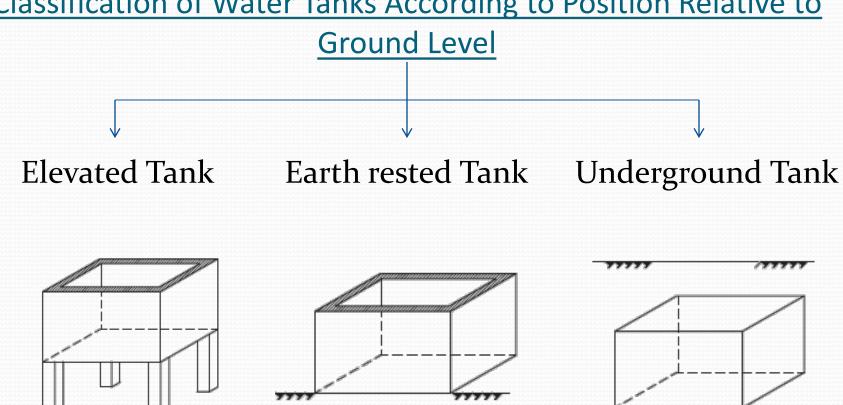
## Design of Water Tanks

By:

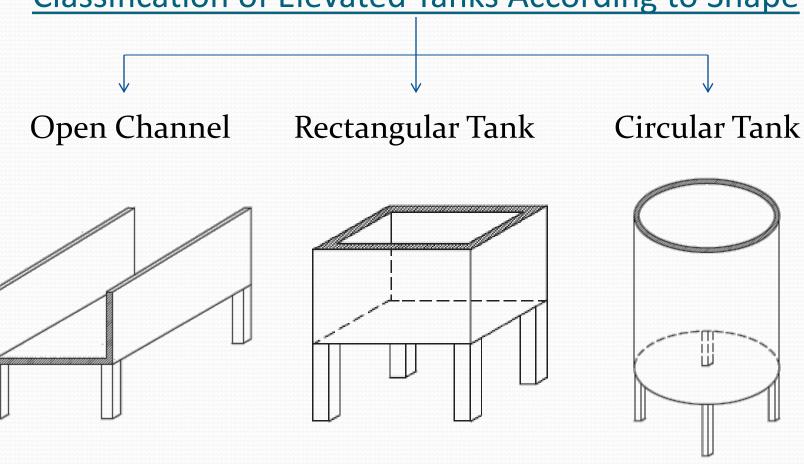
Dr.Islam M. El-Habbal

### Classification of Water Tanks According to Position Relative to



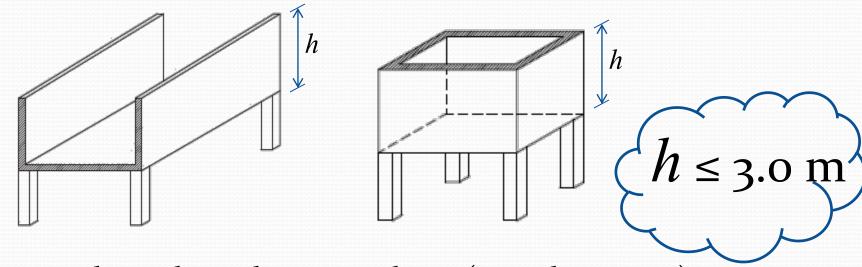
## **Elevated Tanks**

#### Classification of Elevated Tanks According to Shape

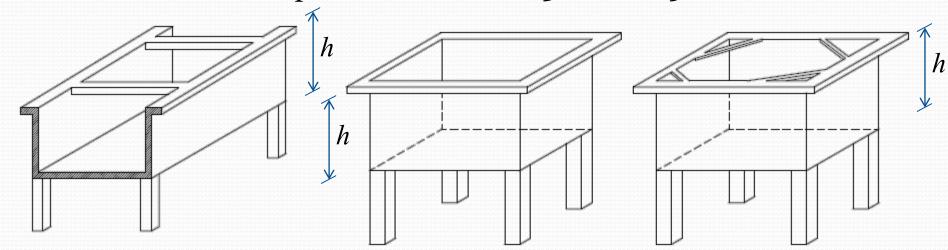


# Statical Systems of Elevated Tanks

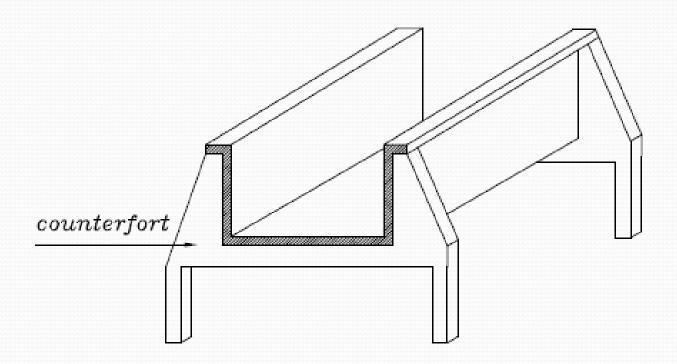
#### 1. Tanks With free top end



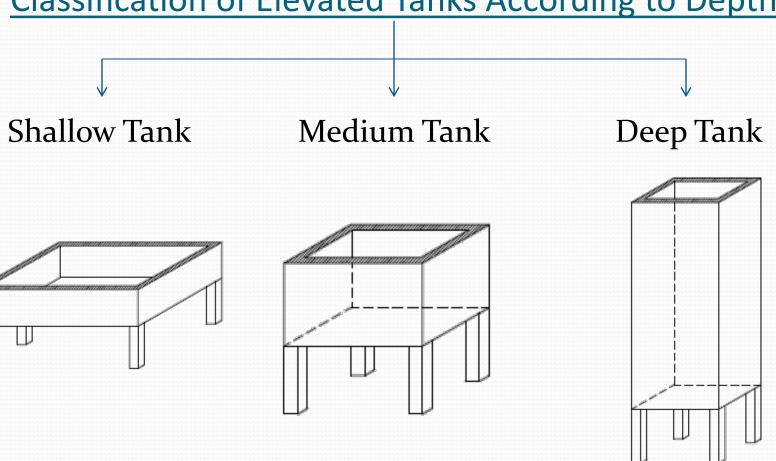
2. Tanks with top beams and ties  $(3.0 < h \le 5.0 \text{ m})$ 



#### 3. Tanks with Counterforts ( $h \ge 7.0 \text{ m}$ )



#### Classification of Elevated Tanks According to Depth



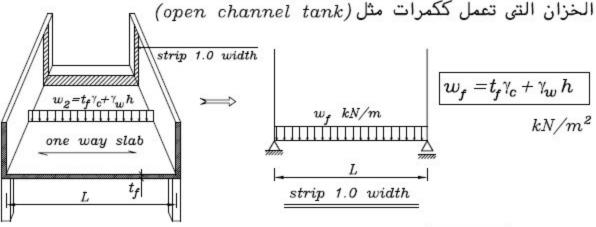
# **Analysis** Elevated **Tanks**



#### Types of floor slabs

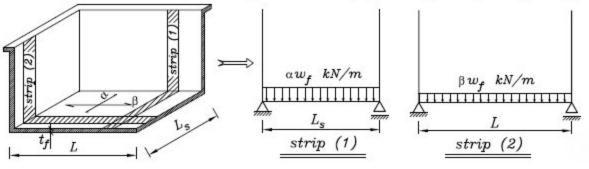
a- One way slabs 
$$(t_f = \frac{L_s}{16} \nleq 250mm)$$

حيث تكون ارضية الخزان عبارة عن بلاطات (one way)مرتكزة على حوائط



a- Two way slabs 
$$(t_f = \frac{L_s}{16} \nleq 250mm)$$
  $\frac{L}{L_s} < 2$ 

حيث تكون ارضية الخزان عبارة عن بلاطات (two way)مرتكزة على حوائط الخزان التي تعمل ككمرات مثل (rectangular tank)



#### How to get α&β

Calculate 
$$r=\left|rac{m}{m}
ight|L_{s}$$
  $\geqslant$ 1.00

 $(L,L_{\rm s}$  )معاملات تتوقف على حالة اتصال اطوال البلاطة (m,m) حيث

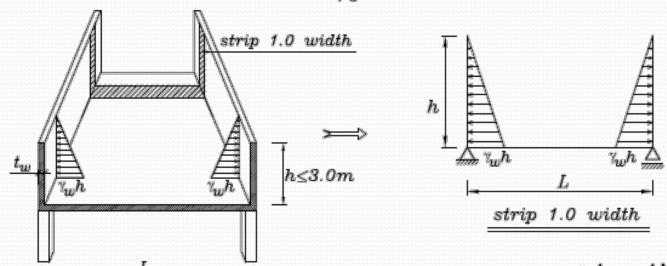
Strip	Δ	Δ Δ	
m or $m$	1.00	0.87	0.76

$$\alpha = \frac{r^4}{1+r^4} , \beta = \frac{1}{1+r^4}$$

(Grashoff equations )

حوائط الخزان 2- Side walls

<u>a- Cantilever walls</u>  $(t_w = \frac{H}{10} \not< 250mm)$ 



#### \_ملحوظات هامة

۱- لا يتم وضع كمرة افقية طالما ان ارتفاع الحائط  $(h \le 3.0m)$  عن (a.0m) ٢- لا يفضل زيادة ارتفاع الحائط الكابولى  $(cantilever\ wall)$  عن (a.0m) حتى لا تكون العزوم كبيرة و بالتالى نحتاج قطاع خرسانى كبير عند اتصال الحائط بالارضية (a.0m)

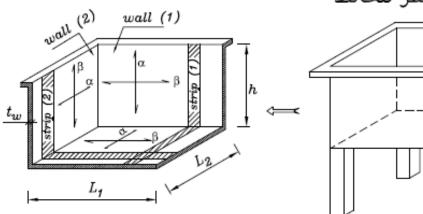
# b-One way in vertical direction $(t_w = \frac{H}{16} \not< 250mm)$ 0RR.C. cover يعمل ك (hz. beam) $h \le 5.0m$ $h \le 5.0m$

#### c-Two way slabs

$$(t_w = \frac{L_s}{16} \nleq 250mm)$$
  $\frac{L}{L_s} < 2$ 

$$\frac{L}{L_{\rm s}} < 2$$

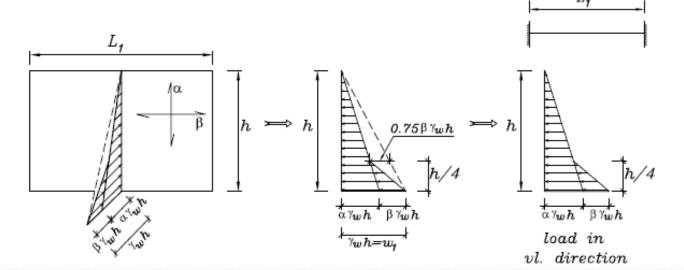
حيث ( $L_s$ ) هى البعد الاصغر للحائط



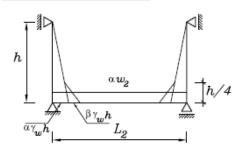
For wall  $(w_1)$ :

$$r = \frac{m \ L_1}{m \ h} = \frac{0.76L_1}{0.87h}$$

(assuming  $L_1 > h$ )

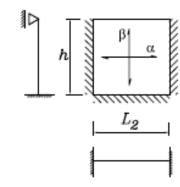


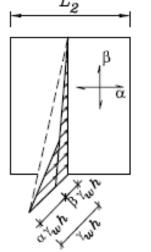
#### – VL. strip (1)

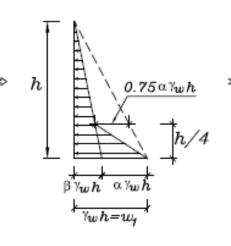


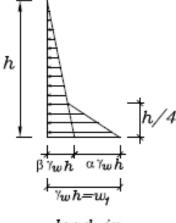
For wall 
$$(w_2)$$
:
$$r = \frac{m}{m} \frac{h}{L_2} = \frac{0.87h}{0.76L_2}$$

(assuming 
$$h>L_2$$
)



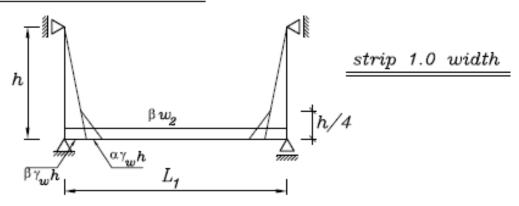




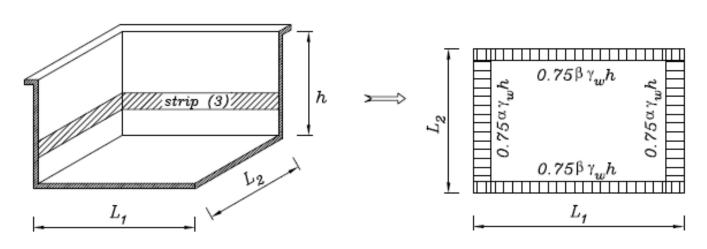


#### VL. strip (2)

load in vl. direction



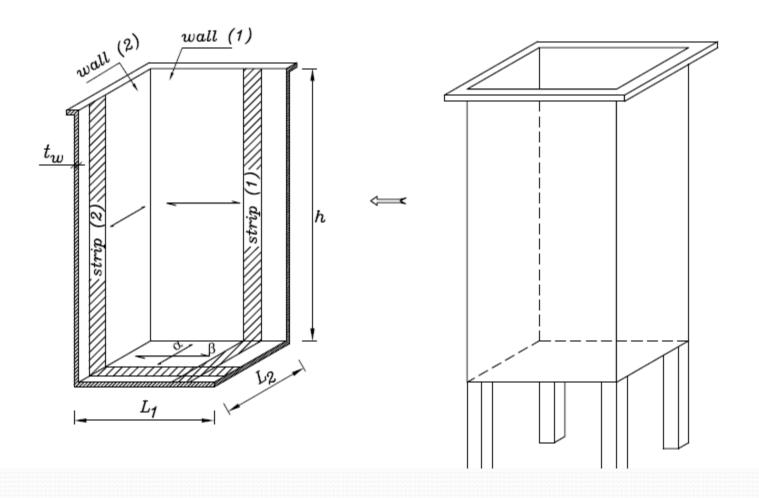
#### - HZ. strip (3) at (h/4) from floor



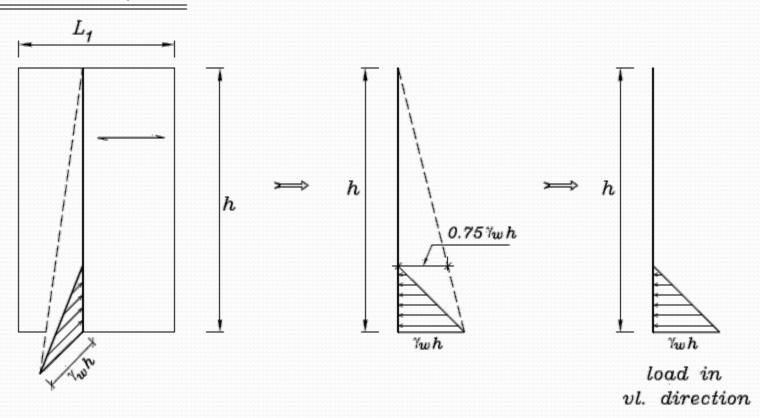
## d-One way in horizontal direction (deep tank) $\left| rac{h}{L} \geq 2 ight|$

$$\frac{h}{L} \geq 2$$

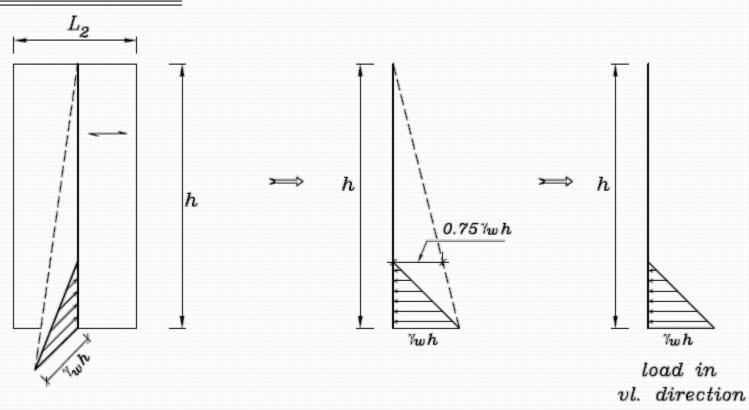
$$(t_w = \frac{L_s}{16} \nleq 250mm)$$

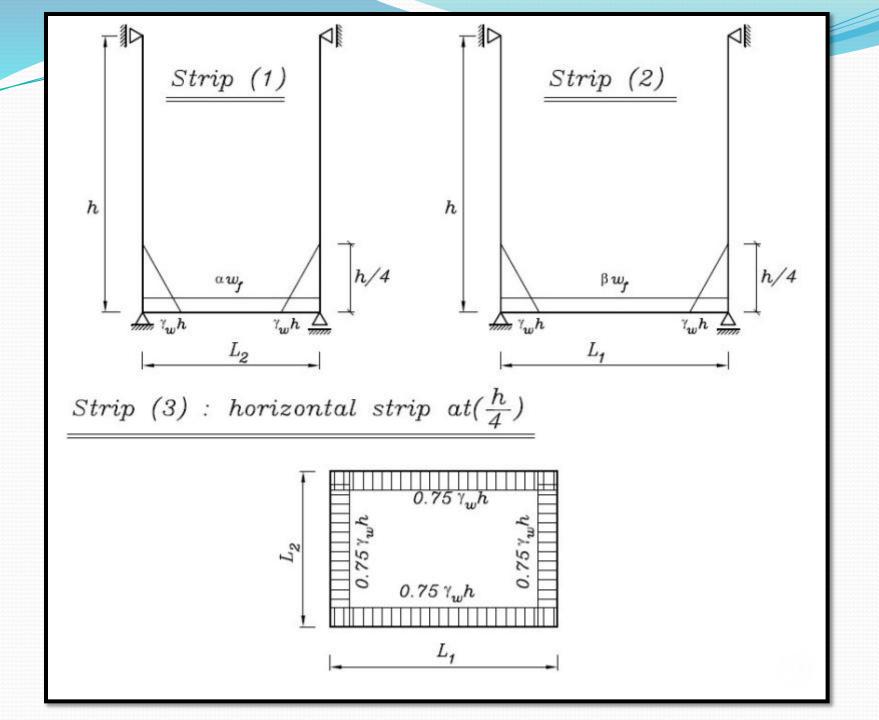


#### For wall $(w_1)$ :



For wall  $(w_2)$ :

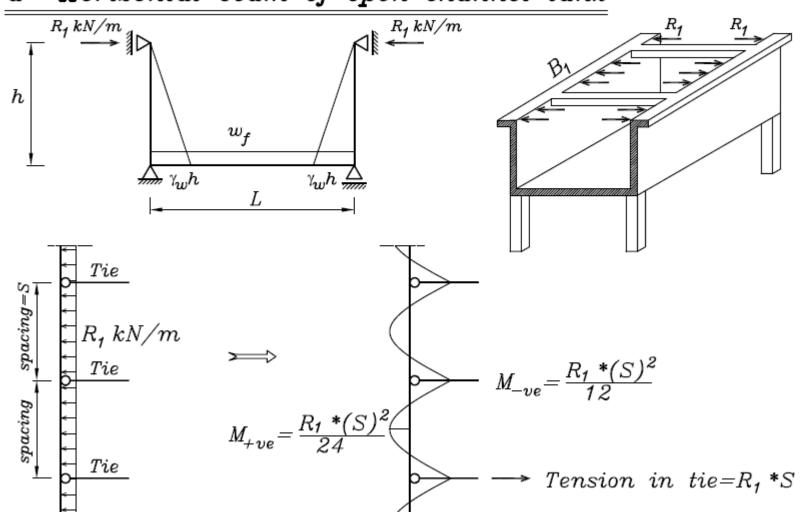




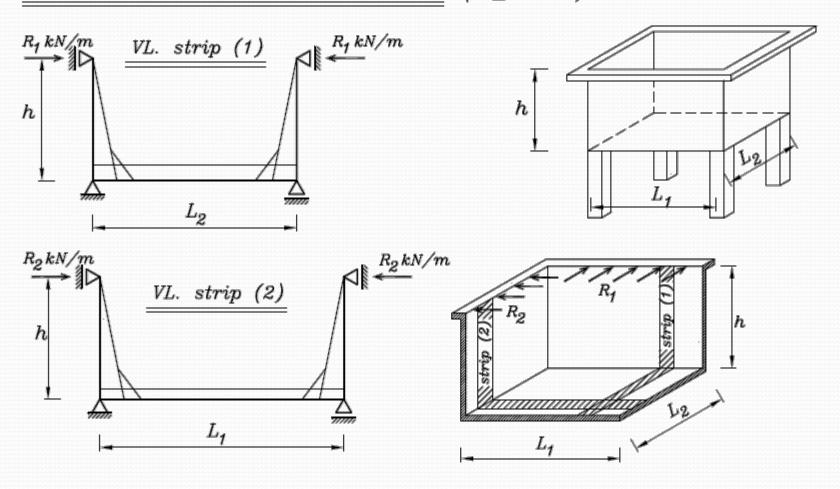
#### 3-Supporting elements

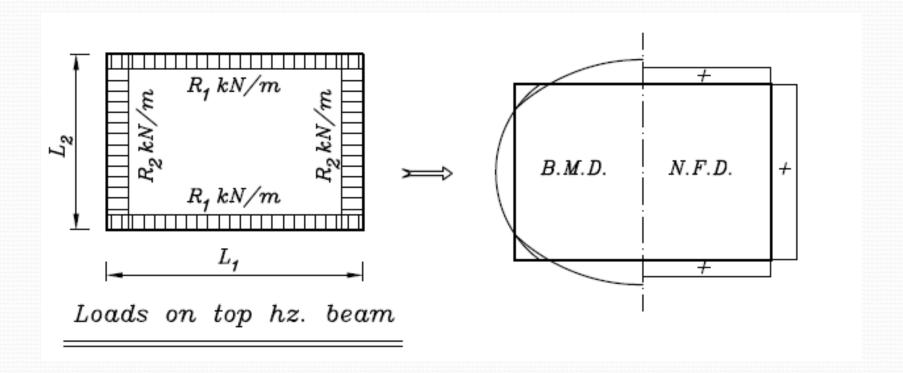
#### 1- Top horizontal beams

#### a- Horizontal beam of open channel tank



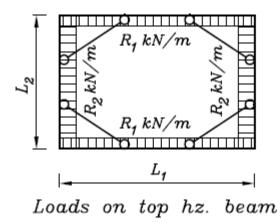
#### b- Closed frame without ties $(L \le 7.0m)$

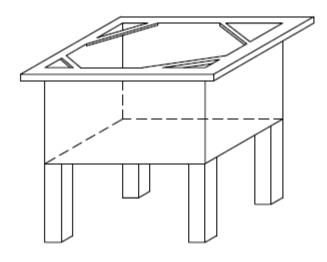


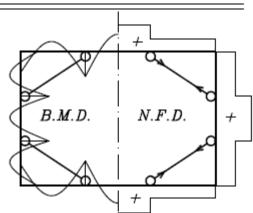


#### d- Closed frame with ties

(L>7.0m)







#### ـ ملحوظة

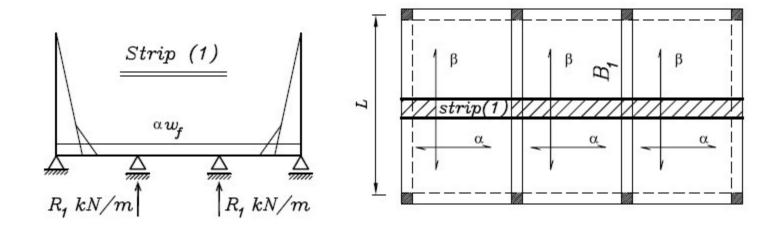
فى حالة ان طول الكمرة اكبر من(7.0m)يفضل وضع(tie)ليقلل (7.0m)لكمرة و بالتالى تكون(rigid)بحيث تعمل كركيزة بالنسبة الى (vertical wall)

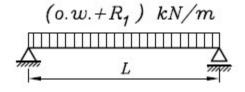
#### 2- Floor beams

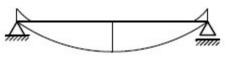
يوجد طريقتان لحساب الاحمال على الكمرة

#### - Method (1)

 $(R_1 \ kN/m)$  حيث نعكس ردود افعال الشرائح العمودية على الكمرة







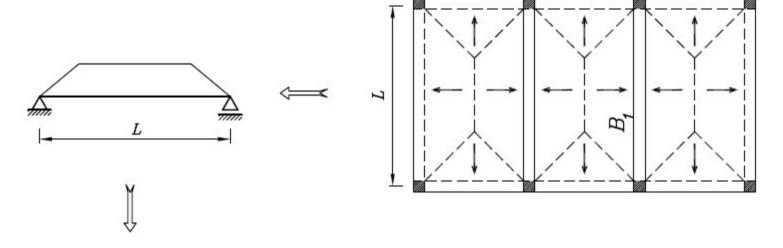




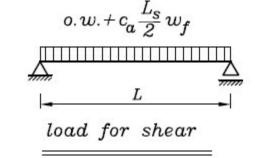
S.F.D.

#### - Method (2)

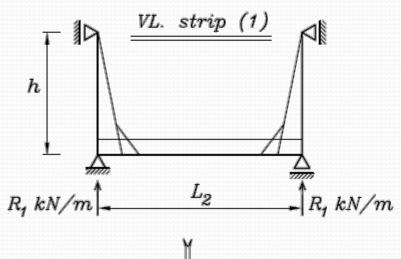
و هو عمل (load distribution) و حساب الاحمال الواقعة على الكمرة

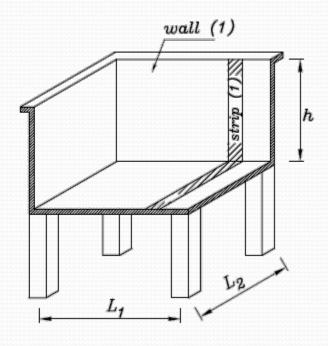


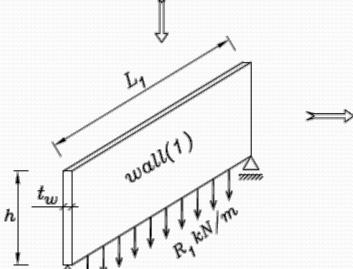
$$\begin{array}{c|c} o.w.+c_e \frac{L_s}{2} w_f \\ & & \\ \hline \\ hm & & \\ \hline \\ L & \\ \hline \\ load \ for \ moment \end{array}$$

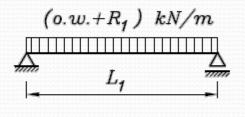


#### - Method (1)



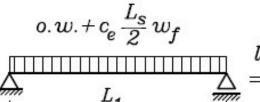




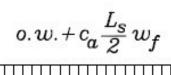


o.w. of  $wall=t_w.h\gamma_c$ 

#### - Method (2)

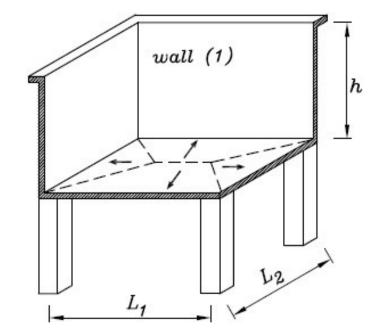


load for moment



 $L_1$ 

load for shear



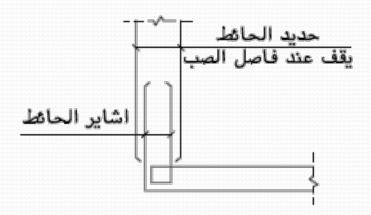
# Reinforcement Details For Elevated Rectangular Tanks

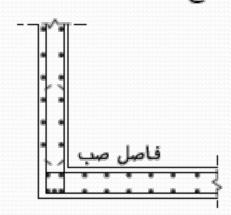
١-عدد الاسياخ يتراوح من (٥-١٠) اسياخ في المتر ٠

٢ - اقل كمية من الحديد توضع في بلاطات الخزانات هي

 $A_{s_{min}} = 5$ \$\psi 12/m for main steel (at tension side) 5\$\psi 10/m for secondary steel (at compression side)

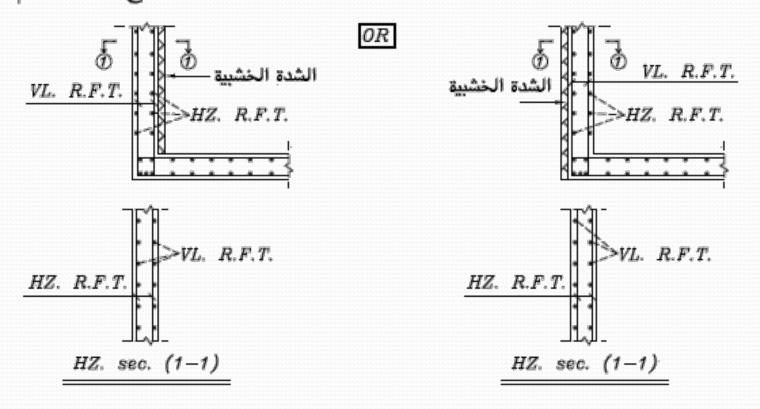
۳-یجب مراعاة مراحل صب الخزان بمعنی انه نتیجة صب ارضیة الخزان اولا
 ثم صب الحائط بعد ذلك فان اشایر الحائط تخرج من ارضیة الخزان و لا
 یدخل تسلیح الحائط فی ارضیة الخزان



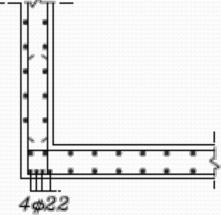


#### ٤-يتم رص الحديد الافقى للحائط كما يلى لسهولة التنفيذ

يتم وضع الشدة ثم وضع الحديد الراسى للحائط يليه الحديد الافقى ثم يوضع الحديد الراسى فى الجهة المقابلة يليه الحديد الافقى كما يتضح من الرسم



-يتم تركيز حديد اسفل و اعلى الحائط لان الحائط يعمل ككمرة بالنسبة للارضية ٠



#### كيفية رسم (concrete dimensions) للخزان

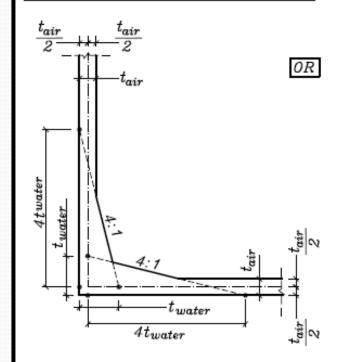
۱ - نرسم(C.L.)للخزان و نوقع عليه تخانة (air sections) بحيث تكون التخانة في منتصف الـ (C.L.)

#### ـ ملحوظة

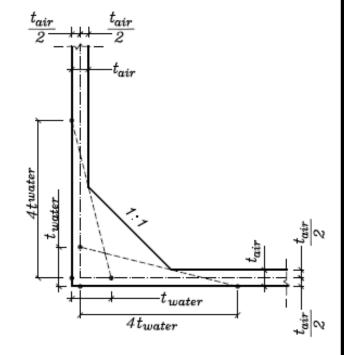
 $(\frac{L_s}{16} \ or \frac{H}{10} \ \not< 250mm)$  هی (air sections) یقصد بتخانة

۲- نوقع تخانة (water sections) كما بالرسم و منها نرسم الخزان ٠

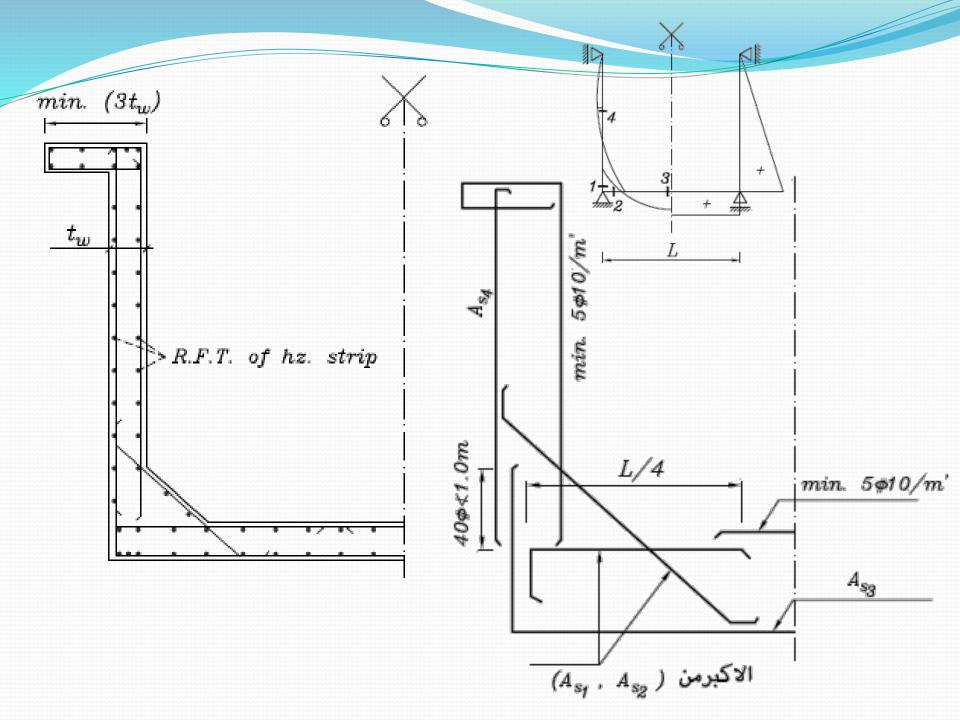
#### How to draw the haunch



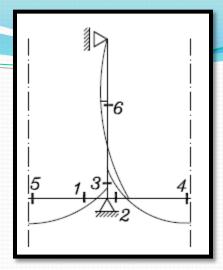
اصعب فى التنفيذ و لكن تاخذ حجم اقل من الخزان

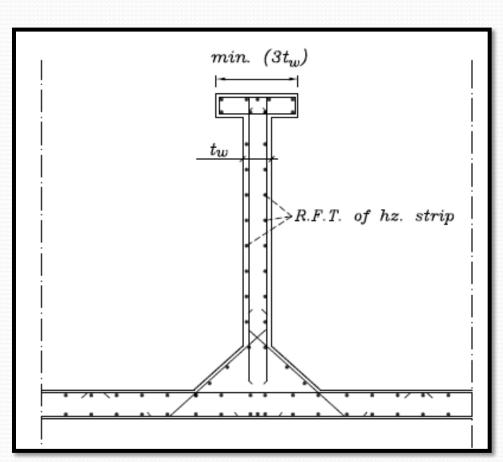


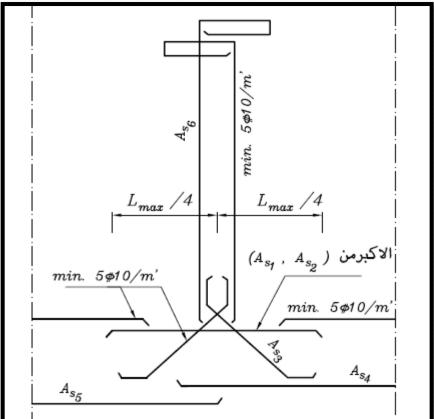
اسهل في التنفيذ و لكن تاخذ حجم اكبر من الخزان

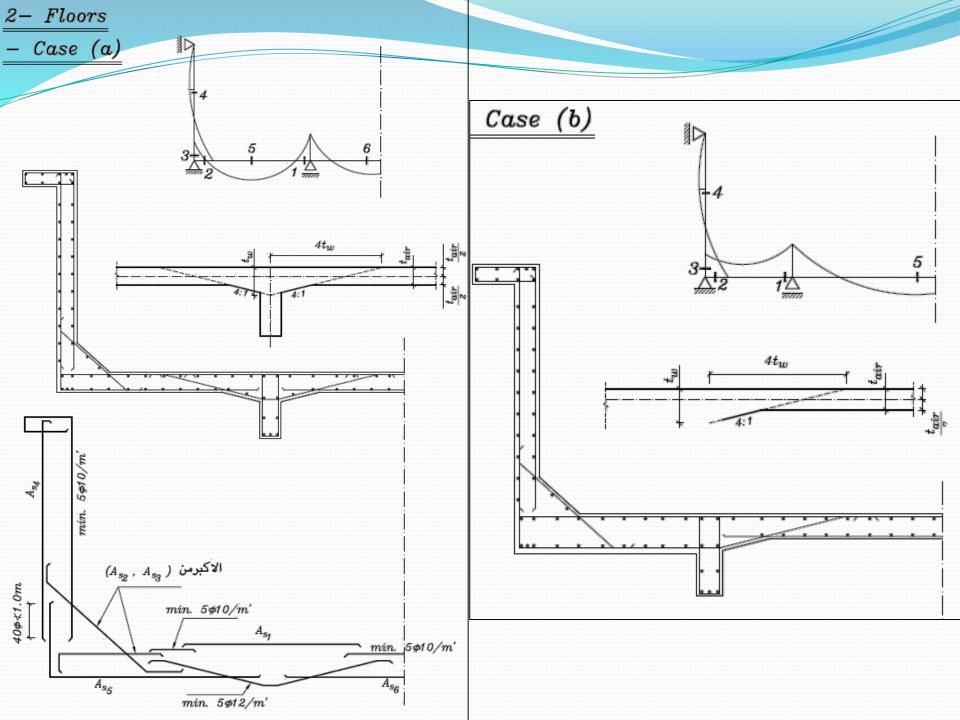


#### b- internal walls









#### 3- Hz. strip

#### Case (a): haunch at hz. strip

