		凡 例 舗装種別 1 市道 AS 2 市道									
	～											
	～											
	～											
	～											
	～											
	～											
	～											
	～											
	～											
	～											
平均掘削深 (m)			230.50			542.68 230.50						542.68 230.50 2.35

凡 例
舗装種別
1 市道
AS
2 市道

工期及び賃料日数

1. 土留め材質料日数

(1) 建て込み土留め (H=2.5以下) 補助 区間φ200

平均 H = 2.45 m

N = 16 日

16 日

(2) 建て込み土留め (H=2.5以下) 単独 区間φ150

平均 H = 2.28 m

N = 17 日

17 日

補助 16 日

—

平均 H = - m

N = - 日

-

単独 17 日

—

平均 H = - m

N = - 日

-

矢板 補助

平均 H = - m

N = - 日

-

矢板 単独

供用日数

計 33 日

2. 工期及び交通誘導員日数

実日数

(1) 建て込み土留め (H=2.5以下) 補助 区間φ200

N = 10.0

改め 10 日

交通誘導員 (3 人/日)

補助 30 人

(2) 建て込み土留め (H=2.5以下) 単独 区間φ150

N = 10.2

改め 11 日

舗装 9 人

—

N =

改め

—

N =

改め

単独 33 人

N =

改め

舗装 9 人

N =

改め

合計 21 日 + 舗装 (4 日)

81 人

3. 全体工期

準備及び片付け 14 日 + (供用日数 (施工) 33 日 * 1.2 補正日数) + 30 日 = 84 日

2.8 ヶ月

改め 3.0 ヶ月

(補助) H=2.45m (加重平均) VU200

建込み簡易土留め工程表 30m当たり

工 種

掘 削

1.2

建込み設置

0.9

0.35

+

0.35

0.7

1.6

基礎・管布設

1.2

0.45

+

0.45

0.9

2.1

埋 戻 し

2.1

0.8

2.9

建込み撤去

2.5

0.4

2.9

実 日 数

2.9 日

2.1

日数

延長= 103.00 m

実 日 数 103.00 m / 30.0m × 2.9日
= 10.0 日

土留め賃料日数 103.00 m / 30.0m × 2.9日 × 1.60
= 16 日

建込み簡易土留め1ロット当たり施工実日数の算定（1ロット＝30m）

H＝

2.45m

VU200

（補助）

1. 掘削日数（d1）

掘削幅

0.95m

1.2日

バックホウ掘削日数

掘削土量

2.45m×0.95m×30.0m

=

69.8m3(D)

種別	A 1m3当歩掛	B 構成	C=A/B 1m3当日数	C×D 30m当日数
掘削	バックホウ山積0.28	0.017日	1.0	0.017
1日当たり掘削土量			59m3/日	1.2日

2. 建込簡易土留め設置日数（d2）

H＝

2.50m

0.7日

種別	A 10m当り歩掛	B 構成	C=A/B 10m当り日数	C×30/10 30m当り日数
世話役	0.23人	1.0	0.230	0.7
特殊作業員	0.23人	1.0	0.230	0.7
普通作業員	0.47人	2.0	0.240	0.7
				0.7日

3. 基礎及び管布設日数（d3）

0.9日

砂基礎日数（d'3）

0.549m3/m

砂基礎土量

0.549m3/m×30.0m

=

16.5m3(D)

種別	A 1m3当歩掛	B 構成	C=A/B 1m3当日数	C×D 30m当日数
投入	バックホウ山積0.28	0.012日	1.0	0.012
1日当たり投入土量			=	85m3/日
1m3当り投入土量			$\frac{1}{85.0}$	= 0.012日/m3
敷均し	普通作業員	0.04人	3.0	0.013
締固め	タンパ	0.03日	2.0	0.015
				0.2日

管布設日数（d''）

VU200

種別	A 10m当り歩掛	B 構成	C=A/B 10m当り日数	C×30/10 30m当り日数
世話役	0.22人	1.0	0.220	0.7
特殊作業員	0.44人	2.0	0.220	0.7
普通作業員	0.44人	2.0	0.220	0.7
				0.7日

d3＝d'3＋d''3：

0.2

＋

0.7

=

0.9日

4. 埋戻し日数（d4）

0.8日

埋戻し土量（2.45m－0.616m）×0.95m×30.0m

=

52.3m3(D)

種別	A 1m3当歩掛	B 構成	C=A/B 1m3当日数	C×D 30m当日数
投入	バックホウ山積0.28	0.012日	1.0	0.012
1日当たり投入土量			=	85m3/日
1m3当り投入土量			$\frac{1}{85.0}$	= 0.012日/m3
敷均し	普通作業員	0.04人	3.0	0.013
締固め	タンパ	0.03日	2.0	0.015
				0.8日

5. 建込簡易土留め撤去日数（d5）

0.4日

種別	A 10m当り歩掛	B 構成	C=A/B 10m当り日数	C×30/10 30m当り日数
世話役	0.14人	1.0	0.140	0.4
特殊作業員	0.14人	1.0	0.140	0.4
普通作業員	0.27人	2.0	0.140	0.4
				0.4日

[illegible]

(単独) H=2.28m (加重平均) VU150

建込み簡易土留め工 (H=2.0以下) 工程表

30m当たり

工 種

掘 削

1.0

0.35

+

0.35

建込み設置

0.7

0.7

1.4

基礎・管布設

0.40

+

0.40

1.0

0.8

1.8

埋 戻 し

1.8

0.6

2.4

建込み撤去

2.0

0.4

2.4

実 日 数

1.8

2.4 日

日数

延長 = 127.50 m

実 日 数

$$= \frac{127.50 \text{ m}}{30.0 \text{ m}} \times 2.4 \text{ 日} = 10.2 \text{ 日}$$

0

土留め賃料日数

$$= \frac{127.50 \text{ m}}{30.0 \text{ m}} \times 2.4 \text{ 日} \times 1.60 = 17 \text{ 日}$$

建込み簡易土留め1ロット当たり施工実日数の算定（1ロット＝30m） H＝ 2.28m VU150 （単独） 建込H=2.0以下

1. 掘削日数（d1） 掘削幅 0.90m 1.0 日

バックホウ掘削日数

掘削土量 2.28m×0.90m×30.0m = 61.6 m3(D)

種 別	A 1m3当歩掛	B 構 成	C=A/B 1m3当日数	C×D 30m当日数
掘削	バックホウ山積0.28	0.017 日	1.0	0.017
1日当たり掘削土量			59 m3/日	1.0 日

2. 建込簡易土留め設置日数（d2） H＝ 2.50m 0.7 日

種 別	A 10m当り歩掛	B 構 成	C=A/B 10m当り日数	C×30/10 30m当り日数
世話役	0.23 人	1.0	0.23	0.7
特殊作業員	0.23 人	1.0	0.23	0.7
普通作業員	0.47 人	2.0	0.24	0.7
			0.7 日	

3. 基礎及び管布設日数（d3） 0.8 日

砂基礎日数（d'3） 0.488 m3/m

砂基礎土量 0.488m3/m×30.0m = 14.6 m3(D)

種 別	A 1m3当歩掛	B 構 成	C=A/B 1m3当日数	C×D 30m当日数
投入	バックホウ山積0.28	0.012 日	1.0	0.012
1日当たり投入土量			=	85 m3/日
1m3当り投入土量			$\frac{1}{85.0}$	= 0.012 日/m3
敷均し	普通作業員	0.04 人	3.0	0.013
締固め	タンバ	0.03 日	2.0	0.015
			0.2 日	

管布設日数（d''3） VU150

種 別	A 10m当り歩掛	B 構 成	C=A/B 10m当り日数	C×30/10 30m当り日数
世話役	0.210 人	1.0	0.210	0.6
特殊作業員	0.420 人	2.0	0.210	0.6
普通作業員	0.420 人	2.0	0.210	0.6
			0.6 日	

d3 = d'3 + d''3 = 0.2 + 0.6 = 0.8 日

4. 埋戻し日数（d4） 0.6 日

埋戻し土量（2.28m－0.566 m）× 0.90m×30.0m = 46.3 m3(D)

種 別	A 1m3当歩掛	B 構 成	C=A/B 1m3当日数	C×D 30m当日数
投入	バックホウ山積0.28	0.012 日	1.0	0.012
1日当たり投入土量			=	85 m3/日
1m3当り投入土量			$\frac{1}{85.0}$	= 0.012 日/m3
敷均し	普通作業員	0.04 人	3.0	0.013
締固め	タンバ	0.03 日	2.0	0.015
			0.6 日	

5. 建込簡易土留め撤去日数（d5） 0.4 日

種 別	A 10m当り歩掛	B 構 成	C=A/B 10m当り日数	C×30/10 30m当り日数
世話役	0.14 人	1.0	0.14	0.4
特殊作業員	0.14 人	1.0	0.14	0.4
普通作業員	0.27 人	2.0	0.14	0.4
			0.4 日	

(单独)

管渠番号	人孔番号	荷 重 平 均 掘 削 深 (m)										合計
		上流掘削深	山 留 め									
		下流掘削深	矢板長 (m)	1. 50	2. 00	2. 50	3. 00	3. 50	4. 00	4. 50	5. 00	
		平均深 H	路線延長	H × L	H × L	H × L	H × L	H × L	H × L	H × L	H × L	
			L	L	L	L	L	L	L	L		
134	134-3 ～ 136-1-1	2. 43 2. 42 2. 43	1 28. 00			市道AS 68. 04 28. 00					68. 04 28. 00	
	134-2 ～ 134-3	2. 42 2. 43 2. 43	1 16. 00			市道AS 38. 88 16. 00					38. 88 16. 00	
	134-1 ～ 134-2	2. 49 2. 40 2. 45	1 19. 00			市道AS 46. 55 19. 00					46. 55 19. 00	
	～											
135	135-3 ～ 136-1-1	2. 07 2. 07 2. 07	1 5. 00			市道AS 10. 35 5. 00					10. 35 5. 00	
	135-2 ～ 135-3	2. 24 2. 07 2. 16	1 33. 00			市道AS 71. 28 33. 00					71. 28 33. 00	
	135-1 ～ 135-2	2. 07 2. 13 2. 10	1 26. 50			市道AS 55. 65 26. 50					55. 65 26. 50	
	～		1									
	～		1									
	～		凡 例 舗装種別 1 市道AS 2 市道Co 3 砂利道 4 県道AS									
	～											
	～											
	～											
	～											
	～											
	～											
	～											
	～											
	～											
	～											
	～											
	～											
	～											
	～											
	～											
平均掘削深 (m)			127. 50			290. 75 127. 50					290. 75 127. 50 2. 28	