

## **STATIKAI SZAKVÉLEMÉNY ÉS TERV**

**az Eger, Vincellér Park 4728 hrsz.  
alatt megvalósuló emlékhely kőtömb felállításához**

**Megbízó: Egri Borbarát Hölgys Egyesület**

3300 Eger, Faggyas utca 13.

adószám: 18584800-1-10

Szakértő, tervező:



**Styaszny Sándor**

T-Szés1,2-10-0059

Akonstrukt Kft.

3300 Eger Bány utca 40.

Eger, 2024 augusztus 5.

**Tartalomjegyzék**  
**az Eger, Vincellér Park 4728 hrsz.**  
**alatt megvalósuló emlékhely kőtömb felállításához**

**SZAKVÉLEMÉNY**

1. Előzmények
2. A feladat ismertetése
3. A tömb alapozásának módja, műszaki leírás
4. Egyéb megjegyzése

**MELLÉKLETEK**

- M-1 Statikai terv a kőtömb alapozásáról
- M-2.1 Növénytelepítési terv részlete
- M-2.2 Közműtérkép részletek
- M-3 Statikai számítás

## STATIKAI SZAKVÉLEMÉNY ÉS TERV

Eger, Vincellér Park 4728 hrsz.

alatt megvalósuló emlékhely kőtömb felállításához

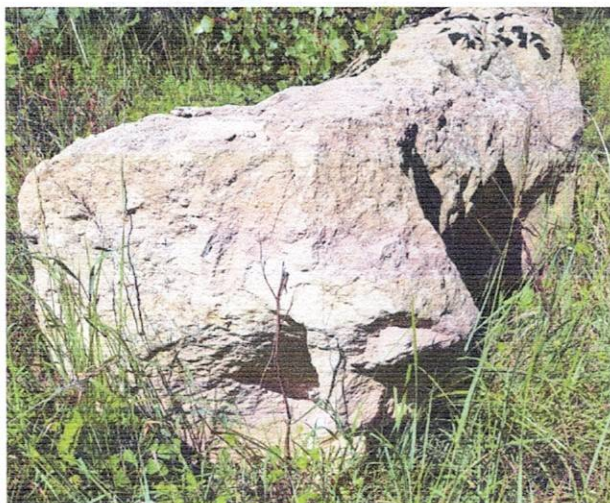
### 1. Előzmény

A szakvélemény és terv készítésével az Egri Borbarát Hölgység Egyesület bízott meg. A helyszínt 2024 júliusában megtekintettem. A Megbízó kérése, hogy Szakértő vizsgálja meg a kőtömb elhelyezésének lehetőségét és vonzatait.

Az elhelyezése csak hivatalos közműhelyszínrajz alapján végezhető. Jelen statikai terv csak a helyszín beazonosíthatóságát biztosítja.

### 2. A feladat ismertetése

Az alábbi, kb. 2,4x0,9x0,5 maximális befoglaló méretű bogácsi tufakő tömböt az M-2.1 és M-2.2. mellékleteken hozzávetőlegesen ábrázolt helyen tervezik felállítani. Becsült súlya 2,1-2,3 tonna.



A feladat ennek a kőtömbnek az alapozásának tervezése.

A csatolt számítással igazoltam, hogy a tervezett 1,0x1,3m-es, 90cm mély tömb a terhelést gyenge általaj esetén is viseli.

Igazoltam továbbá, hogy a tömb erőszakos kibillentését 4 felnőtt 1,5m magasan megnyomva sem tudja véghez vinni. Az alapozás módja ezt biztosítja.

### 3. A tömb alapozásának módja, műszaki leírás

A tervezett technológia biztosítja a tömb beállítási lehetőségét. A tervezett helyen a földkiemelés csak kézi erővel végezhető a közművek lehetséges helyzetei miatt.

A kivitelezés technológiai fázisai:

0. Földkiemelés, tervezői szemle, a munkagödör aljának tömörítése.
1. Szerelőbeton készítése
2. Vasalat szerelése (1,2), betonozás. Alul betontakarás 3cm.
3. Kőtömb beemelése, pozíció beállítása, kiékeléssel rögzítése
4. A kőtömb alatti rések kiöntése **Mapefil f** anyaggal (az aláöntés vastagságától függően esetleg mf610 is megfelelhet).
5. Felső rész vasszerelése (3) és kibetonozása. A tetejét 3% kifelé lejtéssel kell elsimítani.
6. A kőtömb és beton csatlakozásánál a betonozást követően, de legalább 7 napal később szilikonnal ki kell kenni.
7. Zúzottkő ágyazat készítése 15 cm vastagsággal

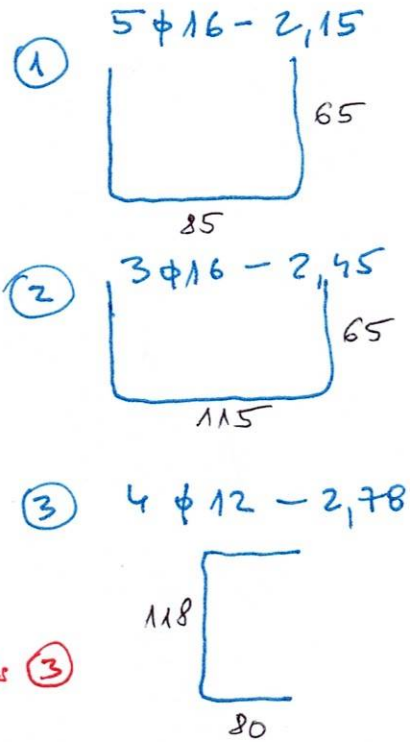
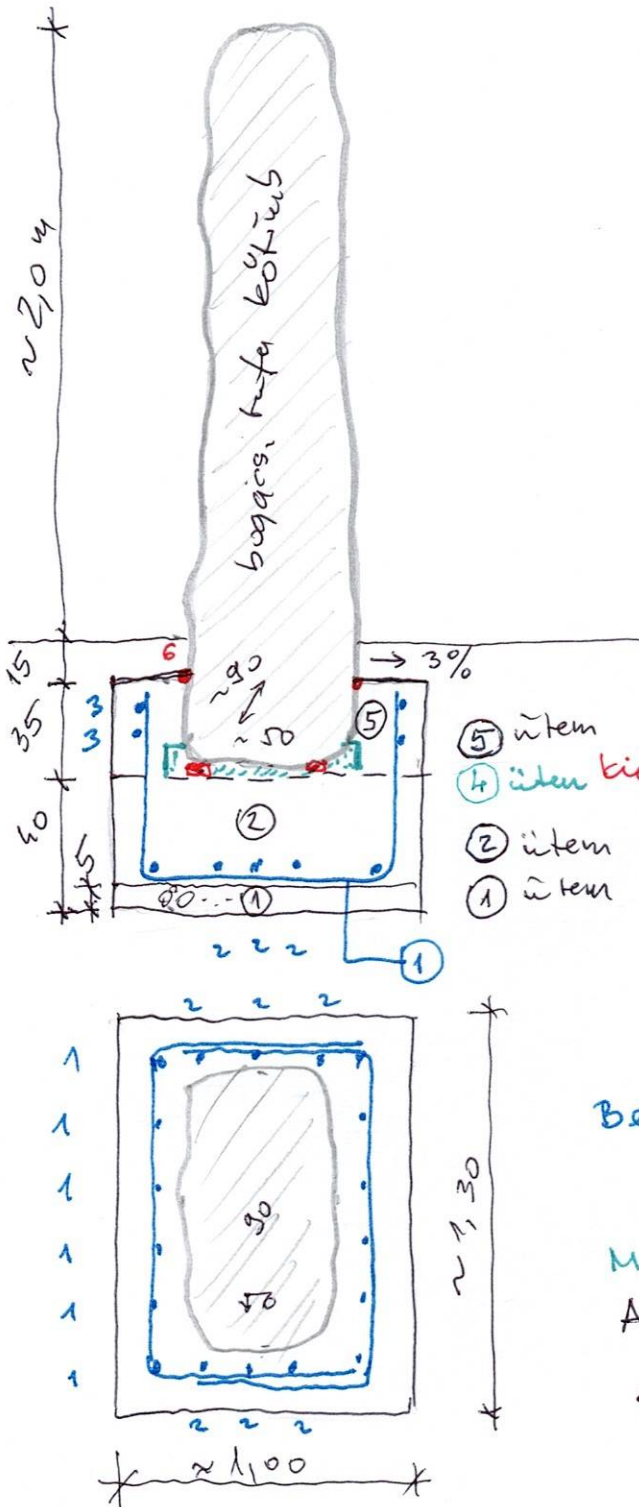
### 4. Egyéb megjegyzése

- A terv mellékletei nem helyettesítik az engedélyhez szükséges nem statikai terveket.
- A meghatározott fázisban tervező értesítendő előtte 2 munkanappal.
- 

Szakértő, tervező:

**Styasny Sándor**  
statikus mester  
T-Szés1,2- 10-0059





$\Phi 16 : 29 \text{ kg}$   
 $\Phi 12 : 10 \text{ kg}$   


---

 $39 \text{ kg}$   
 B 500 B bebnadil

Beton: ① C16/20-X0,6(H)-16F3

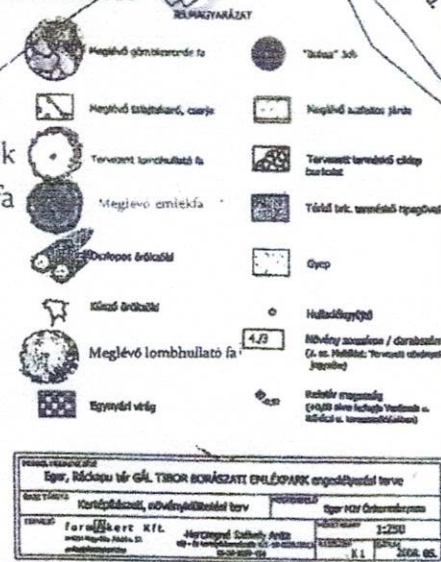
②, ③ : C30/37 - XC4  
- 16 F3

Mapafil. abàzotò,

A teu a mirabi leivassal  
eqy<sup>24</sup> belevendo!

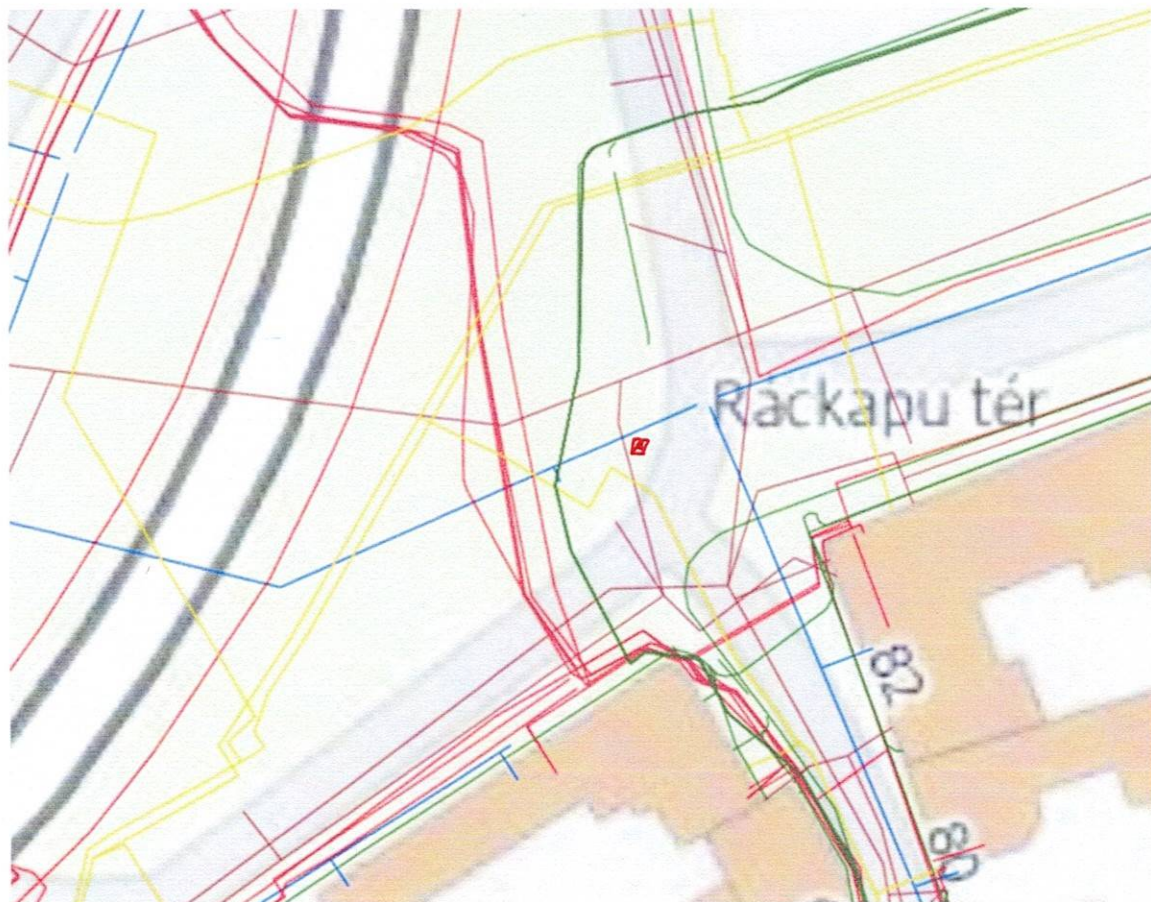


## Helyszínrajz



## Nővény telepítési terv eredménye





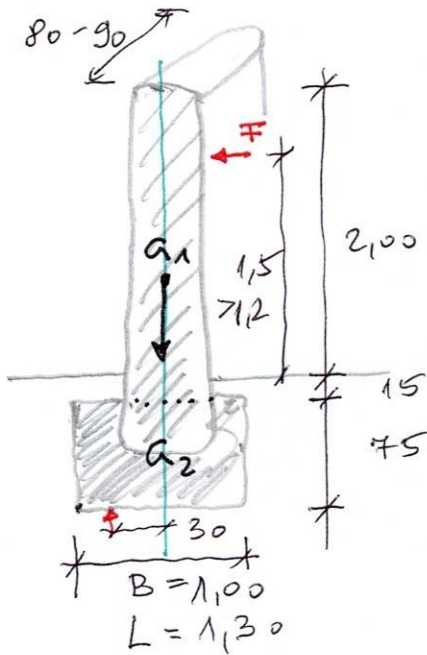
☐ Kötőv

## M-2.2 KÖZMŰTÉRKÉP RÉSZLETEK

2024-08-05

  
Styaszny Sándor  
T-SZÉSI,2-10-0059





$$G_1 \approx 2,15 \times 0,85 \times 0,45 \times 22 = 18 \text{ kN}$$

$$G_2 \approx 1,0 \times 1,3 \times 0,75 \times 22 = 21 \text{ kN}$$

$$G = 18 + 21 = 39 \text{ kN}$$

$$M_{\text{stab}} = 0,90 \cdot 39 \cdot 0,3 = 10,5 \text{ kNm}$$

$$M_{\text{bill}} = F \cdot 2,4 \text{ m} \leq M_{\text{stab}}$$

$$F_M \leq \frac{10,5}{2,4} = 4,40 \text{ kN}$$

$$F_M / 1,5 = 4,40 / 1,5 \approx 3,0 \text{ kN}$$

3,0 kN = 300 kp erővel lehet kibillenteni  
1,5 m magasan nyomva (1,5 biztonság  
mellett). EC teher szabvány 1,2 m magasan  
3,0 kN/m terhet ír elő maximumisan.

A község alapozása erőszakos kitérődés  
ellen meg felel.

$$\text{Alapsíkban önmagától } 39 \cdot 1,35 / 1,0 \cdot 1,3 = 40 \text{ kN/m}^2$$

Ez egy igen gyenge teherbírási talaj' teherbírá-  
sának alig harmada, meg felel