

[illegible]

[illegible]

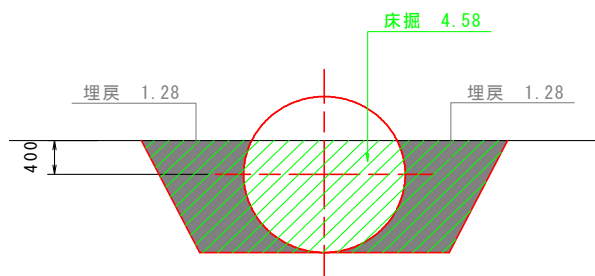
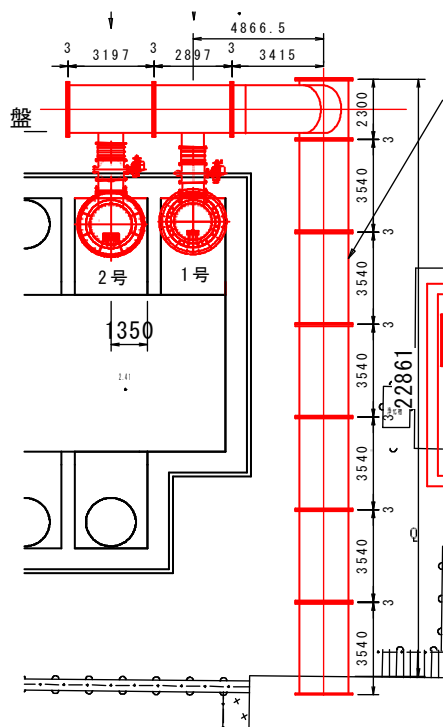
[illegible]

機器数量

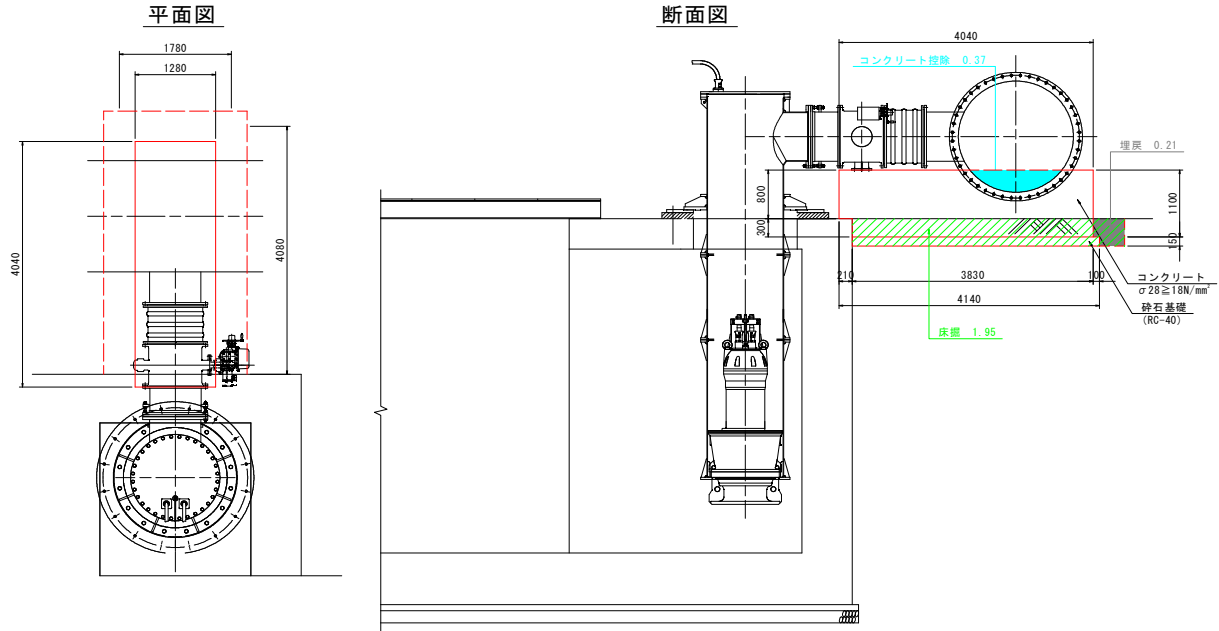
[illegible]

配管工
吐出配管土工

吐出配管 土工

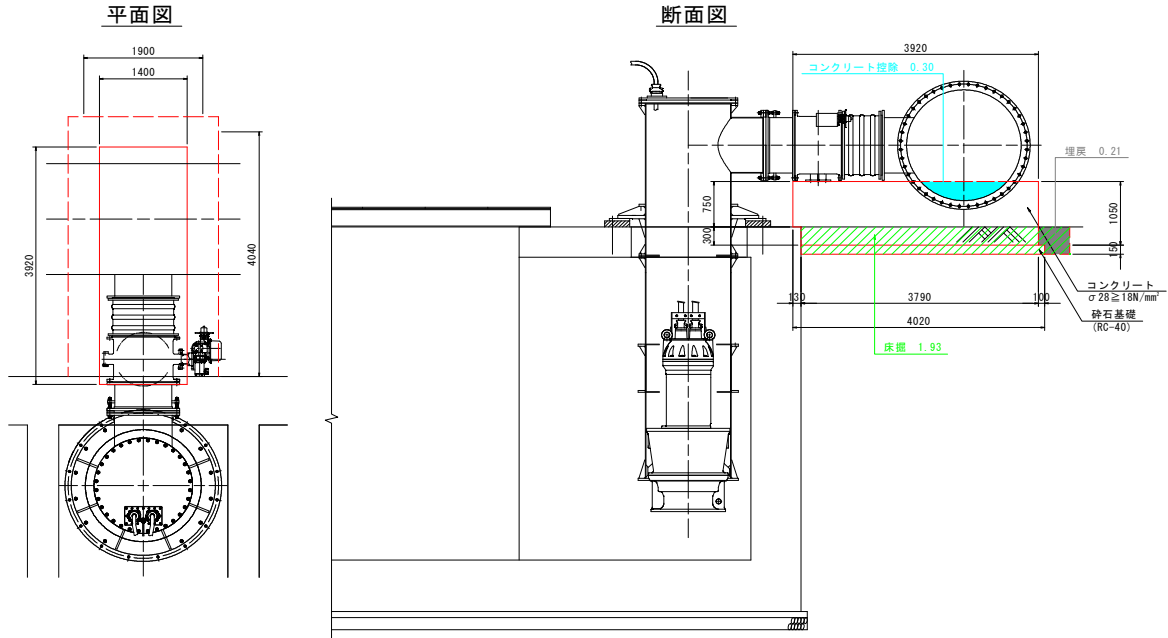
[illegible]

バタフライ弁基礎 S=1:100
(φ 800)



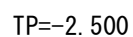
細 別	概略図及び計算式		数量・備考
1.0式当たり			
作業土工			
床掘(土砂)	$V=1.95 \times 1.78$	=	3.47 m ³
埋戻(土砂)	$V=0.21 \times (4.08 \times 2 + 1.78)$	=	2.09 m ³
本体工			
コンクリート σ 28 ≥ 18N/mm ²	$V=((4.04 \times 1.100) - ((0.30 \times 0.21) + 0.37)) \times 1.28$	=	5.13 m ³
型枠 一般 無筋構造物	$A=((4.04 \times 1.100) - (0.30 \times 0.21)) \times 2 + (0.80 \times 1.28) + (1.10 \times 1.28) - (0.37 \times 2)$	=	10.45 m ²
基礎碎石 RC-40, t=15cm	$A=3.93 \times 1.48$	=	5.82 m ²

バタフライ弁基礎 S=1:100
(φ 900)

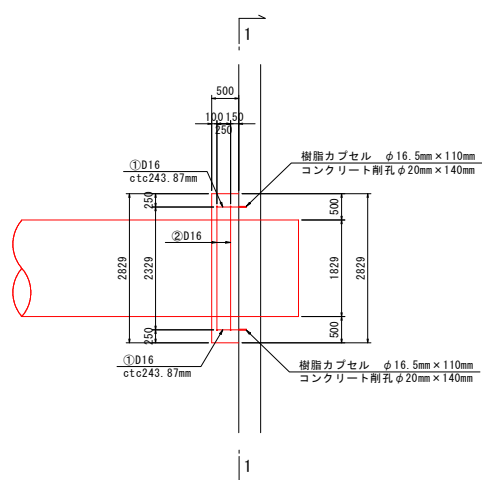


細 別	概略図及び計算式	数量・備考
1.0式当たり		
作業土工		
床掘(土砂)	$V=1.93 \times 1.90$	= 3.67 m ³
埋戻(土砂)	$V=0.21 \times (4.04 \times 2 + 1.90)$	= 2.10 m ³
本体工		
コンクリート σ 28 ≧ 18N/mm ²	$V=((3.92 \times 1.050) - ((0.30 \times 0.13) + 0.30)) \times 1.40$	= 5.29 m ³
型枠 一般 無筋構造物	$A=((3.92 \times 1.050) - (0.30 \times 0.13)) \times 2 + (0.75 \times 1.40) + (1.05 \times 1.40) - (0.30 \times 2)$	= 10.07 m ²
基礎碎石 RC-40, t=15cm	$A=3.89 \times 1.42$	= 5.82 m ²

1-1 断面



2-2断面



細 別	概略図及び計算式	数量・備考
1.0式当たり		
本体工		
コンクリート σ 28 ≧ 24N/mm2	V=3.66×0.5	= 1.83 m3
型枠 一般 無筋構造物	A=(2.829×π)×0.5+3.66	= 8.10 m2
鉄筋 SD345 D16	W=46	= 46 kg
コンクリート削孔 φ 200×140mm	N=30	= 30 孔
樹脂カプセル φ 16.5mm×120mm	N=30	= 30 本
コンクリート取壊し φ 2000	V=(2.0×π)/4×0.3 N=1	= 0.47 m3 = 1.00 箇所