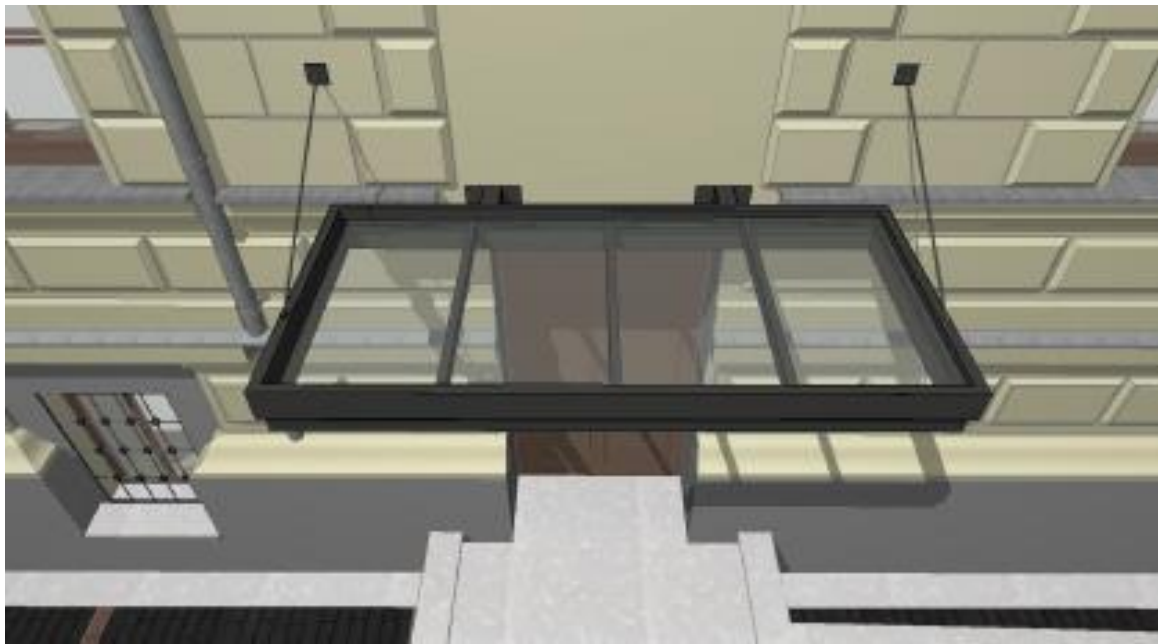


CÍMLAP

a

**6720 Szeged, Dugonics tér 13.
Szegedi Tudományegyetem előtető
statikai tájékoztató szakvéleményéhez**



Szeged, 2021.10.26.

Handwritten signature of Pusztai Ferenc in blue ink.

Pusztai Ferenc

**okleveles szerkezet-építőmérnök
tervezői munkatárs**

Handwritten signature of Tari László in blue ink.

Tari László

**tartószerkezeti tervező
E-06-0206/13. T.T/06/0119/20**

SZERKEZETTERVEZŐI NYILATKOZAT

6720 Szeged, Dugonics tér 13.

**Szegedi Tudományegyetem előtétő
statikai tájékoztató szakvéleményéhez**

Alulírott nyilatkozom, hogy a tervezői munkát a vonatkozó szabványok és előírások szerint végeztem.

Kijelentem, hogy a jelen tervezői munkát az építészeti – műszaki tervezési jogosultság szabályairól szóló 104/2006. (IV. 24.) Kormány Rendeletben meghatározott jogosultsági körön belül végeztem el.

Az alkalmazott szerkezeti megoldások megfelelnek a statikai és egyéb előírásoknak.

A tervezői munka során az alábbi szabványokat használtam fel:

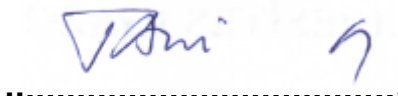
MSZ EN 1990	A tartószerkezeti tervezés alapja
MSZ EN 1991	A tartószerkezeteket érő hatások
MSZ EN 1992	Betonszerkezetek tervezése
MSZ EN 1993	Acélszerkezetek tervezése
MSZ EN 1994	Betonnal együtt dolgozó acélszerkezetek tervezése
MSZ EN 1995	Faszerkezetek tervezése
MSZ EN 1996	Falazott szerkezetek tervezése
MSZ EN 1997	Geotechnikai tervezés
MSZ EN 1998	Tartószerkezetek tervezése földrengésre

Szeged, 2021.08.17.



Pusztai Ferenc

**okleveles szerkezet-építőmérnök
tervezői munkatárs**



Tari László

**tartószerkezeti tervező
E-06-0206/13. T.T/06/0119/20**

STATIKAI SZAKVÉLEMÉNY

a

6720 Szeged, Dugonics tér 13.

Szegedi Tudományegyetem előtető
statikai tájékoztató szakvéleményéhez

Építész: Gyenizse János

Megbízó: Szegedi Tudományegyetem

1, Előzmények, épületadatok:

A tárgyi épület több, mint 100 éves korú.

A földszint falazat nagyméretű korabeli kerámia téglából készült, a rögzítés magasságában ~80cm széles. A falazat külső síkja vakolt.

Előtető alsó síkjának magassága: +3,25m

Alaprajzi mérete: 2,90*1,53m

Az előtető egy gyártmányként kerül összeállításra alumínium elemekből. A vízszintes keret két szélén függesztő feszítő rudak kerülnek elhelyezésre, illetve rögzítésre a falba.

A szakvélemény a helyszíni szemle és a rendelkezésemre bocsájtott dokumentumok alapján készült (korabeli statikai terveket, szerkezeti leírást egyáltalán nem kaptunk). Szerkezeti feltárás, korróziós és egyéb más anyagvizsgálatokat nem készítettünk.

Az épület kitűzése a jóváhagyott építészterv helyszínrajza alapján.

Terhek, hatások:

hasznos terhek: nincs

hóteher: $s_k = 1,0 \text{ kN/m}^2$

szélteher: $q_p(\text{III}, 3,4\text{m}) = 0,48 \text{ kN/m}^2$

Földrengésteher: Eurocode 8. szerint, (szerkezeti kialakítás megfelelőségét kell biztosítani, méretek megfeleltetése)

Használati követelmények:

- lehajlási kritérium: $e_{SL} \text{ karakterisztikus} = l/250$
- függőleges elmozdulás: $e_{SL} \text{ karakterisztikus} = h/250$

2, Szakvélemény feladata:

A Megbízó azzal a kéréssel fordult hozzánk, hogy vizsgáljuk felül az építész által tervezett előtető szerkezetét, illetve adjuk meg, hogy a falhoz való rögzítést milyen rögzítési technológiával lehet kialakítani.

A felülvizsgálat során kizárólag az előtető és az ahhoz kapcsolódó szerkezetekkel foglalkoztunk, a többi szerkezeti elem (fal, nyíláskiváltók, alapozás) nem vizsgáljuk.

3, Felépítmény ismertetése:

Az előtető egy dilatációs egységből álló, vázas szerkezet, amely a két oldalán ferde feszítő-függesztő rúddal kerül kikötésre a falazathoz.

A széleken 50*150*3mm-as zártszelvények futnak, míg köztük 40*40*3mm-es zártszelvények helyezkednek el. A 40*40*3mm-es tartók felső síkjára kerül rögzítésre az üveg burkolat, amelyet ~1%-os lejtésbe kell elhelyezni. Ezt a lejtést a 40*40*3mm-es zártszelvények rögzítési magasság változtatásával kell kialakítani.

A téglafalhoz alulról a 2db 50*150*3mm-es zártszelvény 6mm vtg. 160*150mm-es homloklemezzel kapcsolódik. Homloklemezenként 2-2db M8-as Hilti fúrt-ragasztott dűbeles rögzítés készül. A homloklemezt közvetlenül a vakolatmentes téglafalra kell helyezni, és lehetőség szerint nem a fugába rögzíteni a csavarokat. További részleteket a rögzítésről lásd.: M1.: Rögzítési jelentés.

A zártszelvények alumínium szerkezetből kerülnek kialakításra, az alábbi anyagjellemzőket figyelembe véve:

Folyáshatár: 400MPa

Sűrűség: 2700kg/m³

Rugalmassági modulus: 7000MPa

A függesztő rúd és a csatlakozó homloklemez **rozsdamentes acél** alapanyagból készüljön, tekintettel az elektrokorrózió elkerülésére! A feszítő rúd M8 átmérőjű, S235JR anyagminőségű.

A falhoz való rögzítését homloklemezes kapcsolattal kell kialakítani.

Homloklemez méretei: 100*150*10mm

Rögzítés: 2db M10 8.8 L=1200mm átmenő menetes szárral készül, a túlsó oldalon 2-2db 50*50*6mm-es alátéttel és dupla anyával lezárva.

4, Összefoglaló megjegyzések

A fém szerkezeti gyártmány és kiviteli terveket nem elkészítettük el. A kivitelezést gyártást kizárólag gyártmány és kiviteli tervek alapján készülhetnek!

Szerkezetgyártások előtt a kivitelezőkkel teljes körű műszaki észrevételezés keretében egyeztetést kell tartani.

A gyártmányok elkészítésével az arra jogosult Kivitelező (minősítés stb.) bízható meg.

Részletes adatokat az Építész terv tartalmaz. Csak minősítési bizonylattal rendelkező anyagok építhetők be! Tervtől eltérő kivitelezés esetén előzőleg a Tervezői és az Építtetői egyeztetést jóváhagyást kell kérni! (Naplóvezetés) Kivitelezéskor az érvényben lévő munkavédelmi előírások betartásáról a felelős Kivitelezőnek kell gondoskodni!

A garanciális, szavatossági feltételek csak a használati, üzemeltetési előírások betartása mellett érvényesek.

A homlokzatképzés tervét az Építész részletek tartalmazzák.

Melléklet:

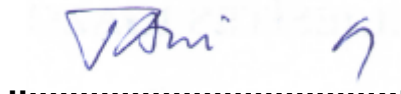
- M1.: Rögzítési jelentés.
- M2.: Számítási melléklet

Szeged, 2021.10.26.



Pusztai Ferenc

**okleveles szerkezet-építőmérnök
tervezői munkatárs**



Tari László

**tartószerkezeti tervező
E-06-0206/13. T.T/06/0119/20**