

2. 立坑工 数量集計表

[illegible]

No. 6 発進立坑工 数量計算書

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
立坑工				
＜立坑名称＞：No. 6	ライナーブルート式立坑工	$\phi 1,500 \quad t=2.7\text{mm}$		
＜基数＞：	1基			
	立坑深 (H1)		m	3.134
	覆工深 (H2)		m	—
	覆工面積		m ²	2.217
	A s ガラ	$2.217 \times 0.050 = 0.111$	m ³	0.111
	路盤堀削	$2.217 \times 0.350 = 0.776$	m ³	0.776
土留工及び土工	堀削面積	$\pi/4 \times 1.680^2 = 2.217$	m ²	2.217
バックホウ (GL～4.00)	堀削深 (H3)		m	3.134
	堀削深 (H3')		m	2.734
	土砂堀削	$2.217 \times 2.734 = 6.061$	m ³	6.061
クラムシェル (4.00m以深)	堀削深 (H4')		m	—
	土砂堀削	$2.217 \times 0.000 = 0.000$	m ³	—
堀削土留工	ライナー全長 (H4)	$\Sigma L = 3.00\text{m}$	m	3.00
	粘性土・砂質土バックホウ	$L = 3.00\text{m}$	m	3.00
	粘性土・砂質土クラムシェル		m	
	礫質土バックホウ		m	
	礫質土クラムシェル		m	
		$\Sigma L = 3.00\text{m}$		
グラウト工	円形	$0.09\pi \times (1.50 + 0.090) \times 3.00 = 1.349$	m ³	1.349
基礎コンクリート	立坑面積	$\pi/4 \times 1.500^2 = 1.767$	m ²	1.767
基礎コンクリート打設工		$1.767 \times 0.200 = 0.353$	m ³	0.353
基礎砕石	RC-40	$1.767 \times 0.150 = 0.265$	m ³	0.265
嵩上げコンクリート打設工				
嵩上げコンクリート打設工	$t = 0.15\text{m}$	$\pi/4 \times 1.060^2 \times 0.180 = 0.159$	m ³	0.159
嵩上げ型枠工		$\pi \times 1.060 \times 0.180 = 0.599$	m ²	0.599
埋戻工 (エアモル) $h = 1.094$		$1.767 \times (0.930 + 0.000) - 0.701$	m ³	0.942
$\nabla 21.760 \sim \nabla 20.666$	控除	計 = 0.701		
	躯体	$\pi/4 \times 0.980^2 \times 0.930 = 0.701$		
	調整ブロック	$\pi/4 \times 0.820^2 \times 0.000 = 0.000$		
埋戻工 (エアモル) $h = 1.290$		$1.767 \times (0.180 + 0.090 + 1.020) - 1.149$	m ³	1.130
$\nabla 20.666 \sim \nabla 19.376$	控除	計 = 1.149		
	嵩上げコンクリート	$\pi/4 \times 1.060^2 \times 0.180 = 0.159$		
	底版	$\pi/4 \times 1.060^2 \times 0.090 = 0.079$		
	躯体	$\pi/4 \times 1.050^2 \times 1.020 = 0.883$		
	管	$\pi/4 \times 0.165^2 \times 0.300 \times 1 = 0.006$		
	管	$\pi/4 \times 0.216^2 \times 0.300 \times 2 = 0.022$		

No. 6 発進立坑工 数量計算書

[illegible]

No. 7 両到達立坑工 数量計算書

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
立坑工				
＜立坑名称＞：No. 7	ライナーブルート式立坑工	$\phi 1,500 \quad t=2.7\text{mm}$		
＜基数＞：	1基			
	立坑深 (H1)		m	3.495
	覆工深 (H2)		m	—
	覆工面積		m ²	2.217
	A s ガラ	$2.217 \times 0.050 = 0.111$	m ³	0.111
	路盤堀削	$2.217 \times 0.350 = 0.776$	m ³	0.776
土留工及び土工	堀削面積	$\pi/4 \times 1.680^2 = 2.217$	m ²	2.217
バックホウ (GL～4.00)	掘削深 (H3)		m	3.495
	掘削深 (H3')		m	3.095
	土砂堀削	$2.217 \times 3.095 = 6.862$	m ³	6.862
クラムシェル (4.00m以深)	掘削深 (H4')		m	—
	土砂堀削	$2.217 \times 0.000 = 0.000$	m ³	—
掘削土留工	ライナー全長 (H4)	$\Sigma L = 3.50\text{m}$	m	3.50
	粘性土・砂質土バックホウ	$L = 3.50\text{m}$	m	3.50
	粘性土・砂質土クラムシェル		m	
	礫質土バックホウ		m	
	礫質土クラムシェル		m	
		$\Sigma L = 3.50\text{m}$		
グラウト工	円形	$0.09\pi \times (1.50 + 0.090) \times 3.50 = 1.573$	m ³	1.573
基礎コンクリート	立坑面積	$\pi/4 \times 1.500^2 = 1.767$	m ²	1.767
基礎コンクリート打設工		$1.767 \times 0.200 = 0.353$	m ³	0.353
基礎砕石	RC-40	$1.767 \times 0.150 = 0.265$	m ³	0.265
嵩上げコンクリート打設工				
嵩上げコンクリート打設工	$t = 0.175\text{m}$	$\pi/4 \times 1.100^2 \times 0.000 = 0.000$	m ³	—
嵩上げ型枠工		$\pi \times 1.100 \times 0.000 = 0.000$	m ²	—
埋戻工 (エアモル) h = 1.715		$1.767 \times (1.660 + 0.000) - 1.281$	m ³	1.652
▽21.89～▽20.175	控除	計 = 1.281		
	躯体	$\pi/4 \times 0.980^2 \times 1.660 = 1.252$		
	調整ブロック	$\pi/4 \times 0.820^2 \times 0.055 = 0.029$		
埋戻工 (エアモル) h = 0.98		$1.767 \times (0.000 + 0.130 + 0.850) - 0.784$	m ³	0.948
▽20.175～▽19.195	控除	計 = 0.784		
	嵩上げコンクリート	$\pi/4 \times 1.060^2 \times 0.000 = 0.000$		
	底版	$\pi/4 \times 1.060^2 \times 0.130 = 0.115$		
	躯体	$\pi/4 \times 0.980^2 \times 0.850 = 0.641$		
	管	$\pi/4 \times 0.165^2 \times 0.300 \times 1 = 0.006$		
	管	$\pi/4 \times 0.216^2 \times 0.300 \times 2 = 0.022$		

No. 7 両到達立坑工 数量計算書

[illegible]

No. 8 両発進立坑工 数量計算書

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
立坑工				
＜立坑名称＞：No. 8	ライナーブルート式立坑工	$\phi 1,500 \quad t=2.7\text{mm}$		
＜基数＞：	1基			
	立坑深 (H1)		m	3.792
	覆工深 (H2)		m	—
	覆工面積		m ²	2.217
	A s ガラ	$2.217 \times 0.050 = 0.111$	m ³	0.111
	路盤堀削	$2.217 \times 0.350 = 0.776$	m ³	0.776
土留工及び土工	堀削面積	$\pi/4 \times 1.680^2 = 2.217$	m ²	2.217
バックホウ (GL～4.00)	掘削深 (H3)		m	3.792
	掘削深 (H3')		m	3.392
	土砂堀削	$2.217 \times 3.392 = 7.520$	m ³	7.520
クラムシェル (4.00m以深)	掘削深 (H4')		m	—
	土砂堀削	$2.217 \times 0.000 = 0.000$	m ³	—
掘削土留工	ライナー全長 (H4)	$\Sigma L = 3.50\text{m}$	m	3.50
	粘性土・砂質土バックホウ	$L = 3.50\text{m}$	m	3.50
	粘性土・砂質土クラムシェル		m	
	礫質土バックホウ		m	
	礫質土クラムシェル		m	
		$\Sigma L = 3.50\text{m}$		
グラウト工	円形	$0.09\pi \times (1.50 + 0.090) \times 3.50 = 1.573$	m ³	1.573
基礎コンクリート	立坑面積	$\pi/4 \times 1.500^2 = 1.767$	m ²	1.767
基礎コンクリート打設工		$1.767 \times 0.200 = 0.353$	m ³	0.353
基礎砕石	RC-40	$1.767 \times 0.150 = 0.265$	m ³	0.265
嵩上げコンクリート打設工				
嵩上げコンクリート打設工	$t = 0.175\text{m}$	$\pi/4 \times 1.060^2 \times 0.180 = 0.159$	m ³	0.159
嵩上げ型枠工		$\pi \times 1.060 \times 0.180 = 0.599$	m ²	0.599
埋戻工 (エアモル) $h = 1.928$		$1.767 \times (1.928 + 0.000) - 1.454$	m ³	1.953
$\nabla 21.780 \sim \nabla 19.852$	控除	計 = 1.454		
	躯体	$\pi/4 \times 0.980^2 \times 1.928 = 1.454$		
	調整ブロック	$\pi/4 \times 0.820^2 \times 0.000 = 0.000$		
埋戻工 (エアモル) $h = 1.064$		$1.767 \times (0.180 + 0.090 + 0.794) - 0.865$	m ³	1.015
$\nabla 19.852 \sim \nabla 18.788$	控除	計 = 0.865		
	嵩上げコンクリート	$\pi/4 \times 1.060^2 \times 0.180 = 0.159$		
	底版	$\pi/4 \times 1.060^2 \times 0.090 = 0.079$		
	躯体	$\pi/4 \times 0.980^2 \times 0.794 = 0.599$		
	管	$\pi/4 \times 0.165^2 \times 0.300 \times 1 = 0.006$		
	管	$\pi/4 \times 0.216^2 \times 0.300 \times 2 = 0.022$		

No.8 両発進立坑工 数量計算書

[illegible]

No. 9 両到達立坑工 数量計算書

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
立坑工				
＜立坑名称＞：No. 7	ライナーブルート式立坑工	$\phi 1,200 \quad t=2.7\text{mm}$		
＜基数＞：	1基			
	立坑深 (H1)		m	3.767
	覆工深 (H2)		m	—
	覆工面積		m ²	1.496
	A s ガラ	$1.496 \times 0.050 = 0.075$	m ³	0.075
	路盤堀削	$1.496 \times 0.350 = 0.524$	m ³	0.524
土留工及び土工	堀削面積	$\pi/4 \times 1.380^2 = 1.496$	m ²	1.496
バックホウ (GL～4.00)	掘削深 (H3)		m	3.767
	掘削深 (H3')		m	3.367
	土砂堀削	$1.496 \times 3.367 = 5.037$	m ³	5.037
クラムシェル (4.00m以深)	掘削深 (H4')		m	—
	土砂堀削	$1.496 \times 0.000 = 0.000$	m ³	—
掘削土留工	ライナー全長 (H4)	$\Sigma L = 3.50\text{m}$	m	3.50
	粘性土・砂質土バックホウ	$L = 3.50\text{m}$	m	3.50
	粘性土・砂質土クラムシェル		m	
	礫質土バックホウ		m	
	礫質土クラムシェル		m	
		$\Sigma L = 3.50\text{m}$		
グラウト工	円形	$0.09\pi \times (1.20 + 0.090) \times 3.50 = 1.277$	m ³	1.277
基礎コンクリート	立坑面積	$\pi/4 \times 1.200^2 = 1.131$	m ²	1.131
基礎コンクリート打設工		$1.131 \times 0.200 = 0.226$	m ³	0.226
基礎砕石	RC-40	$1.131 \times 0.150 = 0.170$	m ³	0.170
嵩上げコンクリート打設工				
嵩上げコンクリート打設工	$t = 0.175\text{m}$	$\pi/4 \times 0.950^2 \times 0.000 = 0.000$	m ³	—
嵩上げ型枠工		$\pi \times 0.950 \times 0.000 = 0.000$	m ²	—
埋戻工 (エアモル) h = 1.927		$1.131 \times (1.480 + 0.447) - 1.202$	m ³	0.977
▽21.64～▽19.713	控除	計 = 1.202		
	躯体	$\pi/4 \times 0.900^2 \times 1.480 = 0.942$		
	斜壁	$\pi/4 \times (0.900^2 + 0.820^2) / 2 \times 0.447 = 0.260$		
埋戻工 (エアモル) h = 1.09		$1.131 \times (0.000 + 0.130 + 0.960) - 0.724$	m ³	0.509
▽19.713～▽18.623	控除	計 = 0.724		
	嵩上げコンクリート	$\pi/4 \times 0.950^2 \times 0.000 = 0.000$		
	底版	$\pi/4 \times 0.950^2 \times 0.130 = 0.092$		
	躯体	$\pi/4 \times 0.900^2 \times 0.960 = 0.611$		
	管	$\pi/4 \times 0.165^2 \times 0.225 \times 1 = 0.005$		
	管	$\pi/4 \times 0.216^2 \times 0.225 \times 2 = 0.016$		

No. 9 両到達立坑工 数量計算書

[illegible]

No. 10 両発進立坑工 数量計算書

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
立坑工				
＜立坑名称＞：No. 8	ライナーブルート式立坑工	$\phi 1,500 \quad t=2.7\text{mm}$		
＜基数＞：	1基			
	立坑深 (H1)		m	4.093
	覆工深 (H2)		m	—
	覆工面積		m ²	2.217
	A s ガラ	$2.217 \times 0.050 = 0.111$	m ³	0.111
	路盤堀削	$2.217 \times 0.350 = 0.776$	m ³	0.776
土留工及び土工	堀削面積	$\pi/4 \times 1.680^2 = 2.217$	m ²	2.217
バックホウ (GL～4.00)	掘削深 (H3)		m	4.043
	掘削深 (H3')		m	3.600
	土砂堀削	$2.217 \times 3.600 = 7.981$	m ³	7.981
クラムシェル (4.00m以深)	掘削深 (H4')		m	0.093
	土砂堀削	$2.217 \times 0.093 = 0.206$	m ³	0.206
掘削土留工	ライナー全長 (H4)	$\Sigma L = 4.00\text{m}$	m	4.00
	粘性土・砂質土バックホウ	$L = 4.00\text{m}$	m	4.00
	粘性土・砂質土クラムシェル		m	
	礫質土バックホウ		m	
	礫質土クラムシェル		m	
		$\Sigma L = 4.00\text{m}$		
グラウト工	円形	$0.09\pi \times (1.50 + 0.090) \times 4.00 = 1.798$	m ³	1.798
基礎コンクリート	立坑面積	$\pi/4 \times 1.500^2 = 1.767$	m ²	1.767
基礎コンクリート打設工		$1.767 \times 0.200 = 0.353$	m ³	0.353
基礎砕石	RC-40	$1.767 \times 0.150 = 0.265$	m ³	0.265
嵩上げコンクリート打設工				
嵩上げコンクリート打設工	$t = 0.175\text{m}$	$\pi/4 \times 1.100^2 \times 0.150 = 0.143$	m ³	0.143
嵩上げ型枠工		$\pi \times 1.100 \times 0.150 = 0.518$	m ²	0.518
埋戻工 (エアモル) $h = 2.565$		$1.767 \times (2.242 + 0.323) - 2.166$	m ³	2.366
▽21.57～▽19.005	控除	計 = 2.166		
	躯体	$\pi/4 \times 1.050^2 \times 2.242 = 1.941$		
	斜壁	$\pi/4 \times (1.050^2 + 0.820^2) / 2 \times 0.323 = 0.225$		
埋戻工 (エアモル) $h = 0.728$		$1.767 \times (0.150 + 0.130 + 0.448) - 0.677$	m ³	0.609
▽19.005～▽18.277	控除	計 = 0.677		
	嵩上げコンクリート	$\pi/4 \times 1.100^2 \times 0.150 = 0.143$		
	底版	$\pi/4 \times 1.100^2 \times 0.130 = 0.124$		
	躯体	$\pi/4 \times 1.050^2 \times 0.448 = 0.388$		
	管	$\pi/4 \times 0.165^2 \times 0.300 \times 2 = 0.000$		
	管	$\pi/4 \times 0.216^2 \times 0.300 \times 2 = 0.022$		

No. 10 両発進立坑工 数量計算書

[illegible]