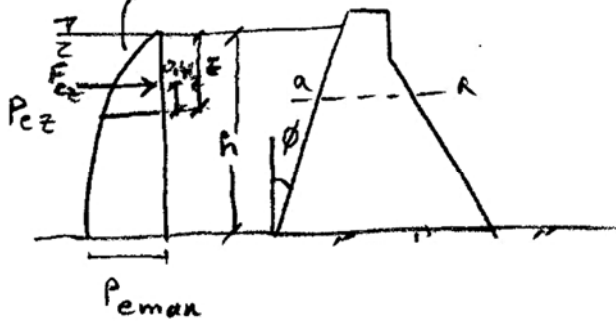


نیروی زلزله ناشی از آب پشت سد (نیز در هیدروسیاستیک)

توزیع غیر خطی رخسار هیدروسیاستیک

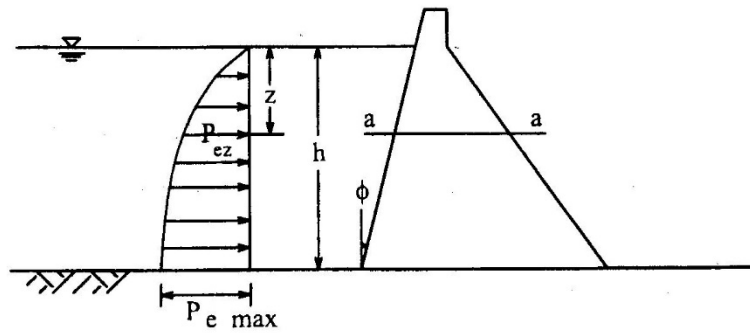


$$P_{ez} = C_e a_h \delta_w h$$

a_h : ضریب شتاب افقی زلزله

h : ارتفاع آب

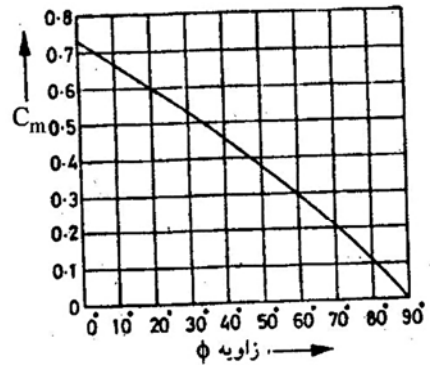
C_e : ضریب بدون بعد



شکل ۳-۱۶: توزیع فشار هیدرودینامیکی در بالادست سد

جدول ۳-۱: مقدار C_m براساس مقادیر مختلف ϕ

ϕ (درجه)	۰	۱۵	۳۰	۴۵	۶۰	۷۵
C_m	۰,۷۳۵	۰,۶۲۷	۰,۵۲۰	۰,۴۱۰	۰,۲۹۵	۰,۱۶۰



شکل ۳-۱۷: مقدار C_m در معادله Zangar برای محاسبه فشار هیدرودینامیکی

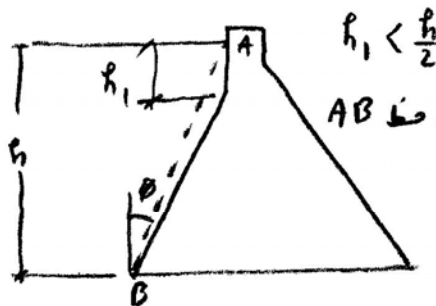
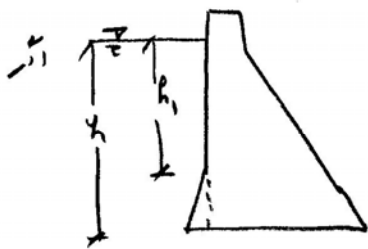
۱۷. اصول ۲.۲

$$c_c = \frac{c_m}{2} \left[\frac{z}{h} \left(2 - \frac{z}{h} \right) + \left(\frac{z}{h} \left(2 - \frac{z}{h} \right) \right)^{\frac{1}{2}} \right]$$

$$z=0 \rightarrow c_c=0$$

$$z=h \rightarrow c_c=c_m$$

$$c_m = 0.735 \left[1 - \frac{\phi}{90} \right]$$



$$h_1 < \frac{h}{2}$$

داریم ϕ با ترمیم خط AB تقیسی می شود.

در مقاطع c_m و c_c با اول است بعد با عمود فرض می شود $(\phi=0)$

$$dF_{ez} = P_{cz} dz$$

۱ متر عمق است

$$F_{ez} = \int_0^z P_{cz} dz = \dots = 0.726 P_{cz} z$$

مقدار نیرو در هیدروستاتیک در عمق z در سطح افقی

خط هیدروستاتیک در عمق z

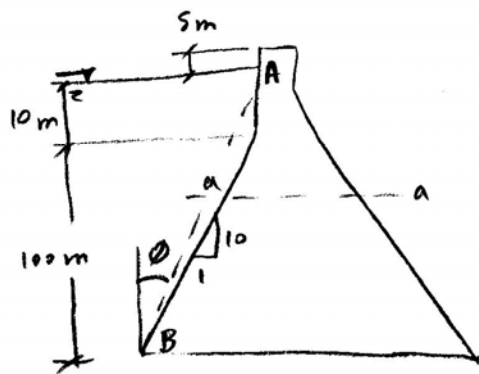
$$M_{cz} = F_{ez} (0.41z) = 0.299 P_{cz} z^2$$

↓
حل a-a

در سطح عمود بر محور نیرو در هیدروستاتیک در مقطع a-a

$$V_c = (F_{ez} - F_{e1}) \tan \phi$$

F_{e1} : در سطح افقی نیرو در هیدروستاتیک تا محقق که شیب بالادست شروع می شود. از سطح آب



مثال با فرض $\alpha_h = 0.10$ مطلوب است تقیسی نیرو در هیدروستاتیک

افقی داریم مقطع a-a در عمق 15m سطح آب. شیب از محل آن که $h=110m$

$h=110m$, $h_1=10m$ $h_1 < \frac{h}{2}$ تقیسی AB

$$\tan \phi = \frac{10}{110} \Rightarrow \phi = 5.1944^\circ$$

$$c_m = 0.735 \left[1 - \frac{5.1944}{90} \right] = 0.69$$

$$c_c = \frac{0.69}{2} \left[\frac{15}{110} \left(2 - \frac{15}{110} \right) + \sqrt{\frac{15}{110} \left(2 - \frac{15}{110} \right)} \right] = 0.262$$

$$P_{e15} = 0.262 (0.1) (1) (110) = 2.882 \frac{t}{m^2} = 28.27 \frac{kN}{m^2}$$

$$F_{e15} = 0.726 (2.882) (15) = 31.38 t = 307.89 kN$$

$$M_{cz} = 0.299 (2.882) (15^2) = 193.89 \text{ t.m} = 1902.03 \text{ kN.m}$$

$$z = h = 110 \text{ m} \quad c_e = c_m = 0.69$$

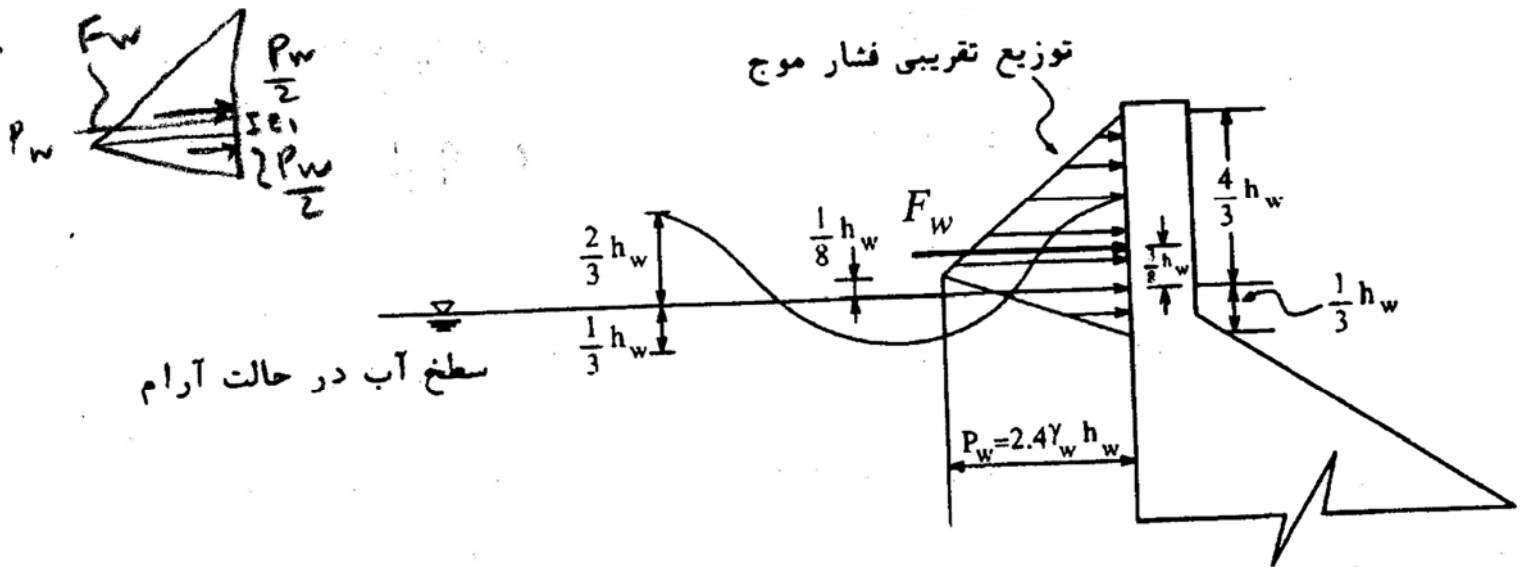
در پایه سد

$$P_{e110} = 0.69 (0.1) (1) (110) = 7.59 \frac{\text{t}}{\text{m}^2} = 74.46 \frac{\text{kN}}{\text{m}^2}$$

$$F_{e110} = 0.726 (7.59) (110) = 606.14 \text{ t} = 5946.21 \text{ kN}$$

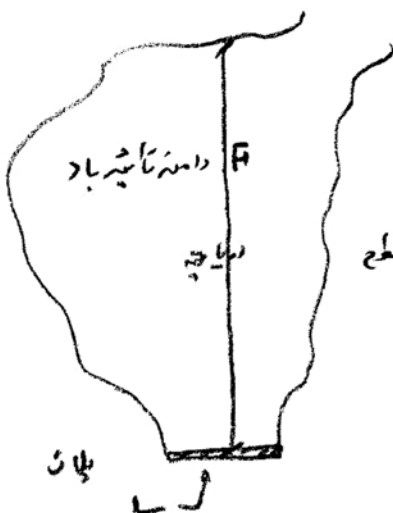
$$M_{e110} = 0.299 (7.59) (110^2) = 27459.86 \text{ t.m} = 269381.26 \text{ kN.m}$$

نیروی امواج بر بدنه سد



$$F_w = \frac{P_w}{2} \left(\frac{4}{3} h_w - \frac{1}{8} h_w \right) + \frac{P_w}{2} \left(\frac{1}{3} h_w + \frac{1}{8} h_w \right) = \frac{P_w}{2} h_w \left[\frac{4}{3} - \frac{1}{8} + \frac{1}{3} + \frac{1}{8} \right] = \frac{5}{6} P_w h_w$$

$$F_w = \frac{5}{6} h_w (2.4 \gamma_w h_w) = 2 \gamma_w h_w^2$$



محل اثر F_w : $\frac{3}{8} h_w$ بالاتر از سطح آب

تعیین h_w (ارتفاع موج)

F : حاصله افتق و مستقیم در درترین نقطه از ساحل دریا چه در دراز سطح

از آزاد آب تا سد و در جهت محدود به محور طول سد

$$F > 32 \text{ km} \quad : \quad h_w = 0.0322 \sqrt{F \cdot V}$$

سرعت باد $\frac{\text{km}}{\text{h}}$

$$F \leq 32 \text{ km} \quad : \quad h_w = 0.0322 \sqrt{F \cdot V} + 0.763 - 0.271 F^{\frac{1}{4}}$$