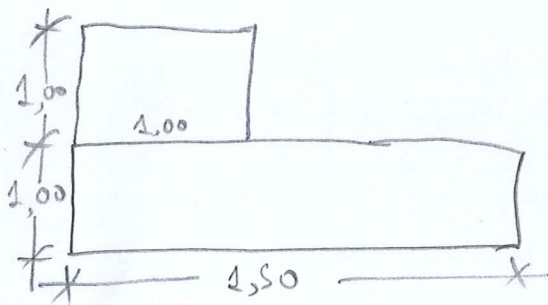


ΔΗΜΟΣ ΛΙΜΝΗΣ ΠΛΑΣΤΗΡΑ  
Τμήμα τεχνικών υπηρεσιών και  
περιβάλλοντος

ΕΡΓΟ: «Αντιμετώπιση κατολισθητικών φαινομένων στο οδικό  
δίκτυο του Δήμου Λίμνης Πλαστήρα»  
ΠΡΟΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ: 200.084,97 € με ΦΠΑ  
ΑΡ.ΦΑΚ.ΕΡΓΟΥ: ΕΔ35/2018  
Κ.Α. 64-7333.05

## 6. Σχεδιαγράμματα - Σκαριφήματα

1Α Γερασία εκκλησία

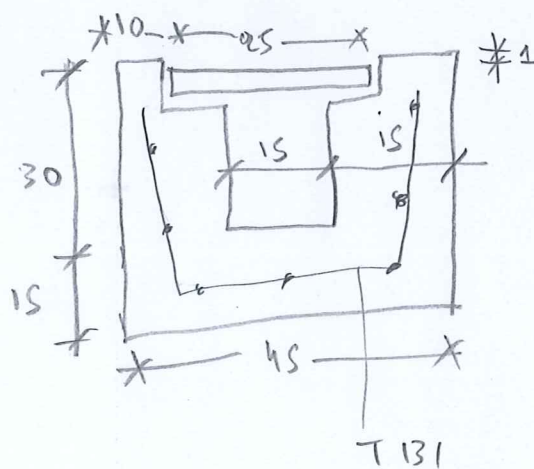
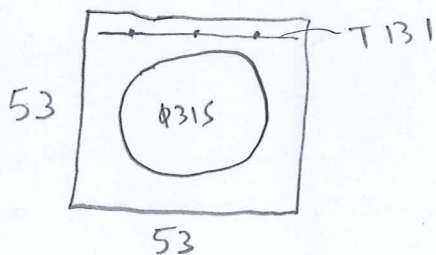


ΔΗΜΟΣ ΛΙΜΝΗΣ ΠΛΑΣΤΗΡΑ  
Τμήμα τεχνικών υπηρεσιών και  
περιβάλλοντος

ΕΡΓΟ: «Αντιμετώπιση κατολισθητικών φαινομένων στο οδικό  
δίκτυο του Δήμου Λίμνης Πλαστήρα»  
ΠΡΟΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ: 200.084,97 € με ΦΠΑ  
ΑΡ.ΦΑΚ.ΕΡΓΟΥ: ΕΔ33/2017 ΑΡ. ΜΕΛ: 14/2017  
Κ.Α. 64-7333.05

### 6. Σχεδιαγράμματα - Σκαριφήματα

1α Κάτω Μαχαλάς



1β Προβήζω

ω) σχέδιο 3β με ύψος 0,40 κ.

1ε Αντωνόπουλο

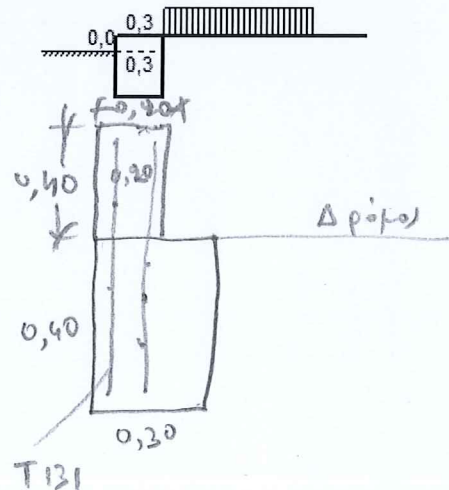
ω) σχέδιο 4α Σκαριφήμα 050β

ΔΕΔΟΜΕΝΑ

ΠΕΡΙΓΡΑΦΗ	ΤΙΜΗ	ΠΕΡΙΓΡΑΦΗ	ΤΙΜΗ
Πάχος στέψης ελάχιστο ή δεδομένο, D0	0,3	Ύψος ανωδομής (υπέργειο), H1	0,1
Ελάχιστο (Εξωτ.) βάθος θεμελίωσης, H3	0,3	Σταθερή κλίση εξωτ.μετώπου, Cm	0,0
Σταθερή προεξοχή ποδιάς, Χρ	0,0	Βάθος θεμελίων στην εσωτ.πλευρά, H3	0,3
Ειδ. βάρος για την ώθηση, γε	2,0	Ειδ.β ,για το βάρος του τοίχου, γτ	2,4
Γωνία εσωτερικής τριβής, f	35,0	Γωνία τριβής τοίχου-γαιών, d	23,33
Γωνία (κλίση) επιφάνειας εδάφους, b	0,0	Ομοιόμορφο φορτίο, P	3,33
Επιτρ. τάση στο σώμα του τοίχου, σ1zu	400,0	Επιτρεπόμενη τάση στο έδαφος, σ2zu	30,0
Συντ.ολίσθ. στο σώμα του τοίχου, tR1	0,7	Συντ.ολίσθησης στο έδαφος, tR2	0,5
Ελάχιστος συντ. ασφάλειας ανατροπής, nKzu	1,5	Ελάχιστος συντ. ασφάλειας ολίσθησης, nGzu	1,3

ΑΠΟΤΕΛΕΣΜΑΤΑ

ΠΕΡΙΓΡΑΦΗ	ΤΙΜΗ
Πάχος στη στέψη του τοίχου, D0	0,3
Πάχος στη βάση της ανωδομής, D1	0,3
Πάχος στη βάση των θεμελίων, D2	0,3
Ύψος ανωδομής (υπέργειο), H1	0,1
Βάθος θεμελίων στην εξωτ.πλευρά, H3	0,3
Βάθος θεμελίων στην εσωτ.πλευρά, H2	0,3
Εμβαδόν διατομής [m2]	0,12
Συντελεστής ώθησης γαιών, Ka=f(f,d,b)	0,24441
Κλίση εξωτερικού μετώπου [%], Cm	0,0
Κλίση της βάσης του τοίχου [%], Cb	0,0



ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΥΝΑΜΕΩΝ

i	G1	LG1	MG1	G2	LG2	MG2	Ev	LEv	MEv	Eh	LEh	MEh
1	0,072	0,15	0,011	0,0	0,0	0,0	0,033	0,3	0,01	0,077	0,05	0,004
2	0,072	0,15	0,011	0,216	0,15	0,032	0,144	0,3	0,043	0,335	0,193	0,065

ΠΑΡΑΤΗΡΗΣΕΙΣ

1. Τα μέτρα των δυνάμεων που αναγράφονται στον πίνακα, αναφέρονται σε [t].
2. Τα μέτρα των ροπών που αναγράφονται στον πίνακα, αναφέρονται σε [mt].
3. Οι ροπές λαμβάνονται ως προς την εξωτερική ακμή του αντίστοιχου αρμού (i).
4. Η συνιστώσα της R, Rk είναι κάθετη στον αρμό και απέχει από την εξωτερική ακμή:  $xRi=(Mevi-Mani)/Rki$
5. Η συνιστώσα της R, Rp είναι παράλληλη στον αρμό και απέχει από την εξωτερική ακμή: 0.0

ΣΥΝΘΗΚΕΣ ΙΣΟΡΡΟΠΙΑΣ

i	xRi	Dsi	σνui	σνοι	σνmi	nKi	Mevi	Mani	nGi	Rki	Rpi
1	0,161	0,3	0,273	0,429	0,429	5,447	0,021	0,004	0,957	0,105	0,077
2	0,051	0,3	4,302	-1,419	5,679	1,34	0,087	0,065	0,646	0,432	0,335

ΣΗΜΑΣΙΑ ΣΥΜΒΟΛΩΝ

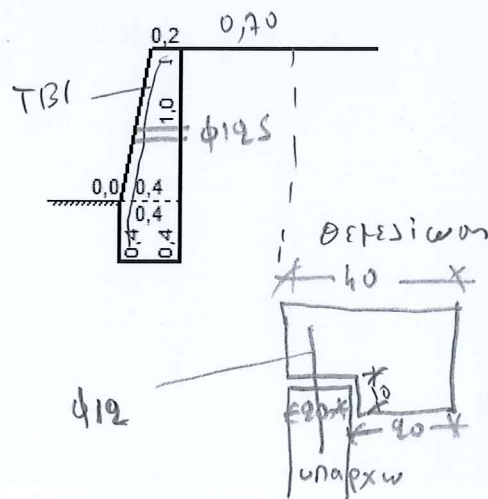
- Q, LQ, MQ : Το μέτρο, ο μοχλοβραχίονας και η ροπή, για κάθε δύναμη Q, του συνόλου {G1, G2, Ev, Eh}.
- xRi : Απόσταση της τομής του αρμού (i) και της συνισταμένης R, από την εξωτερική ακμή του αρμού.
- Dsi : Η βάση για κάθε αρμό (i). Για τον αρμό (2) είναι κεκλιμένη. Ισούται με:  $D2/συν(τοξεφ(Cb/100))$ .
- σui, σνi, σνmi : Ορθή τάση στην εξωτ. ακμή της βάσης, στην εσωτ. ακμή και η μέγιστη στον αρμό (i).
- nKi, nGi : Συντελεστής ανατροπής (Mevi/Mani) και ολίσθησης ( $Rki \cdot tRi/Rpi$ ), στον αρμό (i).
- Mevi, Mani : Ροπή ευστάθειας ( $MG1+MG2+MEv$ ) και ανατροπής (MEh), για κάθε αρμό (i).
- Rki, Rpi : Κάθετη και παράλληλη συνιστώσα της συνισταμένης R, στον αρμό (i).

ΔΕΔΟΜΕΝΑ

ΠΕΡΙΓΡΑΦΗ	ΤΙΜΗ	ΠΕΡΙΓΡΑΦΗ	ΤΙΜΗ
Πάχος στέψης ελάχιστο ή δεδομένο, D0	0,2	Ύψος ανωδομής (υπέργειο), H1	1,0
Ελάχιστο (Εξωτ.) βάθος θεμελίωσης, H3	0,4	Σταθερή κλίση εξωτ.μετώπου, Cm	20,0
Σταθερή προεξοχή ποδιάς, Χρ	0,0	Βάθος θεμελίων στην εσωτ.πλευρά, H3	0,4
Ειδ. βάρος για την ώθηση, γε	2,0	Ειδ.β ,για το βάρος του τοίχου, γτ	2,4
Γωνία εσωτερικής τριβής, f	35,0	Γωνία τριβής τοίχου-γαιών, d	23,33
Γωνία (κλίση) επιφάνειας εδάφους, b	0,0	Ομοιόμορφο φορτίο, P	0,0
Επιτρ. τάση στο σώμα του τοίχου, σ1zu	400,0	Επιτρεπόμενη τάση στο έδαφος, σ2zu	30,0
Συντ.ολίσθ. στο σώμα του τοίχου, tR1	0,7	Συντ.ολίσθησης στο έδαφος, tR2	0,5
Ελάχιστος συντ. ασφάλειας ανατροπής, nKzu	1,5	Ελάχιστος συντ. ασφάλειας ολίσθησης, nGzu	1,3

ΑΠΟΤΕΛΕΣΜΑΤΑ

ΠΕΡΙΓΡΑΦΗ	ΤΙΜΗ
Πάχος στη στέψη του τοίχου, D0	0,2
Πάχος στη βάση της ανωδομής, D1	0,4
Πάχος στη βάση των θεμελίων, D2	0,4
Ύψος ανωδομής (υπέργειο), H1	1,0
Βάθος θεμελίων στην εξωτ.πλευρά, H3	0,4
Βάθος θεμελίων στην εσωτ.πλευρά, H2	0,4
Εμβαδόν διατομής [m <sup>2</sup> ]	0,46
Συντελεστής ώθησης γαιών, Ka=f(f,d,b)	0,24441
Κλίση εξωτερικού μετώπου [%], Cm	20,0
Κλίση της βάσης του τοίχου [%], Cb	0,0



ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΥΝΑΜΕΩΝ

i	G1	LG1	MG1	G2	LG2	MG2	Ev	LEv	MEv	Eh	LEh	MEh
1	0,72	0,244	0,176	0,0	0,0	0,0	0,097	0,4	0,039	0,224	0,333	0,075
2	0,72	0,244	0,176	0,384	0,2	0,077	0,19	0,4	0,076	0,44	0,467	0,205

ΠΑΡΑΤΗΡΗΣΕΙΣ

1. Τα μέτρα των δυνάμεων που αναγράφονται στον πίνακα, αναφέρονται σε [t].
2. Τα μέτρα των ροπών που αναγράφονται στον πίνακα, αναφέρονται σε [m].
3. Οι ροπές λαμβάνονται ως προς την εξωτερική ακμή του αντίστοιχου αρμού (i).
4. Η συνιστώσα της R, Rk είναι κάθετη στον αρμό και απέχει από την εξωτερική ακμή: xRi=(Mevi-Mani)/Rki
5. Η συνιστώσα της R, Rp είναι παράλληλη στον αρμό και απέχει από την εξωτερική ακμή: 0.0

ΣΥΝΘΗΚΕΣ ΙΣΟΡΡΟΠΙΑΣ

i	xRi	Dsi	σνui	σνοι	σνmi	nKi	Mevi	Mani	nGi	Rki	Rpi
1	0,171	0,4	2,921	1,163	2,921	2,87	0,215	0,075	2,548	0,817	0,224
2	0,095	0,4	8,309	-1,841	9,041	1,601	0,329	0,205	1,471	1,294	0,44

ΣΗΜΑΣΙΑ ΣΥΜΒΟΛΩΝ

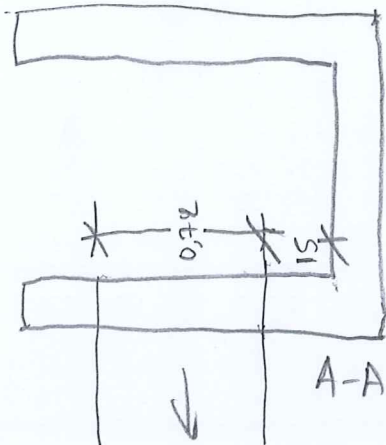
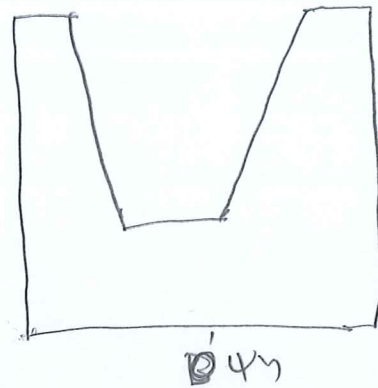
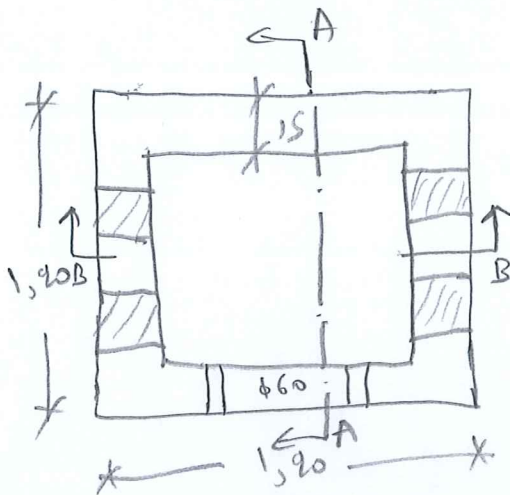
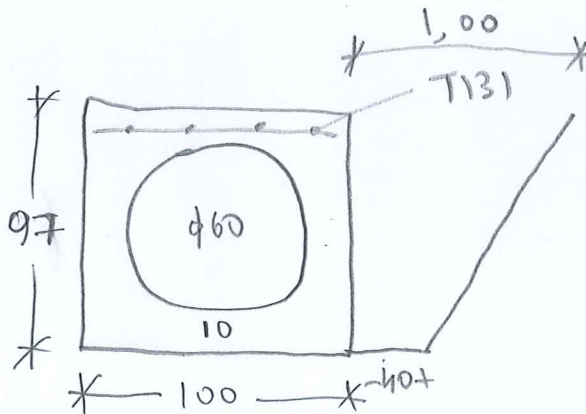
- Q, LQ, MQ : Το μέτρο, ο μοχλοβραχίονας και η ροπή, για κάθε δύναμη Q, του συνόλου {G1, G2, Ev, Eh}.
- xRi : Απόσταση της τομής του αρμού (i) και της συνισταμένης R, από την εξωτερική ακμή του αρμού.
- Dsi : Η βάση για κάθε αρμό (i). Για τον αρμό (2) είναι κεκλιμένη. Ισούται με: D2/συν(τοξεφ(Cb/100)).
- σui, σoi, σmi : Ορθή τάση στην εξωτ. ακμή της βάσης, στην εσωτ. ακμή και η μέγιστη στον αρμό (i).
- nKi, nGi : Συντελεστής ανατροπής (Mevi/Mani) και ολίσθησης (Rki\*tRi/Rpi), στον αρμό (i).
- Mevi, Mani : Ροπή ευστάθειας (MG1+MG2+MEv) και ανατροπής (MEh), για κάθε αρμό (i).
- Rki, Rpi : Κάθετη και παράλληλη συνιστώσα της συνισταμένης R, στον αρμό (i).

ΔΗΜΟΣ ΛΙΜΝΗΣ ΠΛΑΣΤΗΡΑ  
Τμήμα τεχνικών υπηρεσιών και  
περιβάλλοντος

ΕΡΓΟ: «Αντιμετώπιση κατολισθητικών φαινομένων στο οδικό  
δίκτυο του Δήμου Λίμνης Πλαστήρα»  
ΠΡΟΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ: 200.084,97 € με ΦΠΑ  
ΑΡ.ΦΑΚ.ΕΡΓΟΥ: ΕΔ33/2017 ΑΡ. ΜΕΛ: 14/2017  
Κ.Α. 64-7333.05

## 6. Σχεδιαγράμματα - Σκαριφήματα

2α Διαγράμμοι



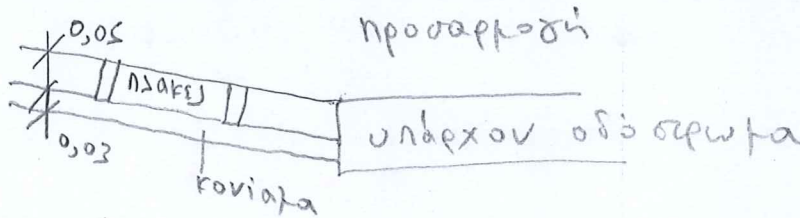
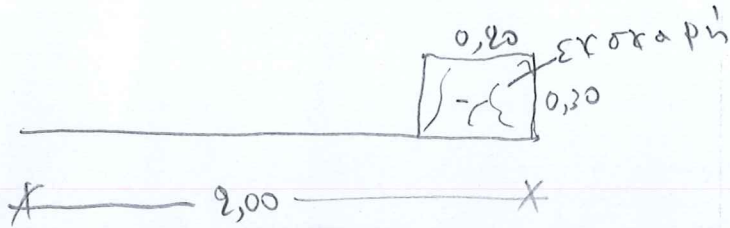
Σ6.124

ΔΗΜΟΣ ΛΙΜΝΗΣ ΠΛΑΣΤΗΡΑ  
 Τμήμα τεχνικών υπηρεσιών και  
 περιβάλλοντος

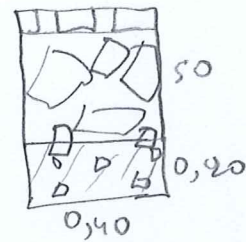
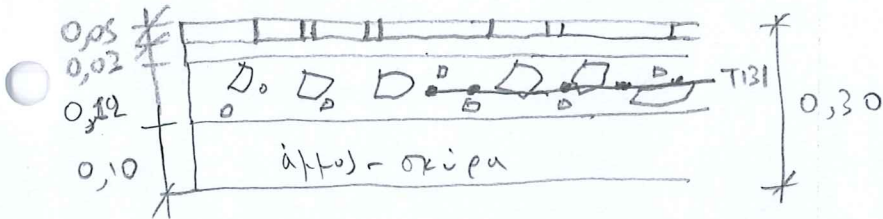
ΕΡΓΟ: «Αντιμετώπιση κατολισθητικών φαινομένων στο οδικό  
 δίκτυο του Δήμου Λίμνης Πλαστήρα»  
 ΠΡΟΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ: 200.084,97 € με ΦΠΑ  
 ΑΡ.ΦΑΚ.ΕΡΓΟΥ: ΕΔ33/2017 ΑΡ. ΜΕΛ: 14/2017  
 Κ.Α. 64-7333.05

**6. Σχεδιαγράμματα - Σκαριφήματα**

3α. Παλακωστήρα



3β. βρύση λάβα



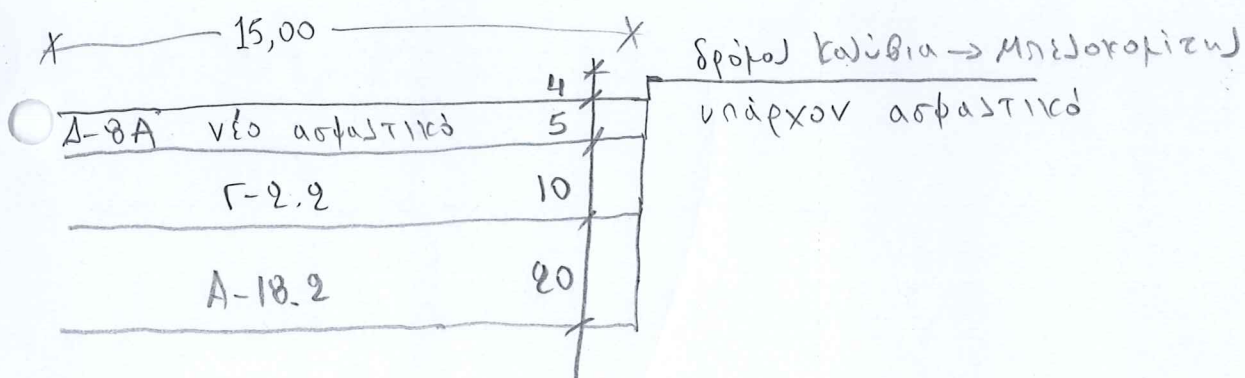
Σ 6.15

ΔΗΜΟΣ ΛΙΜΝΗΣ ΠΛΑΣΤΗΡΑ  
Τμήμα τεχνικών υπηρεσιών και  
περιβάλλοντος

ΕΡΓΟ: «Αντιμετώπιση κατολισθητικών φαινομένων στο οδικό  
δίκτυο του Δήμου Λίμνης Πλαστήρα»  
ΠΡΟΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ: 200.084,97 € με ΦΠΑ  
ΑΡ.ΦΑΚ.ΕΡΓΟΥ: ΕΔ33/2017 ΑΡ. ΜΕΛ: 14/2017  
Κ.Α. 64-7333.05

### 6. Σχεδιαγράμματα - Σκαριφήματα

4α) Πάρκιση.



4β) Τσιμεντο

ως σχέδιο 6α με βάθος 0,50 m.

4ε) Άστος Ευθύτης

νότια ασφάλτο

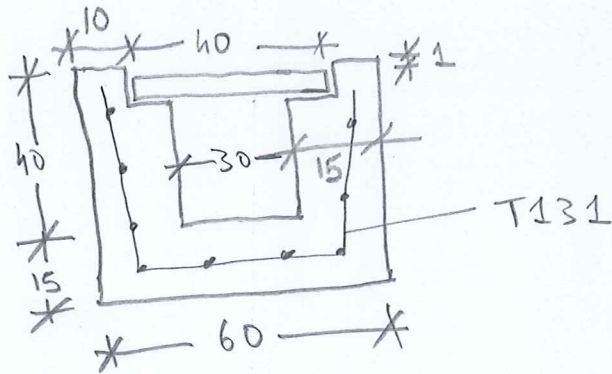
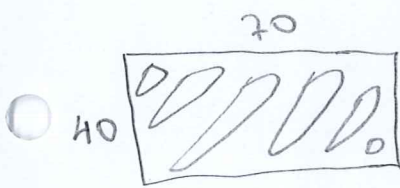
ως 4α) πάρκιση

ΔΗΜΟΣ ΛΙΜΝΗΣ ΠΛΑΣΤΗΡΑ  
Τμήμα τεχνικών υπηρεσιών και  
περιβάλλοντος

ΕΡΓΟ: «Αντιμετώπιση κατολισθητικών φαινομένων στο οδικό  
δίκτυο του Δήμου Λίμνης Πλαστήρα»  
ΠΡΟΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ: 200.084,97 € με ΦΠΑ  
ΑΡ.ΦΑΚ.ΕΡΓΟΥ: ΕΔ33/2017 ΑΡ. ΜΕΛ: 14/2017  
Κ.Α. 64-7333.05

## 6. Σχεδιαγράμματα - Σκαριφήματα

6α. Μηλαρβίνα φυσική



6β. Γανβίρα

ως σχέδιο 6α