

**ΥΠΕΡΚΑΤΑΣΚΕΥΕΣ**  
**ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΧΟΥΣ ΕΛΑΣΜΑΤΩΝ – ΕΝΙΣΧΥΤΙΚΩΝ**

**1. ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΧΟΥΣ ΕΛΑΣΜΑΤΩΝ**

Το πάχος δεν θα είναι μικρότερο από :

$$t = 3 \times s \times \sqrt{h}$$

$s$  = ισαπόσταση (m) ενισχυτικών

$$h = \text{ύψος σχεδίασης σε (m)} = a \times [(b \times f) - y] \times c .$$

Για μη προστατευμένη πρωραία φρακτή στη χαμηλότερη υπερκατασκευή  $h \geq 9,9$  (m) και για πλευρικές και πρωραία/ πρυμναία φρακτές πρώτης υπερκατασκευής  $h \geq 3,3$  (m) Για όλες τις

$$\text{υπόλοιπες φρακτές η ελάχιστη τιμή του ύψους σχεδίασης } h \geq \left( 1,25 + \frac{L}{200} \right) \text{ (m).}$$

$a$  = από πίνακα 1.

$$b = 1,0 + \left[ \frac{\left( \frac{x}{L} \right) - 0,45}{c_b + 0,2} \right]^2, \text{ όταν } \left( \frac{x}{L} \right) \leq 0,45$$

$$b = 1,0 + 1,5 \times \left[ \frac{\left( \frac{x}{L} \right) - 0,45}{c_b + 0,2} \right]^2, \text{ όταν } \left( \frac{x}{L} \right) > 0,45$$

Ο συντελεστής  $c_b$  υπολογίζεται στην έμφορτη ίσαλο, αλλά δεν λαμβάνεται μικρότερος από 0,60 ούτε μεγαλύτερος από 0,80. Για πρυμναία φρακτή πρώραθεν της μέσης του πλοίου  $c_b \geq 0,80$ .

$x$  = απόσταση σε (m) από την πρυμναία κάθετο μέχρι τη φρακτή που υπολογίζεται.

$L$  = μήκος υπολογισμού σε (m).

$$f = \left( \frac{L}{10} \right) \times \left( e^{-\frac{L}{300}} \right) - \left[ 1 - \left( \frac{L}{150} \right)^2 \right], \text{ δες και πίνακα 2.}$$

$y$  = κατακόρυφη απόσταση σε (m) από το μέσον του ανυποστήρικτου μήκους του νομέα της φρακτής μέχρι την έμφορτη ίσαλο.

$c = 0,30 + 0,7 \times \frac{b_1}{B_1}, \text{ αλλά } c \geq 1$  για εκτεθειμένο τοίχωμα φωταγωγού μηχανοστασίου. Σε κάθε

περίπτωση  $\frac{b_1}{B_1} \geq 0,25$ .

$b_1$  = πλάτος υπερκατασκευής σε (m)

$B_1$  = πλάτος πλοίου σε (m) στο κατάστρωμα εξάλων στο σημείο που υπολογίζεται η υπερκατασκευή.

**ΣΗΜΕΙΩΣΗ :** το πάχος που υπολογίζεται με την αρχική σχέση , αφορά στο πάχος των πλευρικών φρακτών και της πρωραίας και πρυμναίας φρακτής των υπερκατασκευών. Το πάχος του καταστρώματος των υπερκατασκευών υπολογίζεται από την αντίστοιχη σχέση στο ΚΕΦ, 4 / ΚΑΤΑΣΤΡΩΜΑΤΑ , σελ. 88 , παρ. 4.2.1., όπου :

$$h = 0,028 \times L + 0,66 \text{ για κατάστρωμα υπερκατασκευής πρώραθεν του } 0,5 \cdot L$$

$$h = 0,014 \times L + 0,87 \text{ για κατάστρωμα υπερκατασκευής μεταξύ } 0,25 \cdot L \text{ πρώραθεν της μέσης και του } 0,20 \cdot L \text{ πρύμνηθεν της μέσης.}$$

$$h = 0,014 \times L + 0,43 \text{ σε όλες τις άλλες θέσεις.}$$

## 2. ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΕΜΙΣΧΥΤΙΚΩΝ

Η ελάχιστη ροπή αντίστασης του κάθε ενισχυτικού μαζί με το συνεργαζόμενο έλασμα, υπολογίζεται από :

$$SM = 3,5 \times s \times h \times (l)^2, \quad l = \text{ανυποστήρικτοι μήκος ενισχυτικού , σε (m).}$$

**TABLE 1**  
**Values of  $\alpha$**

Bulkhead Location	Metric Units	US Units
Unprotected front Lowest tier	2.0 + $L/120$	2.0 + $L/393.6$
Unprotected front Second tier	1.0 + $L/120$	1.0 + $L/393.6$
Protected front Third tiers	0.5 + $L/150$	0.5 + $L/492$
Protected front All tiers	0.5 + $L/150$	0.5 + $L/492$
Sides, All tiers	0.5 + $L/150$	0.5 + $L/492$
Aft ends, aft of amidships, All tiers	$0.7 + (L/1000) - 0.8x/L$	$0.7 + (L/3280) - 0.8x/L$
Aft ends, forward of amidships, All tiers	$0.5 + (L/1000) - 0.4x/L$	$0.5 + (L/3280) - 0.4x/L$

**TABLE 2**  
**Values of  $f$**

Intermediate values of  $f$  may be obtained by interpolation

SI and MKS Units	
$L, m$	$f$
24	1.24
40	2.57
60	4.07
80	5.41
90	6.00

US Units	
$L, ft$	$f$
79	4.09
130	8.34
200	13.6
250	17.0
295	19.8