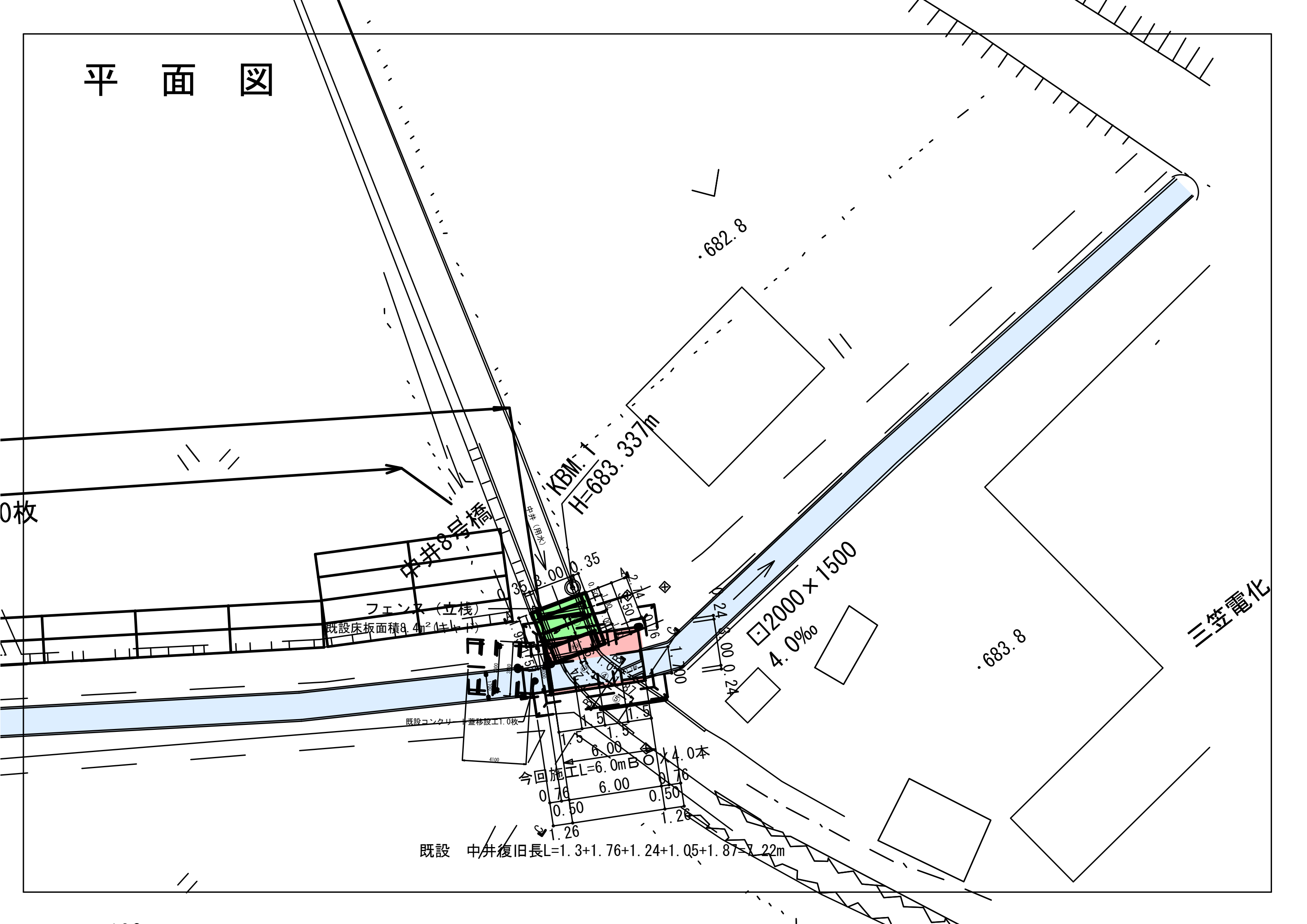


平面図



0枚

中井8号橋

フェンス(立機)

既設床板面積8.4m²(±0)

既設コンクリ 蓋移設工1.0枚

今回施工L=6.0mφ4.0本

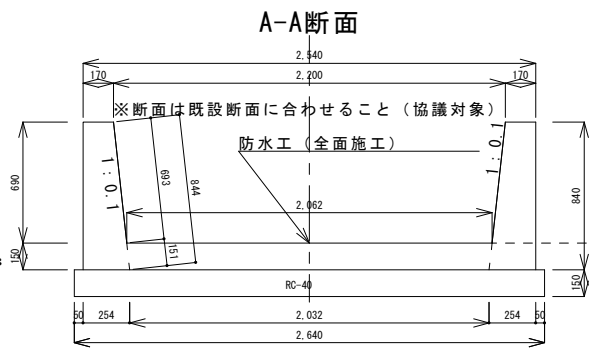
既設 中井復旧長L=1.3+1.76+1.24+1.05+1.87=7.22m

三笠電化

新中井8号橋一般図

1.0m当たり

A-A断面上流 コンクリート18-8-25BB65%以下
 $[2.54 \times 0.84 - (2.2 + 2.062) / 2 \times 0.69] = 0.66\text{m}^3$
 型枠損料 $(0.84 \times 2 + 0.844 \times 2) \times 1.0 = 3.4\text{m}^2$
 A-A断面下流 コンクリート18-8-25BB65%以下
 $[2.54 \times 0.69 - (2.2 + 2.062) / 2 \times 0.69] = 0.28\text{m}^3$
 型枠損料 $(0.69 \times 2 + 0.693 \times 2) \times 1.0 = 2.8\text{m}^2$
 防水工面積 $(0.693 \times 2 + 2.062) \times 1.0 = 3.4\text{m}^2$



上流：インバートがある
 下流：インバートがない
 (防水加工する)

フル規格断面

$(0.35 + 0.78) / 2 * 1.412 - 0.22 * 0 = 162 = 0.762$

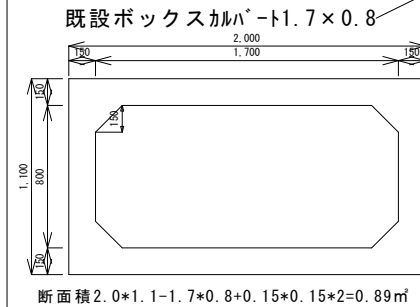
H0.912規格断面

$(0.35 + 0.63) / 2 * 0.912 - 0.22 * 0 = 162 = 0.411$

C1= 8.7

C2= 10.4

B1= 4.4



床堀

$8.7/2 * 0.76 * 2 + 8.7 * 0.5 * 2 + 10.4 * 6 + 3.6 * 0.25 * 6 = 83.1\text{m}^3$

埋戻 $8.7/2 * 0.76 * 2 + 8.7 * 0.5 * 2 + 4.4 * 6 = 41.7\text{m}^3$

残土処理 $83.1 - 41.7 / 0.9 = 36.8\text{m}^3$

中井(用水)取壊し工 (無筋)

コンクリート $0.66 \times (1.3 + 1.76) + 0.28 \times (1.24 + 1.05) + 0.71 \times 1.87 + 0.28 \times 1.14 = 4.3\text{m}^3$

中井雨水幹線既設取壊し工 (二次製品)

コンクリート (ボックス部) $0.89 \times 6.0 = 5.34\text{m}^3$

コンクリート (U水路部) $0.66 \times (1.26 + 1.26) = 1.66\text{m}^3$ 計 (二次製品) 7.0m^3

中井8号橋取壊し工 (鉄筋) (スラブ) $8.4 * 0.2 = 1.68 \div 1.6\text{m}^3$

取壊し合計 12.9m^3

中井(用水)工

コンクリート(18-8-25BB65%以下)

$0.66 \times 1.3 + 0.28 \times (1.76 + 1.24 + 1.05 + 1.14) + 0.71 \times 1.87 = 3.64\text{m}^3$ (調整分含む)

型枠損料 $3.4 \times 1.3 + 2.8 \times (1.76 + 1.24 + 1.05 + 1.14) + 3.4 \times 1.87 = 25.3\text{m}^2$ (調整分含む)

基礎 (RC40・厚さ15cm) $2.64 \times 1.3 + 2.94 \times 1.87 = 8.9\text{m}^2$

防水工面積 $3.4 \times 1.76 + (3.4 + 3.7) / 2 \times (1.24 + 1.05) = 14.1\text{m}^2$

後施工アンカー 本体打ち込み式・M16 (W5/8) $(1.76 + 1.24 + 1.05) / 0.5 * 2 = 18$ 本

鉄筋 D16- (0.84-0.05) * 18本 * 1.56 = 22Kg

D16- (1.76 + 1.24 + 1.05 - 0.1) * 3本 * 2左右 * 1.56 = 37Kg

鉄筋合計 59Kg

仮設工

仮排水ポンプ (920m³ /h)

大型土嚢 (1.7x1.2=2.0m²) 2袋

敷鉄板設置撤去 $1.5 \times 6.0 * 30 = 270\text{m}^2$ (30枚)

仮設道路敷砂利 (t=10cm) $78.0 * 2.5 = 195\text{m}^2$

仮設道路役務費 $1.5 \times 6.0 * 30 = 270\text{m}^2$

中井雨水幹線工

ボックスカルバートT-25・B3,000xH1,000xL1,500 L=6.0m、4本

中込砕石 (RC40) $(15.6 + 18.0) / 2 * 0.2 + 18.0 * 0.11 = 5.3\text{m}^3$

ボックスインバートコンクリート18-8-25BB65%以下 $18\text{m}^2 * 0.15 = 2.70\text{m}^3$

隔壁 (厚40cm) 2箇所分・コンクリート $0.52 \times 1.3 * 0.4 * 2$ 箇所 = 0.54m^3

同・型枠損料 $0.52 \times 1.3 * 2$ 箇所 = 2.7m^2

既設水路復旧 $1.26 + 1.26 = 2.52\text{m}$

新中井8号橋工

橋台・コンクリート18-8-40BB60%以下 フル規格区間L=2.74+1.95=4.69m

H0.912規格区間L=0.76+1.55=2.31m

$0.762 * 4.69 + 0.411 * 2.31 = 4.52\text{m}^3$

型枠損料

$(1.23 + 1.474) * 4.69 + (0.73 + 0.952) * 2.31 + 0.762 * 2 + 0.411 * 2 = 18.9\text{m}^2$

基礎砕石 (RC40・厚15cm)

$0.83 * 4.69 = 3.9\text{m}^3$

間詰コンクリート (捨-8-40)

$0.06 * 0.69 * 2.31 = 0.10\text{m}^3$

瀝青質目地材・厚20mm

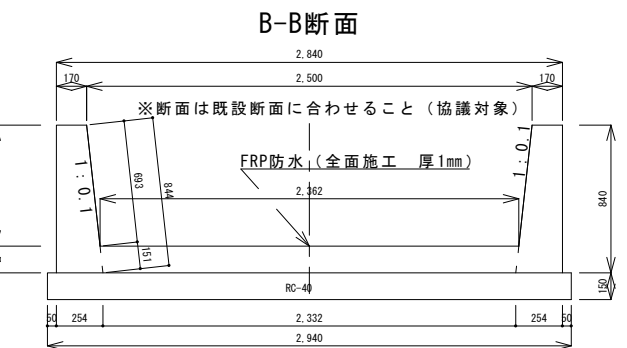
$0.69 * 2.31 = 1.6\text{m}^2$

グレーチング橋梁T14・1.0橋 (手摺付)

既設コンクリート蓋撤去・設置1.0枚

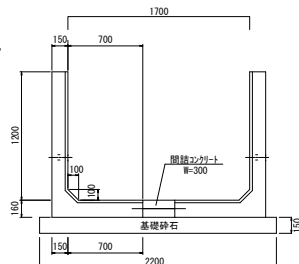
1.0m当たり

B-B断面下流 コンクリート18-8-25BB65%以下
 $[2.84 \times 0.84 - (2.5 + 2.362) / 2 \times 0.69] = 0.71\text{m}^3$
 型枠損料 $(0.84 \times 2 + 0.844 \times 2) \times 1.0 = 3.4\text{m}^2$
 B-B断面上流 コンクリート18-8-25BB65%以下
 $[2.84 \times 0.69 - (2.5 + 2.362) / 2 \times 0.69] = 0.28\text{m}^3$
 型枠損料 $(0.69 \times 2 + 0.693 \times 2) \times 1.0 = 2.8\text{m}^2$
 防水工面積 $(0.693 \times 2 + 2.362) \times 1.0 = 3.7\text{m}^2$



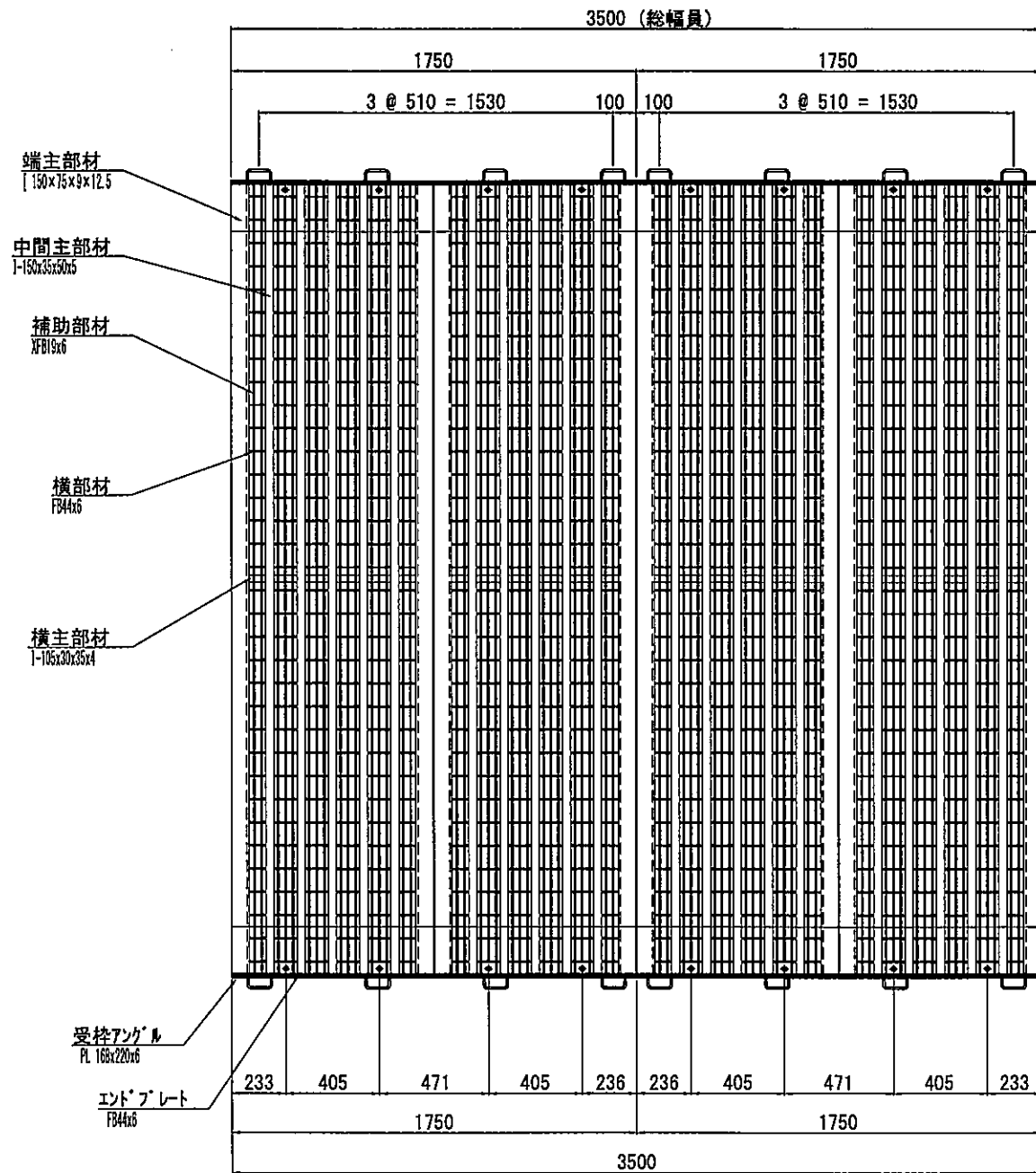
既設水路復旧工

L型水路 H=1200

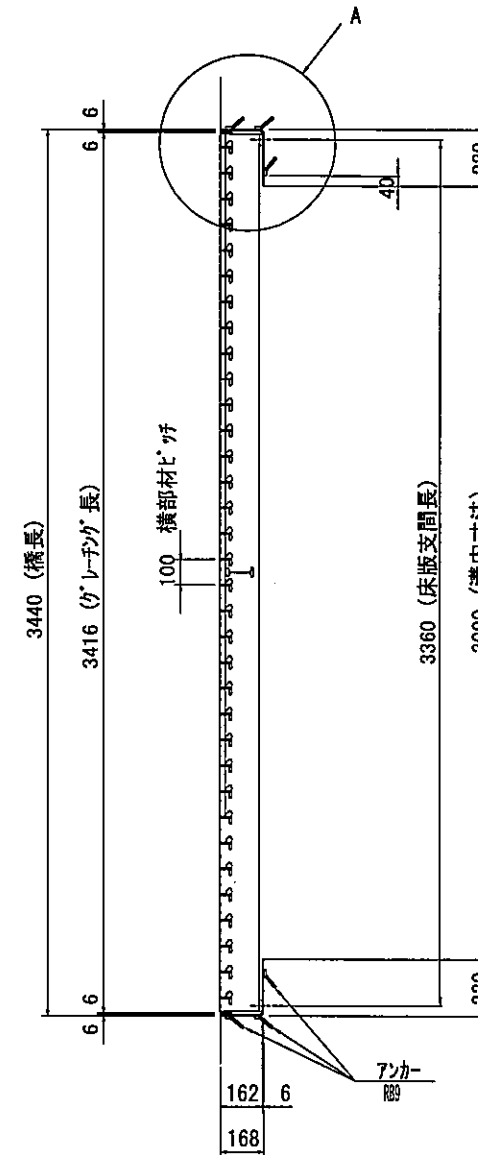


平成27年度 町単独雨水排水施設改修工事			
番号	橋梁一般図	縮尺	1:50
起点溢水対策			
箕輪町 沢・大出			
町長	課長	照査	設計
箕輪町			
設計会社	管理技術者	照査技術者	
測量会社	主任技術者	主任技術者	
調査会社	主任技術者	主任技術者	

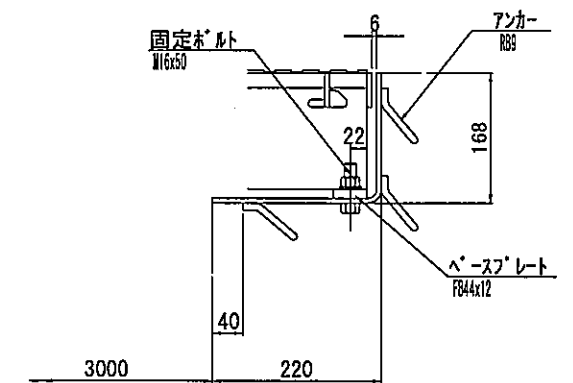
グレーチング床版図 (その1)
(T14)



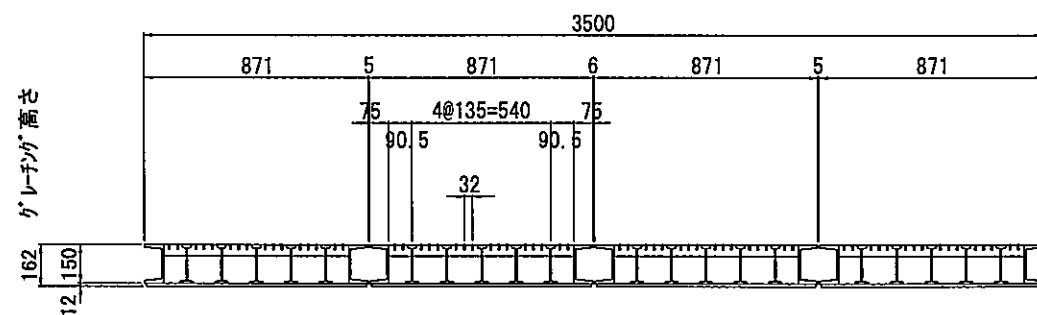
受枠割り
アンカーピッチ



支承部(A部)詳細



固定ボルトピッチ



ハール割り

記 事

1. 型式 IC-51AS型 (材質: SS400)
2. 荷重条件 T-14 (平行) i = 標準
3. 表面処理 グレーチング: 亜鉛メッキ
受 枠: 亜鉛メッキ
4. 補助部材間隔32mm部分 (標準) の隙間は26mmですが、一部幅調整のため隙間が大きくなります。

重 量

グレーチングハール 482kg/枚×4枚=1928kg
受枠 134kg

仮設道路図 (参考図)

(将来計画路線)

仮設道路・作業ヤード

敷鉄板 (1.5 × 6.0, t=22mm) n=30枚
敷砂利工 (RC-40, t=10cm) L=78.0m

682.9

683.9

今回施工
07
01