

底版底長期M={5.4*(0.8-(0.15/2))}+(6.4*(0.8/2))=3.915+2.65=6.475
 底版底短期M=長期+地震時=6.475+1.863=8.338
 短期x=短期M/N=8.338/11.8=0.7066
 短期e=0.7066-(0.8/2)=0.3066
 短期e/L=0.3066/0.8=0.3825 ←なぜか出力は合っている

RC塀の検討

形式		L型塀
塀の名称	単位/計算式	塀H=1500
地上高さ H	m	1.5
塀厚さ t	m	0.15
根入深さ Df	m	0.4
地上部分塀の自重	kN	5.4 =1.5*1.5*24
基礎自重 $\gamma=20$ とする kN		6.4 =2.0*0.8*0.4
地震震度	K= 0.2 ~ 1.0	0.3
基礎幅 W	m	0.8
基礎基礎版高さ D	m	0.25
重心～底盤底高さ	m	1.15
底盤底短期M	kN・m	1.9
底盤底軸力N	kN	11.8
長期 e	m	0.149
短期 e=M/N	m	0.158
長期 e/L		0.186
短期 e/L		0.383
長期 α	0.166>e/L: 1+6/(eL) 0.166<e/L: 2/(3(0.5-e/L))	1.000 2.123
短期 α	0.166>e/L: 1+6/(eL) 0.166<e/L: 2/(3(0.5-e/L))	1.000 5.711
長期地反力	kN/m2	31.3
短期地反力	kN/m2	84.2
長期設計地耐力	kN/m2	50
短期設計地耐力	kN/m2	100
長期検定比	OK < 1	0.63
短期検定比	OK < 1	0.84
壁配筋 かぶり厚	mm	75
必要 at	cm2	1.45
D10での必要ピッチ@	mm	490
D13での必要ピッチ@	mm	877
礎版配筋 かぶり厚	mm	70
必要 at		2.14
D10での必要ピッチ@	mm	331
D13での必要ピッチ@	mm	593

計算結果から読むと
 底版地震時Mだ

地中の縦壁も底版も埋土も一緒くたにしてる。
 コンクリと土に分けて計算すると
 $W=24* \{0.15*(0.4-0.25)\}+24*(0.25*(0.8+0.15))$
 $+16*(0.4-0.25)*(0.8-0.15)=0.54+3.90+1.56$
 $=6.00$

たかが0.40違うだけと言うだろうが・・・。

$1.9=5.4*1.15*0.3=1.863$

$11.8=5.4+6.4$

$0.149=(6.475/11.8)-(0.8/2)=0.1487$

$0.158=1.863/11.8=0.1579$ だけど本当は

$0.186=0.1487/0.8=0.1859$

$0.383=0.1579/0.8=0.1973$ になってしまうが

以下確認省略