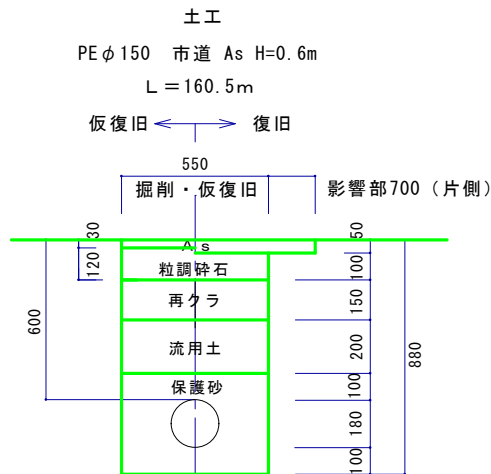
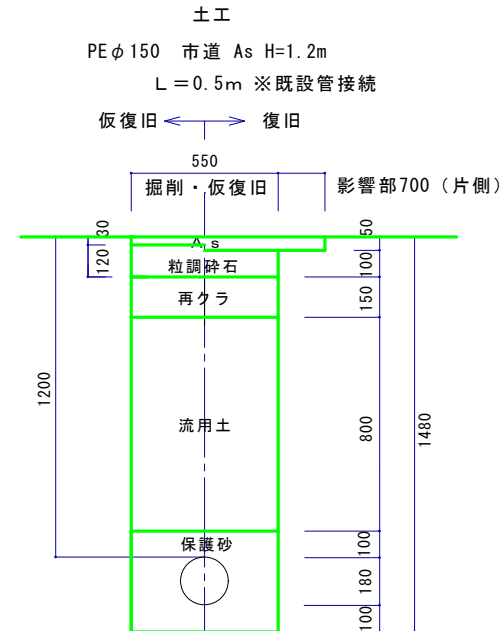


土工断面図



As 舗装版切断 $t=5\text{cm}$ $L=160.5 \times 1=160.5\text{m}$
As 破砕 $t=5\text{cm}$ $A=160.5 \times 0.55=88.27\text{m}^2$ $V=88.27 \times 0.05=4.41\text{m}^3$
床掘 $V=160.5 \times 0.55 \times 0.83=73.26\text{m}^3$
発生土処分 $V=73.26 - (17.65 \div 0.9) = 53.64\text{m}^3$
基面整正 $A=160.5 \times 0.55=88.27\text{m}^2$
保護砂 $V=160.5 \times \{ (0.55 \times 0.38) - (0.09 \times 0.09 \times \pi) \} = 29.46\text{m}^3$
流用土 $V=160.5 \times 0.55 \times 0.2=17.65\text{m}^3$
下層路盤(RC-40) $t=15\text{cm}$ $A=160.5 \times 0.55=88.27\text{m}^2$
上層路盤(M-30) $t=12\text{cm}$ $A=160.5 \times 0.55=88.27\text{m}^2$
As 舗装 $t=3\text{cm}$ $A=160.5 \times 0.55=88.27\text{m}^2$
As 破砕 $t=3\text{cm}$ $A=160.5 \times 0.55=88.27\text{m}^2$ $V=88.27 \times 0.03=2.64\text{m}^3$
As 破砕 $t=5\text{cm}$ $A=160.5 \times 0.70=112.35\text{m}^2$ $V=112.35 \times 0.05=5.61\text{m}^3$
床掘 $V=160.5 \times 0.55 \times 0.02=1.76\text{m}^3$
発生土処分 $V=1.76\text{m}^3$
不陸整正 $A=160.5 \times 1.25=200.62\text{m}^2$
As 舗装 $t=5\text{cm}$ $A=160.5 \times 1.25=200.62\text{m}^2$
区画線設置 $L=160.5\text{m}$



As 舗装版切断 $t=5\text{cm}$ $L=0.5 \times 1=0.5\text{m}$
As 破砕 $t=5\text{cm}$ $A=0.5 \times 0.55=0.275\text{m}^2$ $V=0.275 \times 0.05=0.013\text{m}^3$
床掘 $V=0.5 \times 0.55 \times 1.48=0.40\text{m}^3$
発生土処分 $V=0.40 - (0.22 \div 0.9) = 0.15\text{m}^3$
基面整正 $A=0.5 \times 0.55=0.27\text{m}^2$
保護砂 $V=0.5 \times \{ (0.55 \times 0.38) - (0.09 \times 0.09 \times \pi) \} = 0.091\text{m}^3$
流用土 $V=0.5 \times 0.55 \times 0.8=0.22\text{m}^3$
下層路盤(RC-40) $t=15\text{cm}$ $A=0.5 \times 0.55=0.27\text{m}^2$
上層路盤(M-30) $t=12\text{cm}$ $A=0.5 \times 0.55=0.27\text{m}^2$
As 舗装 $t=3\text{cm}$ $A=0.5 \times 0.55=0.27\text{m}^2$
As 破砕 $t=3\text{cm}$ $A=0.5 \times 0.55=0.275\text{m}^2$ $V=0.275 \times 0.03=0.0082\text{m}^3$
As 破砕 $t=5\text{cm}$ $A=0.5 \times 0.70=0.35\text{m}^2$ $V=0.35 \times 0.05=0.017\text{m}^3$
床掘 $V=0.5 \times 0.55 \times 0.02=0.0055\text{m}^3$
発生土処分 $V=0.0055\text{m}^3$
不陸整正 $A=0.5 \times 1.25=0.62\text{m}^2$
As 舗装 $t=5\text{cm}$ $A=0.5 \times 1.25=0.62\text{m}^2$
区画線設置 $L=0.5\text{m}$

舗装版切断 $t=5\text{cm}$ $L=160.5+0.5=161.0\text{m}$
As 破砕 $t=5\text{cm}$ $A=88.27+112.35+0.275+0.35=201.24\text{m}^2$
 $V=4.41+5.61+0.013+0.017=10.05\text{m}^3$
As 破砕 $t=3\text{cm}$ $A=88.27+0.27=88.54\text{m}^2$
 $V=2.64+0.0082=2.64\text{m}^3$
As 破砕 $A=201.24+88.54=289.78\text{m}^2$
 $V=10.05+2.64=12.69\text{m}^3$
床掘 $V=73.26+1.76+0.4+0.0055=75.4\text{m}^3$
発生土処分 $V=53.64+1.76+0.15+0.0055=55.55\text{m}^3$
基面整正 $A=88.27+0.27=88.54\text{m}^2$

保護砂 $V=29.46+0.091=29.55\text{m}^3$
流用土 $V=17.65+0.22=17.87\text{m}^3$
下層路盤(RC-40) $t=15\text{cm}$ $A=88.27+0.27=88.54\text{m}^2$
上層路盤(M-30) $t=12\text{cm}$ $A=88.27+0.27=88.54\text{m}^2$
不陸整正 $A=200.62+0.62=201.24\text{m}^2$
As 舗装 $t=3\text{cm}$ $A=88.27+0.27=88.54\text{m}^2$
As 舗装 $t=5\text{cm}$ $A=200.62+0.62=201.24\text{m}^2$
区画線設置 $L=160.5+0.5=161.0\text{m}$

件 名	令和 7 年度 白坂地区配水管布設替工事 (3 工区)						
図 面	土工断面図						
縮 尺	図 示			令和 年 月 日			
承 認	審 査	監 計	監 調				
串間市上下水道課							