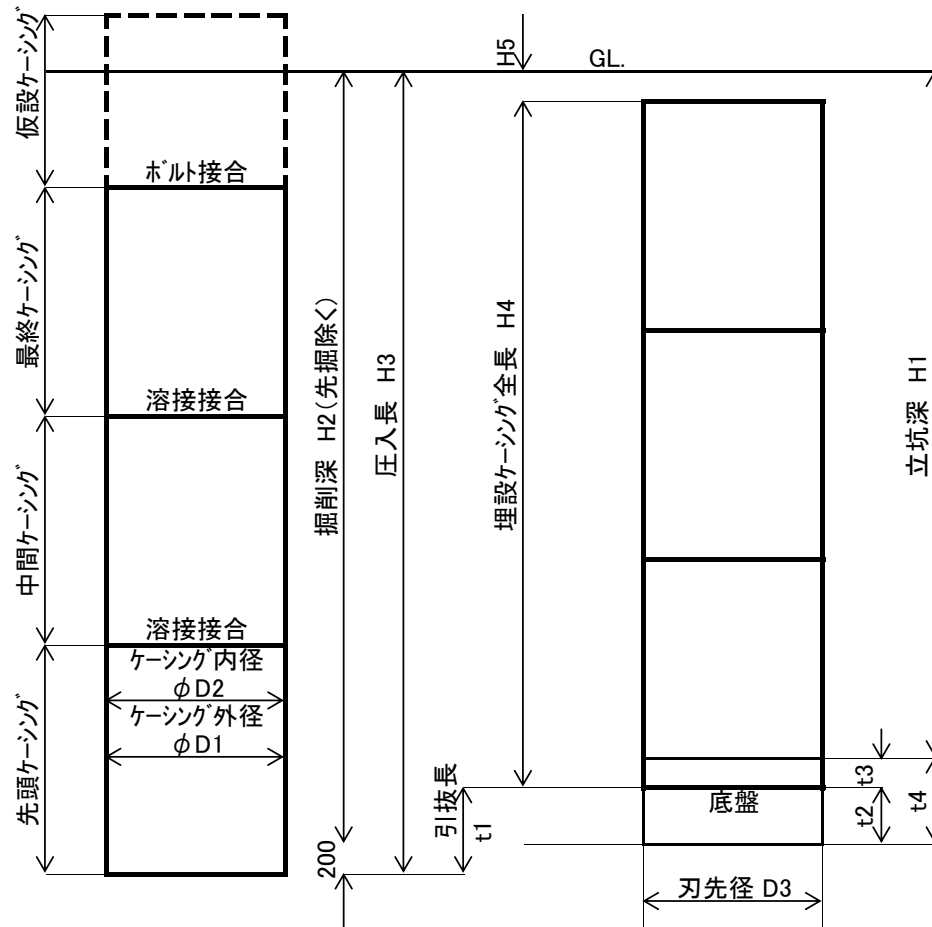


No.F8647-6-1 ϕ 2000鋼製ケーシング立坑構築図



$t1 = 0.90 \text{ m}$ $t4 = 1.00 \text{ m}$ $D1 = 2.000 \text{ m}$
 $t2 = 0.70 \text{ m}$ $H5 = 0.090 \text{ m}$ $D2 = 2.024 \text{ m}$
 $t3 = 0.30 \text{ m}$ $t = 12 \text{ mm}$ 舗装厚 0.050 m

1. 立坑深 $H1 = 5.790 \text{ m}$
2. 圧入掘削積込長
 $5.790 + 1.00 - 0.05$ $H2 = 6.740 \text{ m}$
3. 圧入掘削積込
 砂質土 4.077 m
 粘性土 2.663 m
4. 埋設ケーシング長
 $5.790 + 0.30 - 0.090$ $H4 = 6.000 \text{ m}$
5. ケーシング材料
 先頭ケーシング $= 3 \text{ 個}$
 中間ケーシング $= 2.400 \text{ m}$
 中間ケーシング $= 2.000 \text{ m}$
 中間ケーシング $= \text{ m}$
 最終ケーシング $= 1.600 \text{ m}$
 仮設ケーシング $= 2.000 \text{ m}$
6. 底部コンクリート量 $= 3.10 \text{ m}^3$
7. スライム発生量 $= 1.20 \text{ m}^3$
8. 溶接長
 1箇所当り溶接長 $= 6.3 \text{ m/箇所}$
 $6.3 \times 2 = 12.6 \text{ m}$
9. 底盤天端～舗装下端
 土工で計上
10. ケーシング撤去
 $1.410 \times 0.615 = 0.867 \text{ t}$
11. ケーシング切断長
 $2.000 \times \pi + 1.410 \times 4 = 11.92 \text{ m}$

項 目	略 図 及 び 算 式	数 量
1. 覆 工 覆工板(φ2000ケーシング用覆工板)	=	1.00 枚
2. 土 工		
a. 舗装切断工	$t=5\text{cm}$ ケーシング外径 $\times \pi$ $2.024 \times \pi$	= 6.36 m
b. 舗装版取壊し工	$t=5\text{cm}$ $2.024 \times 2.024 / 4 \times \pi$ 3.22×0.05	= 3.22 m ² = 0.16 m ³
c. ガラ処分工	アスファルト	= 0.16 m ³
d. 掘削土	土量 砂層 $2.024^2 \times \pi / 4 \times 4.077 = 13.118 \text{ m}^3$ 粘性土 $2.024^2 \times \pi / 4 \times 2.663 = 8.568 \text{ m}^3$ 以深 掘削 鋼製ケーシング立坑構築図に示す。	
e. スクラップ	坑口 $0.216 \times 0.216 \times \pi / 4 \times 0.098 \text{ t/m}^2 \times 2 \text{箇所} = 0.007$ GL-1.5m撤去 $1.410 \times 0.615 \text{ t/m}$ <div style="text-align: right;">$\frac{=}{\text{計}} \quad 0.867$ $\quad \quad 0.874$</div>	0.874 t

項 目	略 図 及 び 算 式	数 量
3. 土 工 a埋め戻し工	埋戻し面積(人孔控除) $(2.000^2 - 1.400^2) / 4 \times \pi$	= 1.60 m ²
		= m ³
		合計 m ³
	埋戻し高さ(底版天端～舗装下端) $5.790 - 0.55$	= 5.240 m
	エアモル埋戻し量 $1.60 \text{ m}^2 \times 5.240 \text{ m} =$	m ³ = 8.380 m ³
4. 舗装仮復旧工		
a. 下層路盤工	碎石 (C-40) t=35cm $2.024^2 / 4 \times \pi$	= 3.22 m ²
b. 上層路盤工	粒調碎石 (M-30) t=15cm $2.024^2 / 4 \times \pi$	= 3.22 m ²
c. 表層工	再生粗粒 As t=5cm $2.024^2 / 4 \times \pi$	= 3.22 m ²