

કલેક્ટર અને જિલ્લા મેજિસ્ટ્રેટની કચેરી, VADODARA

સરનામું:- જિલ્લા કલેક્ટર ઓફીસ, કોઠી બિલ્ડીંગ, રાવપુરા, માંડવી, વડોદરા, ગુજરાત - ૩૯૦૦૦૧

ફોન:- 2433000 ફેક્ષ નંબર 2431093

ઇ-મેઇલ:- chitnish-vad@gujarat.gov.in

ફાઇલ નંબર:- CB/NA/VADODARA/Bhayli/242/999049/2019

તારીખ:- 14/03/2019

વંચાણે લીધા:-

(૧) અરજદારશ્રી Ashitbhai Chandubhai Amin ની તારીખ: '28/12/2018' ની અરજી તથા તારીખ: '28/12/2018' નું સોગંદનામું.

(૨) મુંબઇ જમીન મહેસૂલ કાયદો ૧૮૭૯ ની કલમ- ૪૮, ૫૫, ૫૬, તથા ૫૭.

(૩) ગુજરાત જમીન મહેસૂલ નિયમો, ૧૯૭૨ ના નિયમ-૮૧, ૧૦૦, ૧૦૧, ૧૦૨.

(૪) સરકારશ્રીના મહેસૂલ વિભાગનાં ઠરાવ ક્રમાંક: બખપ/૧૦૦૬/૪૨૫/ક તા.૧/૭/૦૮.

(૫) સરકારશ્રીના મહેસૂલ વિભાગનાં પરિપત્ર ક્રમાંક: બખપ/૧૦૨૦૧૮/૩૨૭/ક તા.૮/૫/૧૮.

(૬) નં. Revenue/999049/VADODARA/Vadodara/Bhayli, તા 11/03/2019

(૭) સરકારશ્રીના મહેસૂલ વિભાગનાં પરિપત્ર ક્રમાંક: બખપ/૧૦૨૦૧૮/૪૨૫/ક તા.૧૬/૮/૧૮.

(૮) સરકારશ્રીના મહેસૂલ વિભાગનાં પરિપત્ર ક્રમાંક: બખપ/૧૦૨૦૧૫/૧૨૦૮/ક તા. ૬/૮/૧૮.



વંચાણે લીધેલ કમ-(૧) ની અરજી તથા સોગંદનામા થી અરજદારશ્રી Ashitbhai Chandubhai Amin , રહે 78, Chaani, B/h L & T dayalasis , Bhaliya, Vadodara, Vadodara Gujarat INDIA એ મોજે: Bhayli , તા Vadodara જિ VADODARA ના સર્વે નંબર 242 , ટીપી સ્કીમ નં 3 , એકપ્લી નં 84/1 ના ક્ષેત્રફળ: 6962.00 ચો.મી. પૈકી સબ પ્લોટ નં N.A. નું ક્ષેત્રફળ 4290.00 ચો.મી. જમીન અંગે મહેસૂલ કાયદાની હેઠળ બિનપ્રેતી પરવાનગી મેળવવાની માંગણી કરેલ છે.

સવાલવાળી જમીન અંગેના નમુના નં.૭-૧૨ કબજેદારની વિગત નીચે મુજબ છે.

સર્વે નંબર/બ્લોક નંબર/ રી-સર્વે નંબર	ટીપી સ્કીમ નંબર	ફા.પ્લોટ નંબર	ક્ષેત્રફળ (ચો.મી.)	કબજેદારોના નામ
242/	3	84/1	4290.00	Ashitbhai Chandubhai Amin

૩. સવાલવાળી જમીન અંગેના રજુ થયેલ રેકર્ડ ની ચકાસણી કરતાં સદર જમીન હાલમાં જુની શરત સત્તાપ્રકારે ચાલતી આવે છે. તેમજ અરજદારે સોગંદનામામાં જાહેર કરેલ હકીકત તથા અન્ય આધાર પુરાવાઓ જોતાં મહેસૂલી ટાઇટલ કલીયર હોવાનું જણાતું હોય, બિનપ્રેતી પરવાનગી આપવામાં વાંધાસરખું જણાતું ન હોય, હુકમના વંચાણે લીધેલ કમ નં. ૬માં જણાવેલ વિગતે અરજદારને રૂપાંતર કર, વિશેષધારો તથા અન્ય વેરાની રકમ સરકારશ્રીમાં ભરપાઇ કરવા ઓનલાઇન સિસ્ટમ દ્વારા તેઓને અરજીમાં દર્શાવેલ ઇલેક્ટ્રોનિક માધ્યમ દ્વારા ઓનલાઇન ચુકવણું કરવા જણા કરતાં, નીચે જણાવેલ વિગતેની રકમ ઓનલાઇન સિસ્ટમ દ્વારા અરજદારે સરકારશ્રીમાં જમા કરાવેલ હોવાનું જણાય છે.

બિનપ્રેતી કરવાની થતી જમીનનું ક્ષેત્રફળ : 4290.00

ક્રમ	વિગત	રૂપાંતર કર/ બિનપ્રેતી આકાર (દર ચો.મી.દીઠ)	વિગત			
			ચલણ/પહોંચ નંબર-તારીખ	પેમેન્ટ ની તારીખ	રકમ રૂ.	રકમ ભરપાઇ કર્યાનું સ્થળ
1	Rupantar Kar	4290.00 X 40.00 = 171600.00	100001044283	11/03/2019	171600.00	ONLINE
2	Vishesh Dharo	4290.00 X 0.60 = 2574.00	100001044283	11/03/2019	2574.00	ONLINE
3	Local Fund	4290.00 X 1.80 = 7722.00	100001044283	11/03/2019	7722.00	ONLINE
4	Shikshan Upkar	4290.00 X 0.45 = 1930.50	100001044283	11/03/2019	1930.50	ONLINE

૪. ઉપરોક્ત તમામ હકીકતો ધ્યાને લેતાં પેરા નં. ૨માં દર્શાવેલ જમીન સબંધે નીચે જણાવેલ શરતોને આધીન જમીન મહેસૂલ કાયદા તથા હુકમના વંચાણે લીધેલ ક્રમ નં. ૪ તથા ૫માં દર્શાવેલ સરકારશ્રીના વખતો વખતના ઠરાવ તથા પરિપત્રમાં જણાવેલ જોગવાઈઓને આધીન મલ્ટીપરપઝ / બહુ હેતુક હેતુ માટે બિનખેતી પરવાનગી આપવા આથી હુકમ કરવામાં આવે છે.

શરતો:-

- (૧) આ હુકમ મળ્યેથી બે માસમાં (પરંતુ અપીલ પીરીયડ પુરો થયા બાદ) “એમ” નમુનામાં સનદ કરી આપવી પડશે.
- (૨) જીલ્લા ઇન્સ્પેક્ટરશ્રી, જમીન રેકર્ડની કચેરીમાં માપણી ફી જમા કરાવવાની રહેશે. જેથી માપણી કરી/કરાવી આ હુકમ આધારે તેમજ મંજૂર થયેલ પ્લાન મુજબ દરસ્તી પત્રક તૈયાર કરવાનું / કરાવવાનું રહેશે અને દરસ્તી પત્રકનો મહેસૂલી દફતરે અમલ થયા બાદ જ પ્રશ્નવાળી બિનખેતીની જમીન/પ્લોટનું રજી.દસ્તાવેજથી થયેલ વેચાણ વ્યવહારના અમલ માટે નોંધ પાડવાની રહેશે.
- (૩). અરજદારે પ્રતિ વર્ષ ખેતી સિવાયનો ધારો (બિનખેતી દર) હેતુ માટે દર ચો.મી.ના પૈસા પ્રમાણે રૂ. તેમજ નિયમ પ્રમાણે લોકલ ફંડ તથા શિક્ષણ ઉપકરણ વગેરે જે અંગેનો દર વખતોવખત ફેરફારને પાત્ર રહેશે.
- (૪) સંબંધિત નગરપાલિકા/ મહાનગરપાલિકા/શહેરી વિકાસ વિસ્તાર સત્તા મંડળ ધ્વારા મંજૂર કરેલા પ્લાન મુજબ બાંધકામ કરવાનું રહેશે અને હુકમ થયા તારીખથી ત્રણ વર્ષમાં બાંધકામ પૂર્ણ કરવાનું રહેશે.
- (૫) આ હુકમ જમીન મહેસૂલ કાયદાની કલમ-૬૭ તથા નિયમ-૧૦૦ ની જોગવાઈઓને આધારે કરેલ છે. તે સિવાય કબજેદારે અન્ય સંબંધિત કાયદાકીય પરવાનગી લેવાની થતી હશે તે તેમણે અલાયદી મેળવી લેવાની રહેશે.
- (૬) સરકારશ્રીના મહેસૂલ વિભાગના ઠરાવ નં.બખપ/૧૦૯૩/૧૦૫૨/ક તા.૧૩/૮/૯૩ માં ઠરાવ્યા મુજબ સહીયારા/કોમન પ્લોટ અને રસ્તાની જમીન સોસાયટીની માલિકીની અથવા સર્વે પ્લોટ હોલ્ડરની સહીયારી માલિકીની ગણાશે તે ઉપર મૂળ માલિકનો કોઈ હક્ક રહેશે નહીં.
- (૭) સરકારશ્રીના મહેસૂલ વિભાગના તા.૭/૮/૯૧ ના પરિપત્ર નં. બખપ-૧૦૯૧-૧૭૫૬-ક ની જોગવાઈ મુજબ બિન અધિકૃત બાંધકામ બાબતે બાંધકામ નિયંત્રણ કરતી સંબંધિત મહાનગરપાલિકા/શહેરી વિકાસ વિસ્તાર સત્તા મંડળએ ધોરણસરનાં પગલા લેવાના રહેશે.
- (૮) સદર જમીનમાંથી પેટ્રોલીયમ/પાણીની કે અન્ય કોઈપણ પ્રકારની પાઇપલાઇન પસાર થતી હશે તો તે સંદર્ભે વિકાસ પરવાનગી આપનાર ઓથોરીટીએ સંબંધિતો ના-વાંધા પ્રમાણપત્ર મેળવી વિકાસ પરવાનગી આપવાની રહેશે.
- (૯) સરકારશ્રીનાં મહેસૂલ વિભાગનાં તા.૧/૭/૨૦૦૮ ના ઠરાવ નં. બખપ/૧૦૦૬/૪૨૫/ક માં જણાવેલ નીચે મુજબની શરતોનું પાલન કરવાનું રહેશે.
 ૧. ડીસ્ટ્રીક્ટ ઇન્સ્પેક્ટર ઓફ લેન્ડ રેકર્ડ્સ ધ્વારા ઇચ્યુ કરાયેલ માપણી શીટ કે જેના ઉપર મૂળ ટિપ્પણની હદ પણ દર્શાવેલ હોવી જોઈએ. રજૂ કરાયેલ પ્લાન તથા લે-આઉટ પ્લાન સક્ષમ કક્ષાએ મંજૂર કરાયેલ હોવો જોઈએ.
 ૨. બાંધકામ શરૂ કરતા પહેલા બાંધકામનાં નકશા સક્ષમ અધિકારી પાસે મંજૂર કરાવવાના રહેશે. પરંતુ અરજદાર બિનખેતી પરવાનગી મેળવ્યા વગર આવા બાંધકામની રજાચિઠ્ઠી મેળવી શકશે નહીં.
 ૩. શહેરી વિસ્તાર જ્યાં ટાઉન પ્લાનીંગ સ્કીમ મંજૂર થઇ ગઇ છે ત્યાં જી.ડી.સી.આર. અને ઝોનીંગના નિયમો અનુસાર બાંધકામ કરવાનું રહેશે.
 ૪. મંજૂર થયેલ નકશા મુજબ આરોગ્ય અને સ્વાસ્થ્યની દ્રષ્ટિએ ગંદા પાણીનાં નિકાલની જોગવાઈ કરવાની રહેશે.
 ૫. અરજદારે રીબન ડેવલપમેન્ટ રૂલ્સ નીચે જે તે રસ્તાનો પ્રકાર ધ્યાને લઇ રસ્તાના મધ્યબિંદુથી બાંધકામ વચ્ચે અંતર જાળવવાનું રહેશે. અન્યથા અરજદારની જવાબદારી થશે.
 ૬. ફ્લોર મીલ, સિનેમા/ટુરીંગ સિનેમા/થીયેટર માટે બિનખેતી પરવાનગીના કામે જીલ્લા મેજિસ્ટ્રેટની જરૂરી મંજૂરી મેળવી આગળની કાર્યવાહી કરવાની રહેશે.
 ૭. પેટ્રોલ, ડીઝલ, કેરોસીન, સી.એન.જી., એલ.પી.જી. પંપ નાંખવા માટે બિનખેતી પરવાનગીના કામે બાંધકામ શરૂ કરતાં પહેલા જિલ્લા મેજિસ્ટ્રેટની જરૂરી મંજૂરી મેળવી આગળની કાર્યવાહી કરવાની રહેશે.
 ૮. ઇન્ડિયન એક્ષપ્લોઝીવ એક્ટ અન્વયે મેગેનીઝ, ફાયર વર્ક્સ, દારૂખાના માટે બિનખેતીની કાર્યવાહી કરતા પહેલા જીલ્લા મેજિસ્ટ્રેટની જરૂરી મંજૂરી મેળવી આગળની કાર્યવાહી કરવાની રહેશે.
 ૯. સવાલવાળી જમીન જો રેલવે હદની નજીક હોય તો રેલવેની હદથી (ત્રીસ)૩૦ મીટર જગ્યા છોડી બાંધકામ કરવાનું રહેશે.
 ૧૦. સવાલવાળી જમીન ઉપરથી અથવા બાજુમાંથી વીજળી ગીડના તાર/ હાઇટેન્શન પાવર અગર થાંભલા આવેલ હોય ત્યારે તે અન્વયે લાગુ પડતા નિયમોનું પાલન કરવા અને તે મુજબ બાંધકામ કરવાનું રહેશે.
 ૧૧. બિનખેતી માંગવામાં આવી હોય તેવી જમીન જો એરોડ્રામ આસપાસના ૨૦ કિ.મી. ની ત્રિજ્યામાં આવતી હોય ત્યારે બાંધકામની ઉંચાઇ તથા એરોડ્રામની દ્રષ્ટિએ જરૂરી એવું ના-વાંધા પ્રમાણપત્ર સીવીલ એવીએશન ખાતા પાસેથી મેળવવાનું રહેશે અને સીવીલ એવીએશન ખાતાના નિયમોનું પાલન કરવાનું રહેશે.
 ૧૨. ઓ.એન.જી.સી. ના કુવા નજીકમાં આવેલ જમીનના કિસ્સામાં અરજદારે સંબંધિત નિયમોનું પાલન કરવાનું રહેશે.
 ૧૩. નર્મદા કેનાલ/અન્ય સિંચાઇ કેનાલની નજીકમાં આવેલ જમીનની બાબતમાં અરજદારે સૂચિત બાંધકામ માટે જાળવવાના થતાં અંતર અંગેના નિયમોનું પાલન કરવાનું રહેશે.
 ૧૪. અરજદારે / જ્યાં જરૂરી હોય ત્યાં કેન્દ્ર સરકાર કે રાજ્ય સરકારના કાયદા નીચે રક્ષિત સ્મારક (Protected Monuments) તરીકે જાહેર કરેલ પ્રાચીન સ્મારકથી ૧૦૦ મીટર સુધીનું અંતર જાળવવાની પ્રવર્તમાન જોગવાઈઓનું પાલન કરવાનું રહેશે.
- (૧૦) પ્રશ્નવાળી જમીનમાં નગરપાલિકા/મહાનગરપાલિકા/શહેરી વિકાસ વિસ્તાર સત્તા મંડળ ધ્વારા જે શરતોએ પરવાનગી આપવામાં આવશે તે શરતોનું પાલન તથા બાંધકામ કરવાનું રહેશે.
- (૧૧) આ જમીનમાં વરસાદી પાણીના ભુગર્ભ વહન એક્ટ કે સંચય માટે દર મકાન/બહુમાળી મકાન દીઠ એકના દરે આ જમીનમાં ઉપર પરકોલેટીંગ બોરવેલની વ્યવસ્થા અચૂક કરવાની રહેશે તથા વરસાદી/પાણીના નિકાલની વ્યવસ્થા કરીને બાંધકામ કરવાનું રહેશે.

અરજદાર ધ્વારા બિનખેતી પરવાનગીની માંગણીવાળી જમીનને નગરપાલિકાના હયાત રોડથી ઓછામાં ઓછા ૧૨ મી. નો. એપ્રોચ રોડ મળે છે તે મુજબની ખાતરી આપવાની રહેશે.

(૧૩) પુત્રવાળી જમીનમાં સ્થળે થયેલ બાંધકામ સ્થાનિક સ્વરાજની સંસ્થાના નિયમોનુસાર નહિં હોય તો સ્થાનિક સ્વરાજની સંસ્થા નિયમોનુસાર કાર્યવાહી કરી શકશે. તેમાં આ હુકમથી બાધ આવશે નહીં.

અરજદારે ઉપરોક્ત શરતોનું સુસ્તપણે પાલન કરવાનું રહેશે. જો તેમાં નિષ્ફળ જશે તો શરતભંગ ગણી સક્ષમ અધિકારી કાયદેસરની કાર્યવાહી કરશે.

(૧૪) ઉપરની કોઇપણ શરતનો ભંગ થયેથી જમીન મહેસૂલ કાયદાની કલમ-૬૭ મુજબ શિક્ષાત્મક પગલા લેવામાં આવશે તેમજ બીજી કોઇપણ શિક્ષાને પાત્ર હશે તો તેને બાધ આપ્યા સિવાય કે જે ફરમાવવાનું યોગ્ય લાગે તે પ્રમાણે દંડ અથવા આકાર લઇ સદરહુ જમીનનો કબજો કબજેદાર પાસે ચાલુ રહેવા દઇ શકાશે.

(૧૫) ઉપરોક્ત શરતોમાં ગમે તે મજફૂર હોય તેમ છતાં, કલેક્ટરશ્રી સદરહુ હુકમ વિરુદ્ધ બાંધેલ । અથવા વધારાના કોઇપણ મકાન અથવા ઈમલાને કલેક્ટરશ્રીએ આ અર્થે જે મુદત ઠરાવી હોય તે મુદત દરમિયાન તેવી રીતે ખસેડવામાં ન આવે કે સુચવ્યા મુજબ ફેરફાર ન કરવામાં આવે તો તેમ કરવામાં જે ખર્ચ થાય તે કબજેદાર પાસેથી જમીન મહેસૂલની બાકી તરીકે વસુલ કરવાને મુખત્યાર છે.

(૧૬) આ પરવાનગી અરજદારે રજુ કરેલ વિગતોને આધારે આપવામાં આવેલ છે. રજુ થયેલ કોઇ વિગત ખોટી હોવાનું જાહેર થયેથી કે ઉપરની કોઇપણ શરતોનો ભંગ થયેથી આ પરવાનગી આપો આપ રદ થયેલી ગણાશે તથા સોગંદનામામાં દર્શાવેલ કાયદા હેઠળની જોગવાઈ હેઠળ પગલાં લેવાને પાત્ર રહેશે અને તત્કાલિન અમલમાં હોય તેવા બીજા કોઇપણ કાયદાની જોગવાઈઓના બાધ વિના ઇન્ડીયન પીનલ કોડ હેઠળ ફોજદારી ગુના માટે શિક્ષાત્મક પગલા લેવાને પાત્ર બનશે તથા જમીન મહેસૂલ કાયદો તથા નિયમોની જોગવાઈ અનુસાર યોગ્ય તે શિક્ષાત્મક કાર્યવાહી કરવામાં આવશે અને બાંધકામ દુર કરવા કે સરકાર સંપ્રાપ્ત સહીતના એક કે વધુ પગલાં લેવાશે.

(૧૭) પ્રકરણે રજુ થયેલ ગામ નમુના નં. ૭/૧૨ના રેકર્ડ ચાલતાં ખાતેદારને તેણે ધારણ કરેલ હુકમમાં દર્શાવેલ જમીનમાં ફક્ત ખેતી સિવાયના ઉપયોગ કરવાની પરવાનગી આપતો સદર હુકમ કરેલ છે જેનાથી ટાઇટલ / માલિકીપણાના હક્ક પ્રસ્થાપિત થતાં નથી કે સદર હુકમથી આ કાયદો કે તેને અંતર્ગત કોઈ કે અન્ય કોઇ પ્રવર્તમાન કાયદા હેઠળ ચાલતાં કે ભવિષ્યમાં ઉપસ્થિત થનાર લીટીગેશનનો બાધ રહેશે નહીં.

(૧૮) પ્રકરણે રજુ થયેલ હકીકત । દસ્તાવેજી પુરાવાને આધારે પરવાનગી આપવામાં આવેલ છે. ભવિષ્યમાં કોઇ પુરાવો કે અન્ય કોઇ વિપરીત બાબત ધ્યાનમાં આવશે તો મુંબઇ જનરલ ક્લોઝીઝ એક્ટની જોગવાઈઓ હેઠળ આપમેળે સદર પરવાનગી રદ કરી શકાશે.

(૧૯) સવાલવાળી જમીન સંબંધે ભવિષ્યમાં તૈયાર થનાર વિકાસ યોજના અને નગર રચના યોજના સંબંધે સરકારશ્રી / સત્તામંડળ / નગર રચના અધિકારીશ્રી દ્વારા જે કોઈ દરખાસ્ત આપરી કરવામાં આવે તો તે અરજદારશ્રી / જમીન માલિક / મિલકતધારકોને બંધનકર્તા રહેશે. (૨૦) મહેસૂલ વિભાગના પરીપત્ર ક્રમાંક:બખપ/૧૦૨૦૧૮/૩૨૭/ક તા.૦૮/૦૫/૨૦૧૮ ની સુચના મુજબ શહેરી વિકાસ વિભાગના લાગુ પડતા સક્ષમ સત્તાધિકારીશ્રીઓ જમીનના ઉપયોગ પ્રમાણે પ્લાન રજુ થતા જે તે વિસ્તારના અમલી નિયમો પ્રમાણે નિર્ણય કરશે અને ભવિષ્યમાં જ્યારે મંજૂર થયેલ પ્લાન વિરુદ્ધ કોઈપણ બાંધકામ થાય અથવા તો કોઈપણ રીતે મંજૂરીનું ઉલ્લંઘન થાય તો નિયમોનુસારની કાર્યવાહી સક્ષમ સત્તાધિકારી કરશે. (૨૧) ભારતીય વાયુસેનાના હવાઈમથક તથા ઇન્સ્ટોલેશનથી બાંધકામ કરવાની મર્યાદા ભારત સરકારના સંરક્ષણ મંત્રાલય દ્વારા જાહેરનામાથી વખતો વખત બહાર પાડવામાં આવે તેટલી ત્રિજ્યા બહાર બાંધકામ કરવાનું રહેશે. (૨૨) સવાલવાળી જમીન જો જેલથી નજીક હોય તો ૧૮૪ મીટર છોડીને બાંધકામ કરવાનું રહેશે. (૨૩) જી.ડી.સી.આર મુજબ જે તે હેતુ / ઉપયોગ માટે પરવાનગી મળવાપાત્ર નહીં હોય તો તે ઉપયોગ કરી શકાશે નહીં. (૨૪) બિનખેતી પરવાનગી મળ્યા બાદ જો ખાસ મંજૂરી વિના ધાર્મિક ઉપયોગ માટે બાંધકામ કરેલ હશે તો તે શરતભંગ ગણાશે અને તે બાંધકામ દુર કરવાપાત્ર થશે. (૨૫) સવાલવાળી જમીન અંગે નામ. સિવિલ કોર્ટમાં ચાલતા રે.મુ.નં.૧૦૭૬/૨૦૧૪ ના કામે જે ચુકાદો આવશે તે બંધનકર્તા રહેશે તે શરતે આ પરવાનગી આપવામાં આવે છે.

વધુમાં, ઉપર્યુક્ત શરતોને આધિન અરજદાર ધ્વારા રજુ થયેલ સોગંદનામાની વિગતોમાં તેઓ ધ્વારા જાહેર કરેલી હકીકતોને આધારે સવાલવાળી જમીનના બિનખેતી ઉપયોગ માટે પરવાનગી આપવામાં આવે છે.

તારીખ: 14/03/2019

પરવાનગી કર્યું :

મામલતદારશ્રી
વડોદરા.



મરી
(શાલિની અગ્રવાલ)

કલેક્ટર, VADODARA

RPAD

પ્રતિ,

૧. અરજદારશ્રી Ashitbhai Chandubhai Amin

રહે. 78, Chaani, B/h L & T dayalasis, Bhaliya, Vadodara, Vadodara Gujarat INDIA

નકલ રવાના.

મામલતદારશ્રી. વડોદરા ગ્રામ્ય

જિલ્લા જમીન નિરીક્ષકશ્રી VADODARA

તલાટી કમ મન્ત્રીશ્રી. ભાચલી

સેલેક્ટ ફાઇલ

WE SERVE TO SAVE

ક્રમાંક :- આર.એફ.ઓ/કન-અ.પા./૧૩૩/૨૦૧૯

રીજીયોનલ ફાયર ઓફીસર,

સ્ટેટ ફાયર પ્રિવેન્શન સર્વિસીસ

"વુડા ભવન" વુડા સર્કલ, પાસે,

વી.આઇ.પી.રોડ, કારેલીબાગ પાસે, વડોદરા

ઈ-મેલ : rfavadodara_sfps@yahoo.com

તા. - ૨૦/૦૫/૨૦૧૯

પ્રતિ,

શ્રી નગર નિયોજક,

શહેરી વિકાસ સત્તામંડળ,

વુડા ભવન, વુડા સર્કલ પાસે,

વડોદરા.

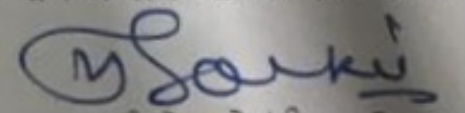
વિષય :- મોજે ભાયલી, તા.જી.વડોદરાના રે.સ.નં/બ્લોક નં.૨૪૨, મુળખંડ નં-૯૧, અંતીમખંડ નં.૮૪/૧, ટી.પી.સ્કીમ નં-૦૩ (ભાયલી) ખાતે ફાયર અભિપ્રાય આપવા બાબત

સંદર્ભ :- ૧. આપશ્રીના પત્ર ક્રમાંક :- યુડીએ/ પ્લાન-૬/૪૬૧/૨૦૧૯. તા.૦૩/૦૫/૨૦૧૯.

૨. અરજદારશ્રી અમીનભાઈ આશિતભાઈ ચંદુભાઈની તા.૩૦/૦૪/૨૦૧૯ની અરજી

૩. મે. નિયામક સાહેબશ્રી અભિપ્રાય પત્ર ક્રમાંક :- સફસ/કન-૮૪/૮૫/૨૦૧૯ તા. - ૧૬/૦૫/૨૦૧૯

ઉપરોક્ત વિષયે સંદર્ભિત પત્રોથી મોજે ભાયલી, તા.જી.વડોદરાના રે.સ.નં/બ્લોક નં.૨૪૨, મુળખંડ નં-૯૧, અંતીમખંડ નં.૮૪/૧, ટી.પી.સ્કીમ નં-૦૩ (ભાયલી) વાળી જમીનમાં રહેણાંક તથા વાણિજ્ય હેતુ માટે ડબલ બેઝમેન્ટ, ગ્રાઉન્ડ ફ્લોર તથા ૦૧ (એક) થી ૦૬ (છઠ્ઠા) ફ્લોર તથા સ્ટેર કેબીન માટે અરજદારશ્રી અમીનભાઈ આશિતભાઈ ચંદુભાઈનાઓએ ગુજરાત સ્ટેટ ફાયર પ્રિવેન્શન એન્ડ લાઈફ મેઝર્સ એક્ટ ની કલમ-૧૮ અનુસાર અગ્નિનિવારણ અને અગ્નિસલામતીની જરૂરીયાતોનું પાલન કરવાની શરતે સદરહુ અરજદારશ્રી અમીનભાઈ આશિતભાઈ ચંદુભાઈ દ્વારા રજુ કરેલ રેખાચીત્ર મુજબ ગુજરાત સ્ટેટ ફાયર પ્રિવેન્શન એન્ડ લાઈફ મેઝર્સ એક્ટ-૨૦૧૩, રૂલ્સ -૨૦૧૪, અને રેગ્યુલેશન- ૨૦૧૬ તથા કોમન GDCR નો ચુસ્ત પાલનને આધીન રહીને સદરહુ મીલકતમા બાધકામ પુર્ણ થયેથી અગ્નિનિવારણ અને અગ્નિસલામતીની જરૂરીયાતોનું પાલન કરી તેની વિગતો રજુ કરી ના-વાંધા પ્રમાણપત્ર મેળવવાનું રહેશે. તા. ૧૬/૦૫/૨૦૧૯ થી અમલમા આવે તે રીતે આ અભિપ્રાય આપેલ છે જે આ સાથે સામેલ રાખેલ છે. જે જાણમાં લેવા વિનતી છે.


(વી.એન.સોલંકી)

રીજીયોનલ ફાયર ઓફીસર,
સ્ટેટ ફાયર પ્રિવેન્શન સર્વિસીસ
વડોદરા

વડોદરા શહેર વિકાસ સત્તા મંડળ
(વુડા), વડોદરા.

20 MAY 2019

GEOTECHNICAL INVESTIGATION REPORT

PROJECT : PROPOSED G+6 RESIDENTIAL STRUCTURE WITH
DOUBLE BASEMENT

**SITE
LOCATION** : 84/1, VASANA-BHAYLI ROAD, VAODARA

CLIENT : KRISHNA INC. VADODARA.

ARCHITECT : MR. DIPEN GADA, VADODARA

REPORT NO. :

GES/SR/VAD-184461/18-19, DATED- 30/10/2018

TABLE OF CONTENTS

Sr. No.	Content	Page No.
1	Abstract	3
2	Site Condition	4
3	Nature Of Investigation	4
4	Laboratory Tests	4
5	Design & Analysis	5
6	Summary Of Analysis	6
7	Recommendation	6-7
8	Annexure-I - Test Procedures	8-10
9	Annexure-II - Field Bore Logs	11-14
10	Annexure-III - Summary Of Test Results	15-16

1.0 ABSTRACT

We (**Geo Engineering Services, Vadodara**) have carried out the Geotechnical Investigation, which covers the field sampling and tests, necessary laboratory tests and finally analyzing the sub soil characteristics and behavior of the soil of the proposed site.

The objective of the geotechnical investigation was to explore the sub soil profile up to predetermined depth and to work out the design capacity of the soil beneath at a required foundation depth for the proposed type of foundation.

Following pages represents the conceptual investigation and analysis based on the geotechnical investigation and study and presenting the same as a detailed report.

The detailed scope of work was as per the instruction of Engineer in-charge. A complete geotechnical investigation work was undertaken to obtain the required subsurface information to study the nature and behavior of soil, under the application of loads of proposed structure. Such information was obtained through following steps:

- By making borehole and collecting disturbed and undisturbed soil samples.
- Performing required in situ tests (SPT Test).
- Conducting laboratory tests to classify it and to determine the engineering properties of soil.

An analysis was made to derive the allowable bearing capacity, taking into considerations the anticipated settlements and the present soil conditions with future possibilities. Based on such analysis of the soil properties, the conclusions are made regarding the precautions and protective measures to be taken, if found necessary.

This report has been prepared after a careful study of the field testing and laboratory test results pertaining to the scope of work. The report covers the static vertical bearing capacity of the soil. Any future possibility resulting in the lateral in-stability or scouring of sub soil thereof is not covered under this investigation. The type and depth of foundation is recommended. The analysis and report has been prepared as per our best experience, knowledge and information provided by the Client. The report shall not be produced, in full or any part of it, for any legal matter without the permission of laboratory.

2.0 SITE CONDITION: -

2.1 LOCATION: - The Site is located at Bhayli, Vadodara, Gujarat.

2.2 GROUND WATER TABLE: - Ground water was not observed during the soil exploration work carried out in the month of OCTOBER-2018.

2.3 SUB SOIL PROFILE: - The field data and laboratory classification reveals, the stratum comprises of silty soil of low plasticity followed by clayey soil of low plasticity with kankars up to the depth of termination. Detail stratification is described in the bore log.

3.0 NATURE OF INVESTIGATION:-

3.1 BORE HOLES: - Two boreholes were conducted by Rotary Calyx drilling of 15.0m below EGL. Boring was carried out in accordance with IS: 1892 and the undisturbed soil samples were collected in thin walled tube as per IS: 2132 – 1986 were sealed packed and brought to our laboratory at Vadodara for further investigation.

3.2 SAMPLING: - During the advancement of the boring Disturbed and Undisturbed samples are collected at every 1.5m interval or at the change of strata whichever occurs earlier. Along with the samplings, field Standard Penetration Tests is conducted to correlate the strata denseness & stiffness. Detail procedures are explained in Annexure-I.

TABLE 1: DEPOSITIONAL STATE OF SUB SOIL

Sr. No.	SPT N-Value	State of consolidation for Non-Cohesive soils	Consistency of Cohesive soils
1	< 10	Loose to Very Loose	Soft
2	10 to 30	Medium Dense	Stiff
3	30 to 50	Dense	Very Stiff
4	> 50	Very Dense	Hard

4.0 LABORATORY TESTS: -Following laboratory tests were carried out to determine the physical and engineering properties of undisturbed and disturbed soil samples. Detail procedures are explained in Annexure-I.

(A) Field Dry Density & Field Moisture Content

(B) Atterberg's Limits

(C) Particle size distribution

(D) Specific Gravity

(E) Shear Parameter

(F) Swelling Parameter

(G) Consolidation Test

5.0 DESIGN AND ANALYSIS: - Calculations for Safe Bearing Capacity (SBC) & Safe bearing Pressure (SBP) are carried out considering shear parameters & Consolidation characteristics of the sub strata. Values of SBC & SBP are mentioned below:

5.1 SBC BASED ON SHEAR: -The ultimate net bearing capacity is evaluated after taking into consideration of shape factor and depth factor of the foundation in accordance with IS: 6403-1981. The net bearing capacity worked out using the following equation.

$$Q = C N_c S_c d_c i_c + q (N_q - 1) S_q d_q i_q + 0.5 B \gamma N_r S_r d_r i_r W$$

Where, C = Cohesion q = Overburden Pressure
 γ = Density B = Width of the Footing
 N_c, N_q, N_r = Bearing capacity Factor
 S_c, S_q, S_r = Shape Factor
 d_c, d_q, d_r = Depth Factor
 i_c, i_q, i_r = Inclination Factor
 W = Water Table Factor

5.2 SAFE BEARING PRESSURE: - (IS: 8009 Part I)

The total settlement is computed as summation of immediate and secondary settlement.

$$S_t = S_i + S_c$$

Where, S_i is Immediate Settlement

$$S_i = \frac{p B (1 - \mu^2) I}{E}$$

Where, p = Foundation Pressure, kg/cm²
 B = Width of Footing,
 μ = Poisson's Ratio
 I = Influence Factor
 E = Modulus of Elasticity, kg/cm²

S_c is Secondary Settlement

$$S_c = \frac{H_t C_c \log_{10} \left(\frac{p_o + \delta p}{p_o} \right)}{(1 + e_o)}$$

Where, H_t = Thickness of Soil Layer, m
 C_c = Compression Index
 e_o = Initial Void Ratio
 p_o = Initial Effective Pressure
 δp = Increase in effective pressure

6.0 SUMMARY OF ANALYSIS: - Based on the field and laboratory test data allowable bearing capacity is derived for open foundation. The capacity is derived based on minimum achieved value from shear failure and settlement analysis.

TABLE 2: SUMMARY OF SAFE BEARING CAPACITY

Type of Foundation	Size of Foundation in m	Depth in m	Capacity as per Shear Failure Analysis, T/m ²	Capacity as per Settlement Analysis T/m ²	Net Safe Bearing Capacity, T/m ²
RCC Isolated Footing	1.5m x 1.5m	2.5m Below Basement	22.17	+25	22.17
	2.0m x 2.0m		21.06		21.06
	3.0m x 3.0m		20.25		20.25
	1.5m x 1.5m	3.0m Below Basement	24.56	+25	24.56
	2.0m x 2.0m		23.11		23.11
	3.0m x 3.0m		21.95		21.95

***Basement excavation depth is considered as 6.0m below Existing Ground Level**

7.0 RECOMMENDATION:

- 7.1 The net bearing capacity for isolated footing at a depth of **2.5m & 3.0m** below Basement shall be considered as mentioned in Table-2 for respective footing size.
- 7.2 The subsoil is suitable for back filling purpose with proper layer wise compaction.
- 7.3 Base of footing shall be compacted efficiently before laying structural PCC.
- 7.4 Excavation of foundation trench shall be carried out with a side slope of 15° with vertical.
- 7.5 Proper shoring and shuttering shall be provided to the sides of foundation trench.

GENERAL NOTE: -

1. Factor of Safety considered is 2.5.
2. Groundwater was not observed.
3. Foundation shall in no mean rest on filled up soil or black cotton soil.
4. The report presented is representative of the bore locations and does not represent entire area of construction as a whole.
5. Permissible settlement of 40mm is considered in settlement analysis.
6. If in the course of excavation, if sub soil strata differs from the bore log strata the same shall be reported for necessary steps.
7. For intermediate footing sizes, values of SBC shall interpolated. No extrapolation is allowed.

8. The comments given in this report and the opinion expressed are based on the ground conditions encountered during the site work and based on the results of tests made in field and in the laboratory. There may however, special conditions prevailing at the site which have not been disclosed by the investigation and which have not been taken in to account in the report. Any variation in stratification in any of the foundation location shall be studied thoroughly before executing the foundation work.

For **Geo Engineering Services, Vadodara.**

Authorized Signatory

-----**END OF REPORT**-----

8.0 ANNEXURE I – TEST PROCEDURES

8.1 SAMPLING:

8.1.1 Disturbed soil samples: - Disturbed samples were collected during the boring and also from the split spoon sampler. The samples recovered were logged, labeled and placed in polythene bags and sent to laboratory for testing. The samples collected at every 1.50m depth.

8.1.2 Undisturbed soil samples: - Undisturbed soil samples were collected in 75mm diameter Shelby tubes at every 1.5m depth at the site location. The sampler used for the sampling had smooth surface and appropriate area ratio and cutting edge angle thereby minimizing disturbance of soil during sampling. The samples were sealed with wax, labeled and transported to our laboratory at Vadodara for testing. Sampler was coupled together with a sampler head to form a sampling assembly. The sampler head provide a non-flexible connection between the sampling tube and the drill rods. Vent holes are provided in the sampler head to allow escape of water from the top of sampler tube during penetration. Coating of oil is applied on both sides to obtain the undisturbed samples in best possible manner. The sampler was then lowered inside the borehole on a string of drill rods and was driven to pre-determined level. On completion of driving the sampler was first rotated within the borehole to shear the soil sample at bottom and then pulled out. The disturbed material in the upper end of the tube, if any, is completely removed before applying wax for sealing. The soil at the lower end of the tube is trimmed to about 10 to 15 mm. After trimming, both ends are sealed with wax applied in such a way that will prevent the soil from giving up from its sample. The polythene bags cover both the ends. The identification mark was then made on each sample.

8.1.3 Standard Penetration Tests (I.S. 2131-1981): - SPT is conducted in accordance with IS: 2131-1981 in bores holes at every change of strata or at an interval of 1.50m depth in uniform strata. The test gives N-value; the blow counts of last 30cm of penetration of the split spoon sampler with 65kg. Hammer falling freely from 75cm height. The rods to which the sampler is attached for driving are straight, tightly coupled and straight in alignment. There after the split spoon sampler is further driven by 30cm. The number blows required to drive each 15cm penetration is recorded. The first 15cm penetration is termed as a seating value. The last 30cm penetration termed as 'N' Value. Respective tables and bore logs in the report shows the detail of N value.

8.2 LABORATORY TEST PROCEDURES:

8.2.1 Field Dry Density & Field Moisture Content (I.S. 2720 Part-2-1983): Field dry density and Field moisture content were carried out. The field density is found out by following equation. The value of F.D.D. & F.M.C. is shown in Annexure-III

$$\text{Field Density (bulk)} = \text{Weight of soil mass} / \text{Volume of soil mass}$$

And Field Dry Density = Bulk Density/ (1 + w), Where w is field moisture content.

8.2.2 Atterberg's Limit (I.S. 2720 Part-5-1985): - Liquid limit and Plastic limits are carried out for the determination of different characteristic of soil. The tests performed in by using con penetrometer. Liquid limit and plastic limit of soils are both depend up on the amount and type of clay in a soil and form the basis for the soil classification system for cohesive soils based on the Plasticity index. The liquid limit of the soil with corresponds to the moisture content of a paste which would give 20mm penetration of the cone is determined by using following formula.

$$WL = W_x / (0.65 + 0.0175 * X).$$

Where, X = Penetration of cone in the sample

W_x = Moisture Content of the soil sample at the respective penetration

For Plastic Limit, a soil sample weighing at least 20 gm. of the soil sample passing 425 micron IS sieve is thoroughly mixed with water such that it can be easily molded with fingers. A ball is formed with about 8 to 10 gm. of this soil and is rolled between the fingers and the glass plate with just sufficient pressure to roll the mass into a thread of uniform diameter of 3mm throughout its length. The soil is kneaded to a uniform mass and rolled again. The process is continued until the thread crumbles. The pieces of crumbled soil thread are collected for moisture content determination and reported as plastic limit. Values of LL, PL & PI are shown in Annexure-III.

8.2.3 Particle Size Distribution (I.S. 2720 Part 4-1985): -The sieve analysis is carried out in accordance with IS. The results are shown in the Annexure-III.

8.2.4 Specific Gravity (I.S. 2720 Part 3-1980): - In order to determine specific gravity of soil particles these tests were conducted on selected samples in 50ml volumetric density bottle using procedure described in IS. The value of Specific Gravity is shown in Annexure-III.

8.2.5 Triaxial Shear Test (I.S. 2720 Part-10, 11 12 & 13): Triaxial shear (Quick) tests are conducted to determine the shear parameters of clayey samples. For unconsolidated undrained (Quick) Triaxial compression test, the specimen having dia 38mm and height to diameter ration of 2 is prepared and placed on the pedestal of the triaxial cell after enclosing it in rubber membrane. The cell is then assembled with the loading ram and then placed in the loading machine. The fluid is

admitted to the cell and the pressure is raised to the desired value. Initial reading of the gauge measuring the axial compression of the specimen is recorded. The test is then commenced and sufficient number of simultaneous readings of load and compression measuring gauge being taken. The test is continued until the maximum value of the stress has been reached or until an axial strain of 20 percent has been attained. The test is carried out at confining stress of 0.5, 1.0, 1.5 and 2.0 kg/cm².

8.2.6 Consolidation Test (I.S. 2720 Part 15-1965): -Test was carried out on undisturbed soil specimen in order to determine the settlement characteristics of soil at different depths. Sample is extruded to the consolidation ring of 60mm dia. The edge is trimmed carefully such that the sample flushes with the top and bottom edges of the ring. The thickness of the specimen is measured and the weight is recorded. The bottom porous stone is then centered on the base of the consolidation cell. The specimen is placed centrally between the bottom porous stone and the upper porous stone. A filter paper is provided in-between specimen and porous stones. The consolidometer is placed in position in the loading device and suitably adjusted. Dial gauge is clamped into position for recording the relative movement between the base of the cell and the loading cap. A seating pressure of 0.05 kg / sq. cm is applied to the specimen. The cell is kept filled with water. After 24 hrs. the test is continued using a loading sequence on the soil specimen of 0.25, 0.50, 1.00, 2.00, 4.00 & 8.00 kg / sq. cm. For each loading increment after application of load, readings of the dial gauge is taken using time sequence 0, 0.25, 1.00, 2.25, 2, 6.25, 9, 16, 25, 36, 49 ... up to 24 hrs. From the observations of all incremental pressure, void ratio versus log (pressure) curve is obtained. The slope of the straight line portion shows compression index C_c .

8.2.7 Differential Free Swell test (I.S. 2720-Part-41-1977): -In order to determine the swelling characteristics of the soil, differential free swell test is carried out. An oven dried soil sample, 10 gm. passing through 425 micron is poured in two 100 ml graduated cylinder. One cylinder was filled with distilled water and in kerosene up to 100 ml mark. After the removal of entrapped air, sample was allowed sufficient time to attain equilibrium state of volume. The final volume of soil in each cylinder was recorded.

$$S_p = \frac{\text{Soil volume in water} - \text{Soil volume in kerosene}}{\text{Soil volume in kerosene}}$$

ANNEXURE II: FIELD BORE LOG SHEET										
Bore Hole No. :		BH-01				Date Started:			20/10/2018	
Client:		Mr. Krunal Mehta				Date Completed:			21/10/2018	
Site Location:		Bhayli, Vadodara				Diameter of Boring,mm:			100.00	
Type of Boring:		Rotary Calayx Drilling				Depth of Boring, m:			15.00	
Co-Ordinates:		N 22° 17' 27.35" E 73° 8' 3.33"				R.L of EGL, m:			--	
Depth in m	Thickness, m	Description of Strata	Legend	W.T	Sampling			Field SPT Value 'N'	CSPT Value 'N'	SPT Curve
					Type	Lab. No.	Depth m			
0.0		Existing Ground Level								'N' VALUE DEPTH BELOW EGL, M
0.5	2.0	Blackish Clayey Soil of Intermediate Plasticity	CI		DS	4461-101	0.00	--	--	
1.0					DS	4461-102	1.50			
1.5					UDS		1.80			
2.0	3.0	Yellowish Silty Clay of Low Plasticity	CL		DS	4461-103	3.00			
2.5					SPT		3.45	18	18	
3.0					DS	4461-104	4.50			
3.5					UDS		4.80			
4.0					DS	4461-105	6.00			
4.5	3.0	Yellowish Silty soil of Low Plasticity with Kankars	ML		SPT		6.45	20	20	
5.0					DS	4461-106	7.50			
5.5					UDS		7.80			
6.0					DS	4461-107	9.00			
6.5	2.0	Yellowish Silty Clay of Low Plasticity with Kankars	CL		SPT		9.45	14	14	
7.0										
7.5										
8.0										
8.5										
9.0										
9.5										
10.0										
Continued Borehole										
Abbreviation:										
UDS : Undisturbed Sample				DS : Disturbed Sample			SPT : Standard Penetration Test Value			
WT : Water Table				CSPT : Corrected SPT Value						

JOB NO.: GES/SR/VAD-184461/18-19

ANNEXURE II: FIELD BORE LOG SHEET										
Bore Hole No. :		BH-01			Date Started:			20/10/2018		
Client:		Mr. Krunal Mehta			Date Completed:			21/10/2018		
Site Location:		Bhayli, Vadodara			Diameter of Boring,mm:			100.00		
Type of Boring:		Rotary Calayx Drilling			Depth of Boring, m:			15.00		
Co-Ordinates:		N 22° 17' 27.35" E 73° 8' 3.33"			R.L of EGL, m:			--		
Depth in m	Thickness, m	Description of Strata	Legend	W.T	Sampling			Field SPT Value 'N'	CSPT Value 'N'	SPT Curve
					Type	Lab. No.	Depth m			
10.0	Continued from 10.0m									
10.5	5.0	Yellowish Silty Clay of Low Plasticity with Kankars	CL		DS	4461-108	10.50	37	37	
10.8					UDS		10.80			
11.0										
11.5										
12.0					DS	4461-109	12.00			
12.45					SPT		12.45			
13.0										
13.5					DS	4461-110	13.50			
14.0										
14.5										
15.0										
15.0					DS	4461-111	15.00	42	42	
15.45	SPT		15.45							
Borehole Terminated										
Abbreviation: UDS : Undisturbed Sample DS : Disturbed Sample SPT : Standard Penetration Test Value WT : Water Table CSPT : Corrected SPT Value										

JOB NO.: GES/SR/VAD-184461/18-19

ANNEXURE II: FIELD BORE LOG SHEET										
Bore Hole No. :		BH-02				Date Started:			21/10/2018	
Client:		Mr. Krunal Mehta				Date Completed:			22/10/2018	
Site Location:		Bhayli, Vadodara				Diameter of Boring,mm:			100.00	
Type of Boring:		Rotary Calayx Drilling				Depth of Boring, m:			15.00	
Co-Ordinates:		N 22° 17' 28.67" E 73° 8' 3.71"				R.L of EGL, m:			--	
Depth in m	Thickness, m	Description of Strata	Legend	W.T	Sampling			Field SPT Value 'N'	CSPT Value 'N'	SPT Curve
					Type	Lab. No.	Depth m			
0.0	Existing Ground Level									'N' VALUE DEPTH BELOW EGL, M
0.5	2.0	Brownish Clayey Soil of Low Plasticity	ML		DS	4461-201	0.00	--	--	
1.0					DS	4461-202	1.50			
1.5					UDS		1.80			
2.0	6.0	Yellowish Stiff Clayey Silt of Low Plasticity	ML		DS	4461-203	3.00			
2.5					SPT		3.45	19	19	
3.0					DS	4461-204	4.50			
3.5					UDS		4.80			
4.0					DS	4461-205	6.00			
4.5					SPT		6.45	22	22	
5.0	2.0	Yellowish Silty Clay of Low Plasticity with Kankars	CL		DS	4461-206	7.50			
5.5					UDS		7.80			
6.0					DS	4461-207	9.00			
6.5					SPT		9.45	16	16	
7.0										
7.5	Continued Borehole									
Abbreviation:										
UDS : Undisturbed Sample				DS : Disturbed Sample			SPT : Standard Penetration Test Value			
WT : Water Table				CSPT : Corrected SPT Value						

JOB NO.: GES/SR/VAD-184461/18-19

ANNEXURE II: FIELD BORE LOG SHEET										
Bore Hole No. :		BH-02			Date Started:		21/10/2018			
Client:		Mr. Krunal Mehta			Date Completed:		22/10/2018			
Site Location:		Bhayli, Vadodara			Diameter of Boring,mm:		100.00			
Type of Boring:		Rotary Calayx Drilling			Depth of Boring, m:		15.00			
Co-Ordinates:		N 22° 17' 28.67" E 73° 8' 3.71"			R.L of EGL, m:		--			
Depth in m	Thickness, m	Description of Strata	Legend	W.T	Sampling			Field SPT Value 'N'	CSPT Value 'N'	SPT Curve
					Type	Lab. No.	Depth m			
10.0		Continued from 10.0m								
10.5	5.0	Yellowish Silty Clay of Low Plasticity with Kankars	CL		DS	4461-208	10.50	33	33	
11.0					UDS		10.80			
11.5										
12.0					DS	4461-209	12.00			
12.5					SPT		12.45			
13.0										
13.5					DS	4461-210	13.50			
14.0										
14.5										
15.0					DS	4461-211	15.00			
15.0					SPT		15.45	37	37	
Borehole Terminated										
Abbreviation: UDS : Undisturbed Sample DS : Disturbed Sample SPT : Standard Penetration Test Value WT : Water Table CSPT : Corrected SPT Value										

JOB NO.: GES/SR/VAD-184461/18-19

ANNEXURE III: SUMMARY OF LABORATORY TEST RESULTS

BH No.	Lab. No.	Depth below EGL in m	FDD gm/cc	FMC in %	Grain Size Distribution			Atterberg's limit			IS Classification	Specific Gravity, G	Shear Parameters		Consolidation		Free Swell %	Swell Pressure, Kg/cm ²
					% G	% S	M & C%	LL, %	PL, %	PI, %			c kg/cm ²	φ Degree	Cc	Pc kg/cm ²		
BH-01	4446-101	0.0	--	--	0	29	71	29.7	NP		ML	--	--	--	--	--	--	--
	4446-102	1.5	1.579	13.13	0	28	72	37.5	19.1	19.1	CI	2.573	0.34	8	--	--	42	--
	4446-103	3.0	--	--	0	27	73	32.7	17.6	17.6	CL	--	--	--	--	--	--	--
	4446-104	4.5	1.608	13.76	0	25	75	32.9	17.2	17.2	CL	2.608	0.32	11	--	--	--	--
	4446-105	6.0	--	--	0	26	74	29.7	NP		ML	--	--	--	--	--	--	--
	4446-106	7.5	1.613	13.42	0	26	74	28.4	NP		ML	2.603	0.21	14	0.034	1.35	--	--
	4446-107	9.0	--	--	5	27	68	31.8	16.8	16.8	CL	--	--	--	--	--	--	--
	4446-108	10.5	1.615	13.00	2	25	73	32.4	16.8	16.8	CL	2.607	0.38	16	--	--	--	--
	4446-109	12.0	--	--	4	24	72	32.9	16.5	16.5	CL	--	--	--	--	--	--	--
	4446-110	13.5	1.618*	13.10	0	26	74	33.1	17.1	17.1	CL	2.609	0.39	19	0.029	2.23	--	--
	4446-111	15.0	--	--	2	29	69	31.6	16.9	16.9	CL	--	--	--	--	--	--	--

Abbreviation

G-Gravel, **S**-Sand, **M**-Silt, **C**-Clay **LL** - Liquid Limit **PI** - Plasticity Index **c** - Cohesion **Cc**-Compression Index
FDD-Field Dry Density **PL** - Plastic Limit **NP** - Non Plastic **φ** - Angle of internal friction **Pc**-Preconsolidation Pressure
FMC-Field Moisture Content **PL** - Plastic Limit

JOB NO.: GES/SR/VAD-184446/18-19

ANNEXURE III: SUMMARY OF LABORATORY TEST RESULTS

BH No.	Lab. No.	Depth below EGL in m	FDD gm/cc	FMC in %	Grain Size Distribution			Atterberg's limit			IS Classification	Specific Gravity, G	Shear Parameters		Consolidation		Free Swell %	Swell Pressure, Kg/cm ²
					% G	% S	M & C%	LL, %	PL, %	PI, %			c kg/cm ²	φ Degree	Cc	Pc kg/cm ²		
BH-02	4446-201	0.0	--	--	0	32	68	27.6	NP		ML	--	--	--	--	--	--	--
	4446-202	1.5	1.595	13.65	0	28	72	32.8	16.9	15.9	CL	2.589	0.29	12	--	--	33	--
	4446-203	3.0	--	--	0	26	74	29.4	NP		ML	--	--	--	--	--	--	--
	4446-204	4.5	1.607	13.59	0	28	72	28.9	NP		ML	2.602	0.23	15	--	--	--	--
	4446-205	6.0	--	--	0	25	75	29.4	NP		ML	--	--	--	--	--	--	--
	4446-206	7.5	1.615	13.48	0	27	73	28.6	NP		ML	2.609	0.25	18	0.036	1.32	--	--
	4446-207	9.0	--	--	1	26	73	33.5	17.3	16.2	CL	--	--	--	--	--	--	--
	4446-208	10.5	1.619	13.65	5	28	67	33.4	17.8	15.6	CL	2.610	0.34	19	--	--	--	--
	4446-209	12.0	--	--	3	29	68	32.9	18.1	14.8	CL	--	--	--	--	--	--	--
	4446-210	13.5	1.622*	13.42	0	30	70	32.8	17.6	15.2	CL	2.611	0.36	19	0.025	2.20	--	--
	4446-211	15.0	--	--	0	29	71	33.6	17.5	16.1	CL	--	--	--	--	--	--	--

Abbreviation

G-Gravel, **S**-Sand, **M**-Silt, **C**-Clay **LL** - Liquid Limit **PI** - Plasticity Index **c** - Cohesion **Cc**-Compression Index
FDD-Field Dry Density **PL** - Plastic Limit **NP** - Non Plastic **φ** - Angle of internal friction **Pc**-Preconsolidation Pressure
FMC-Field Moisture Content **PL** - Plastic Limit

JOB NO.: GES/SR/VAD-184446/18-19