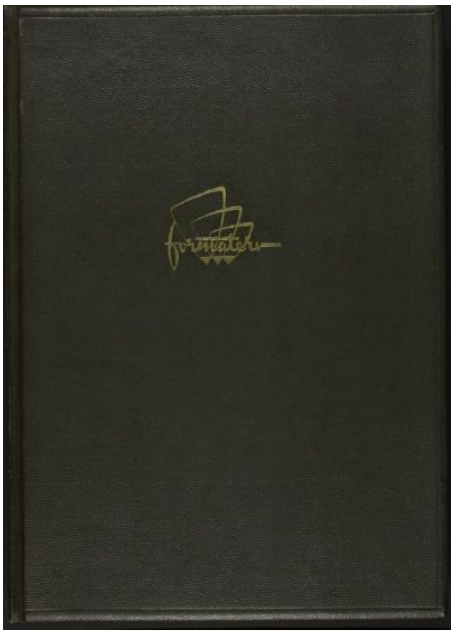
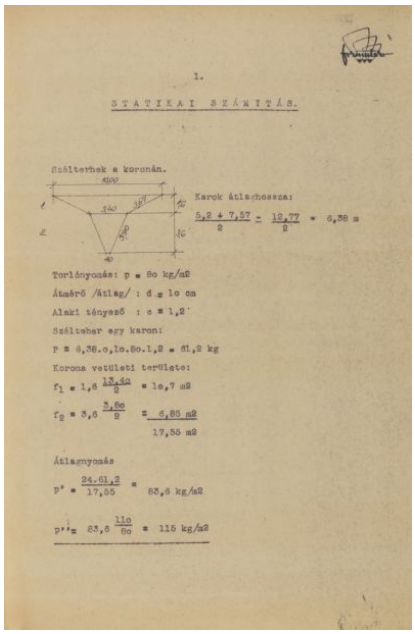
Terv - közvilágítási kandeláber a Blaha Lujza térre

Adattár - Rajz- és tervgyűjtemény

Leltári szám:	KRTF 2140.72.1-9
Alkotó:	Bakos, István Bozzay, Dezső (1912 - 1974) Lantos, Tibor Németh, István
Készítés ideje:	1959
Készítés helye:	Budapest
Anyag:	papír
Technika:	fénymásolat
Méretek:	magasság: 29,8 cm szélesség: 21 cm magasság: 58 cm szélesség: 96 cm





1.

STATIKAI SZÁMITÁS.

Szélterhek a koronán.

Karok átlaghossza:

$\frac{5,2 + 7,57}{2} - \frac{12,77}{2} = 6,38$ m

Terlőnyomás: p = 80 kg/m2

Átmérő /átlag/ : d = 10 cm

Alaki tényező : c = 1,2

Szélteher egy karon:

p = 6,38.0,10.80.1,2 = 61,2 kg

Korona vetületi területe:

$f_1 = 1,6 \frac{12,42}{2} = 10,7$ m2

$f_2 = 3,6 \frac{3,60}{2} = 6,85$ m2

17,55 m2

Átlagnyomás

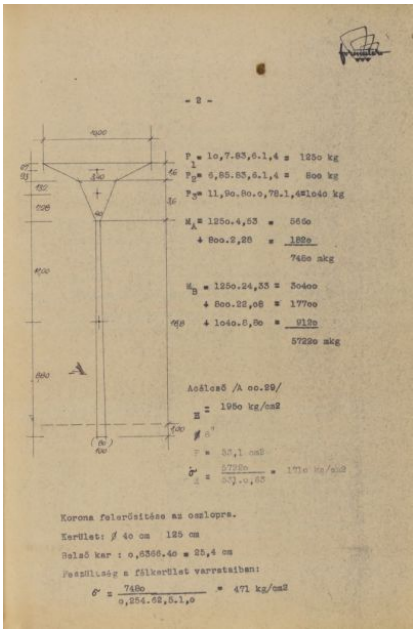
$p' = \frac{24.61,2}{17,55} = 83,6$ kg/m2

$p'' = 83,6 \frac{110}{80} = 115$ kg/m2

© 2012-2026, Minden jog fenntartva Iparművészeti Múzeum

Iparművészeti Múzeum

Iparművészeti Múzeum Gyűjteményi Adatbázis
https://gyujtemeny.imm.hu/



- 2 -

P_1 = 1o,7.83,6.1,4 = 125o kg
P_2 = 6,85.83,6.1,4 = 8oo kg
P_3 = 11,9o.8o.o,78.1,4 = 1o4o kg

M_A = 125o.4,53 = 566o
+ 8oo.2,26 = 18o9
748o mkg

M_B = 125o.24,33 = 3o4oo
+ 8oo.22,o8 = 177oo
+ 1o4o.8,8o = 9132
5722o mkg

A

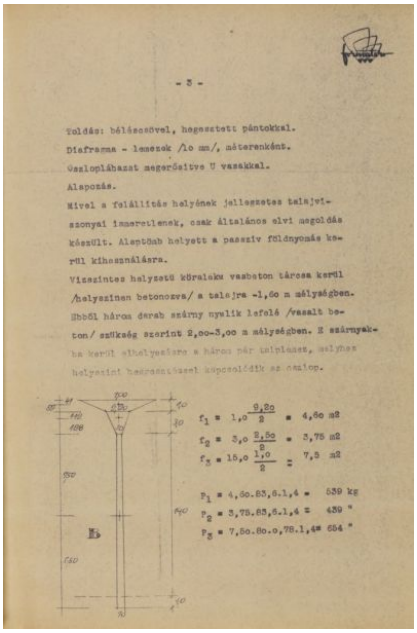
Acélacs /A oc.29/
= 195o kg/cm2

F = 35,1 cm2

$\sigma = \frac{5722o}{35,1.o,65}$ = 171o kg/cm2

Korona felerősítése az oszlopra.
Kerület: ∅ 4o cm 125 cm
Belső kar : o,6366.4o = 25,4 cm
Feszültség a félkerület varratában:

$\sigma = \frac{748o}{9,254.62,8.1,o}$ = 471 kg/cm2



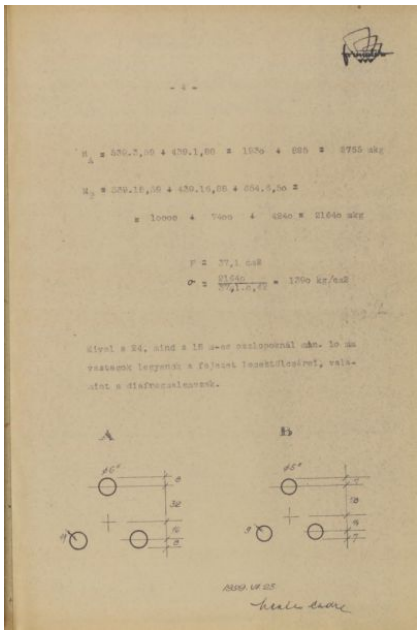
- 3 -

Toldás: hélászsővel, hegesztett pántokkal.
Diafragma - lemezek /1o cm/, méterenként.
Oszloplábazat megerősítve U vasakkal.
Alapozás.
Mivel a felállítás helyének jellegzetes talajtszonyai ismeretlenek, csak általános elvi megoldás készült. Alaptőah helyett a passzív földnyomás kerül kihasználásra.
Vízszintes helyzetű köralakú vasbeton tárcsa kerül /helyszínen betonozva/ a talajra -1,6o m mélységben. Ebből három darab szárny nyúlik lefelé /vasalt beton/ szükség szerint 2,oo-3,oo m mélységben. E szárnyakba kerül elhelyezésre a három pár talpvas, melynek helyzetét hasonlóképp kapcsolódik az oszlop.

B

f_1 = 1,o $\frac{3,2o}{2}$ = 4,8o m2
f_2 = 3,o $\frac{3,5o}{2}$ = 5,75 m2
f_3 = 15,o $\frac{1,o}{2}$ = 7,5 m2

P_1 = 4,8o.83,6.1,4 = 539 kg
P_2 = 5,75.83,6.1,4 = 439 "
P_3 = 7,5o.8o.o,78.1,4= 684 "



- 4 -

M_A = 85o.3,36 + 439.1,8o = 193o + 825 = 2755 mkg

M_B = 85o.18,36 + 439.16,8o + 684.8,5o =

= 1oooo + 74oo + 4240 = 21640 mkg

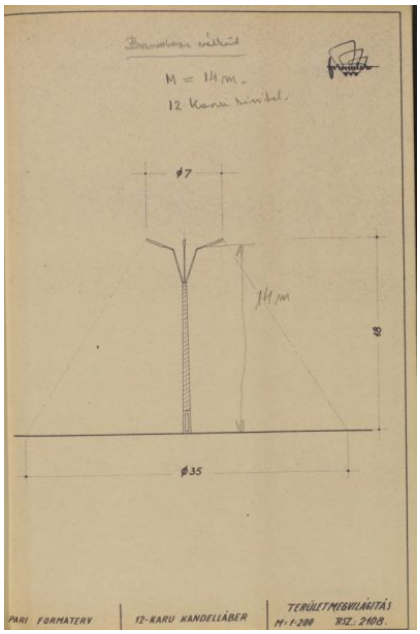
F = 37,1 cm2

$\sigma = \frac{21640}{37,1.o,77}$ = 1?oo kg/cm2

Mivel a 24. sínd a 18 a-os oszlopoknál sán. Io mm vastagnak kezdtük a fejezet kezdődlegesről, valamint a diafragmalemezek.

A

B



Bamalaga vidéki

M = 1M m.

12 karu hivtal.

∅7

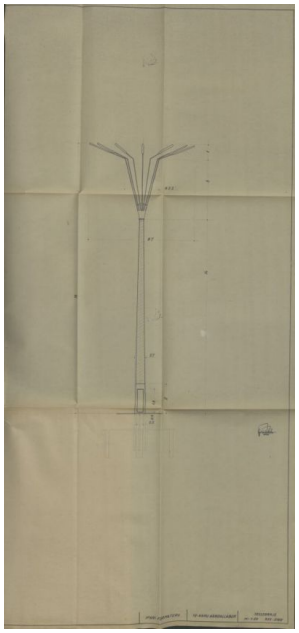
1M m

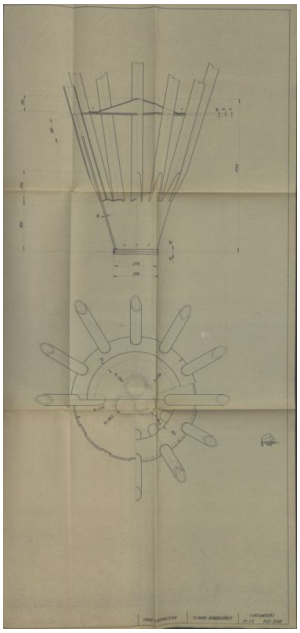
∅35

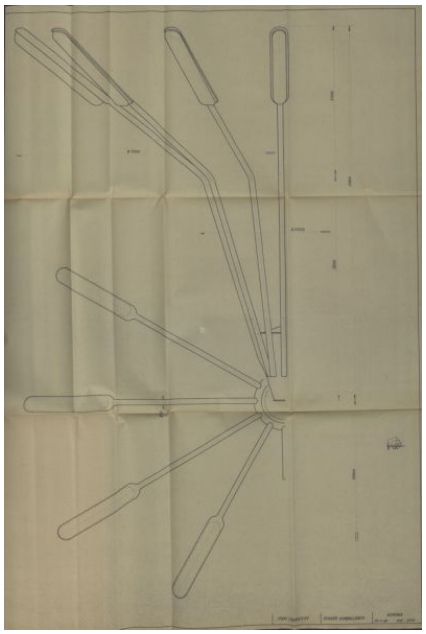
PARI FORMATERV | 12-KARU KANDELLÁBER | TERÜLETMEGVILÁGÍTÁSI M:1-2oo XII. 2lo8.

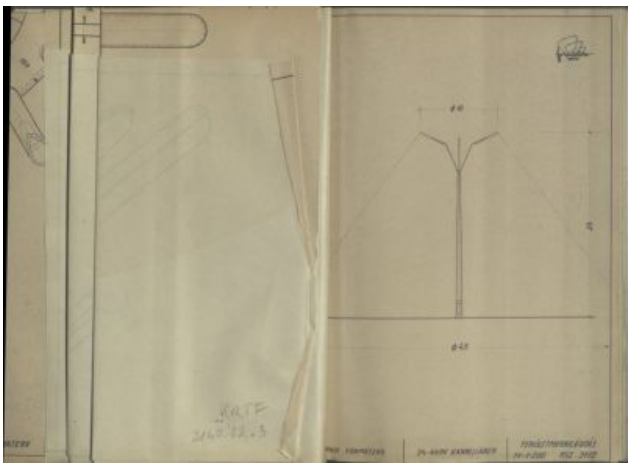
© 2012-2026, Minden jog fenntartva Iparművészeti Múzeum

dots.hu PDF generator

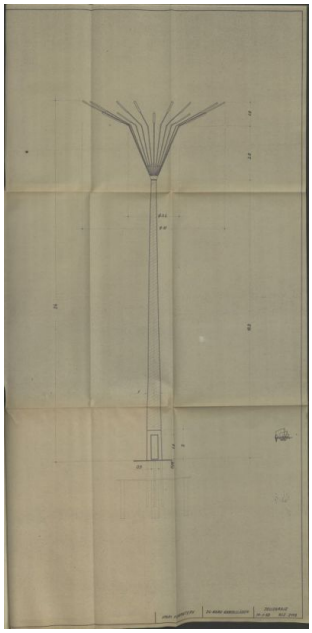


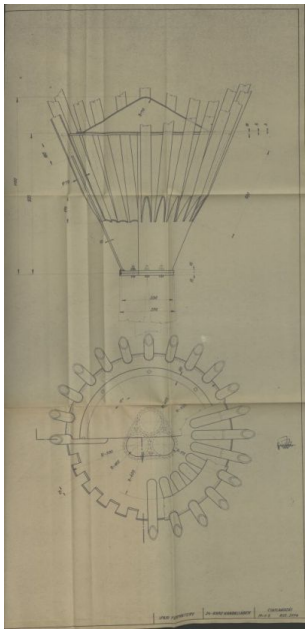


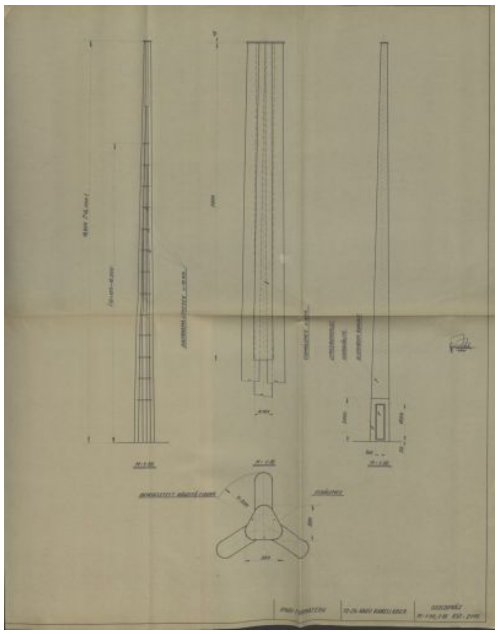




© 2012-2026, Minden jog fenntartva Iparművészeti Múzeum







© 2012-2026, Minden jog fenntartva Iparművészeti Múzeum